

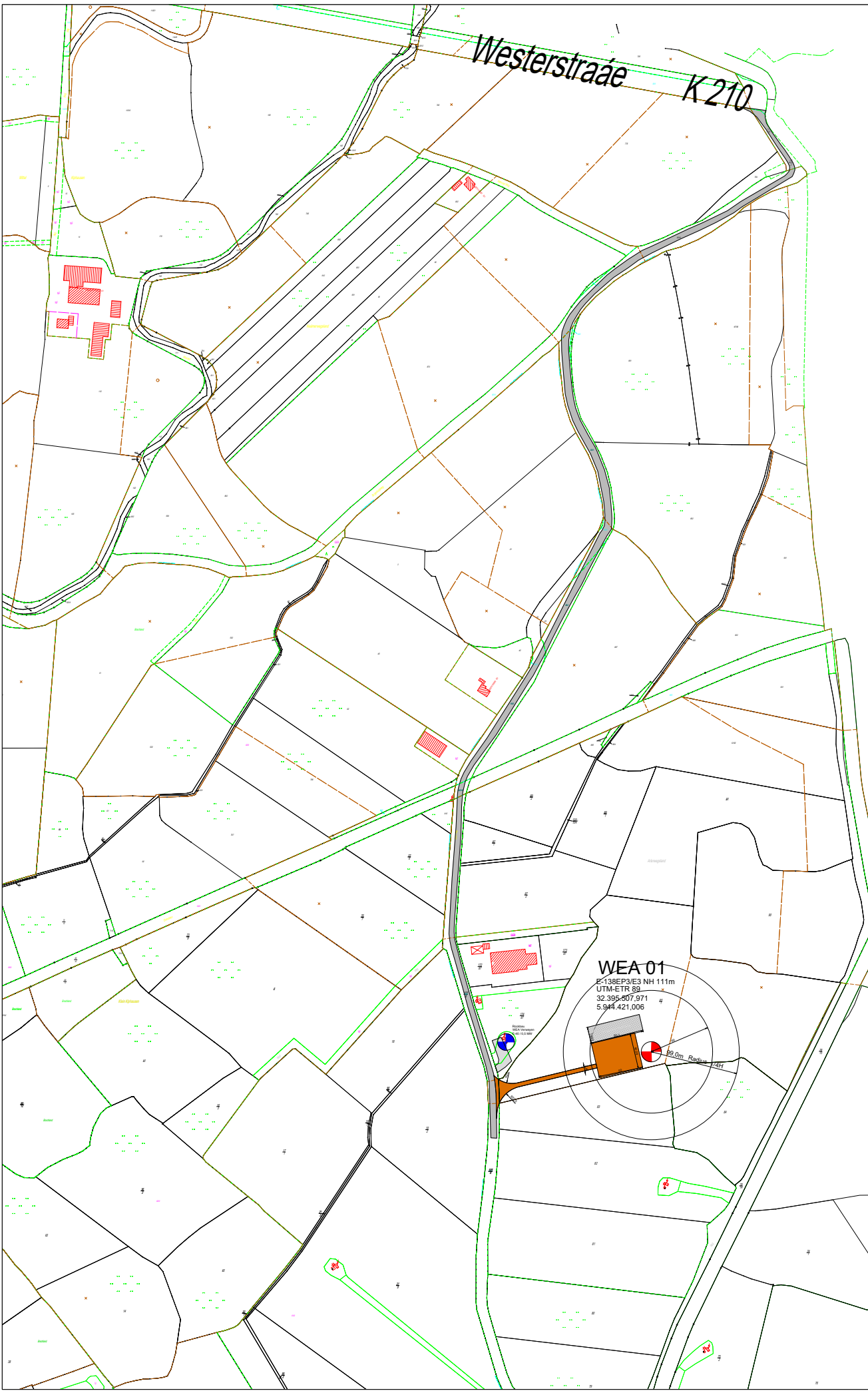
## 12.2 Lagepläne

### Siehe Anlage

Anlagen:

- WEA Verweyen E-138 mit NH 111m-Wegbau Übersicht\_M=2.000\_ A1.pdf
- WEA Verweyen E-138 mit NH 111m-Wegbau Übersicht\_M=3.000\_ A1.pdf

Westerstraße K 210



**Titel**

**Übersichtsplan**

Planvorhaben:  
**1 WEA Enercon E-138EP3/E3**

Gestaltungnehmer:  
WEA Verweyen  
GmbH&Co.KG  
Westerstraße 16  
26553 Dornum

Auftraggeber:  
WEA Verweyen  
GmbH&Co.KG  
Westerstraße 16  
26553 Dornum

Planungsbüro:  
**Rasteder  
Projektierungs GmbH**  
Zum Breen 40  
**26 180 Rastede**

Maßstab: 1 : 2.000  
Datum: 20.10.2022  
geändert: 05.06.2023  
Seitenformat: ISO A1

- Legende:**
- Wegebau ( Vorhanden )
  - Wegebau ( Neu )
  - Kranstellfläche
  - Alt WEA
  - Fundamentmittelpunkt
  - Rotordurchmesser
  - Grenzabstand ( 90,0m Radius 144 H )

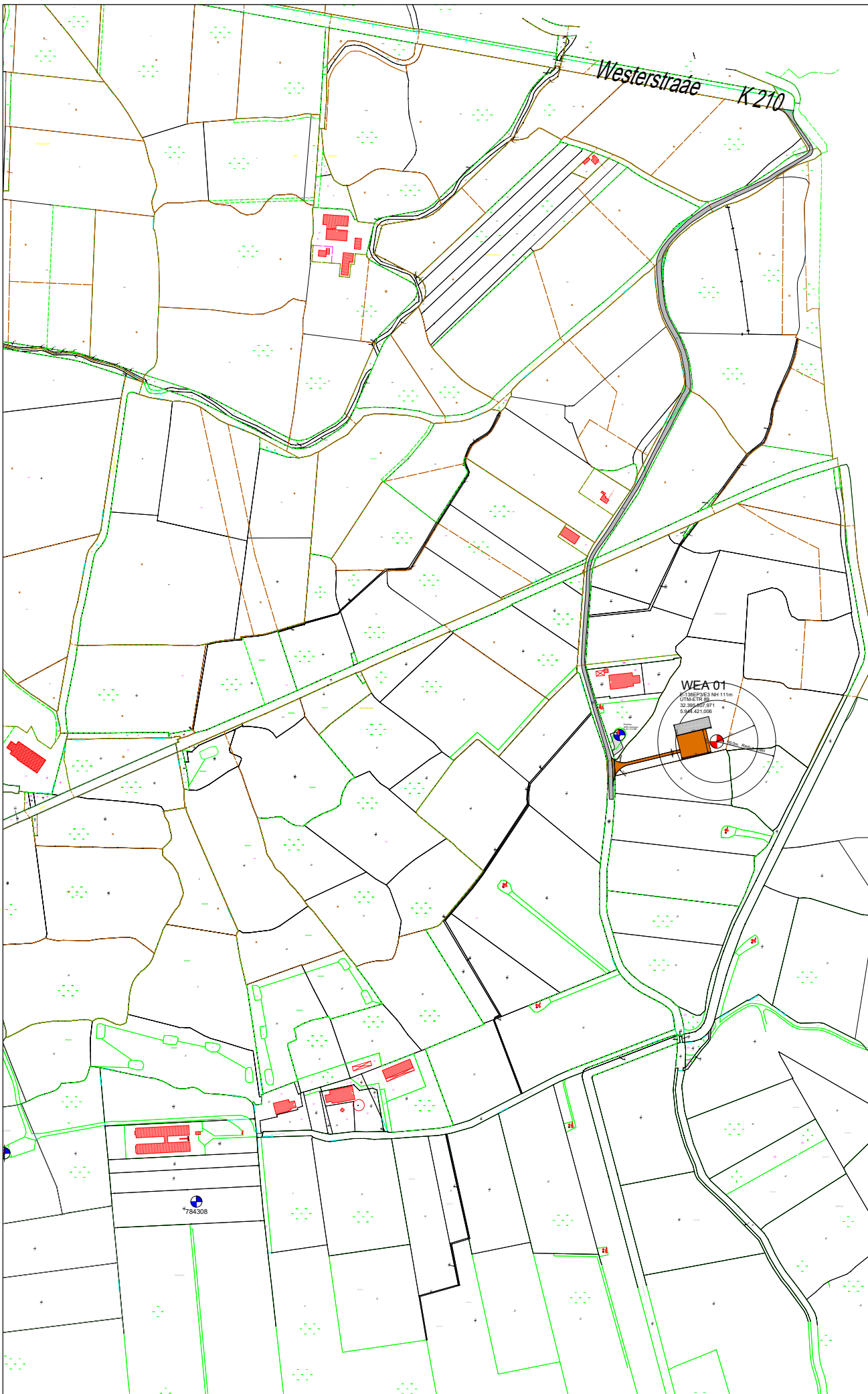
Erstellt: ... Walter  
Zeichner: F. Janßen

Standort  
Gemeinde  
Dornum

**WEA 01**

Planung 1x E-138EP3/E3

Rev. 02



<b>Titel</b>	
Übersichtsplan	
Planvorhaben: 1 WEA Enercon E-138EP3/E3	
Gestattungnehmer: WEA Verweyen GmbH&Co.KG Westerstraße 16 26553 Dornum	
Auftraggeber: WEA Verweyen GmbH&Co.KG Westerstraße 16 26553 Dornum	
Planungsbüro: <b>Rasteder Projektierungs GmbH</b> Zum Breen 40 <b>26 180 Rastede</b>	
Maßstab:	1 : 3.000
Datum:	20.10.2022
geändert:	05.06.2023
Seitenformat:	ISO A1
<b>Legende:</b>	
	Wegebau ( Vorhanden )
	Wegebau ( Neu )
	Kranstellfläche
	All WEA
	Fundamentmittelpunkt
	Rotordurchmesser
	Grenzabstand ( 90,0m Radius 144 H )
Erstellt: ... Zeichner: T. Walter F. Janßen	
Standort Gemeinde Dornum	
<b>WEA 01</b>	
Planung 1x E-138EP3/E3	
Rev. 02	

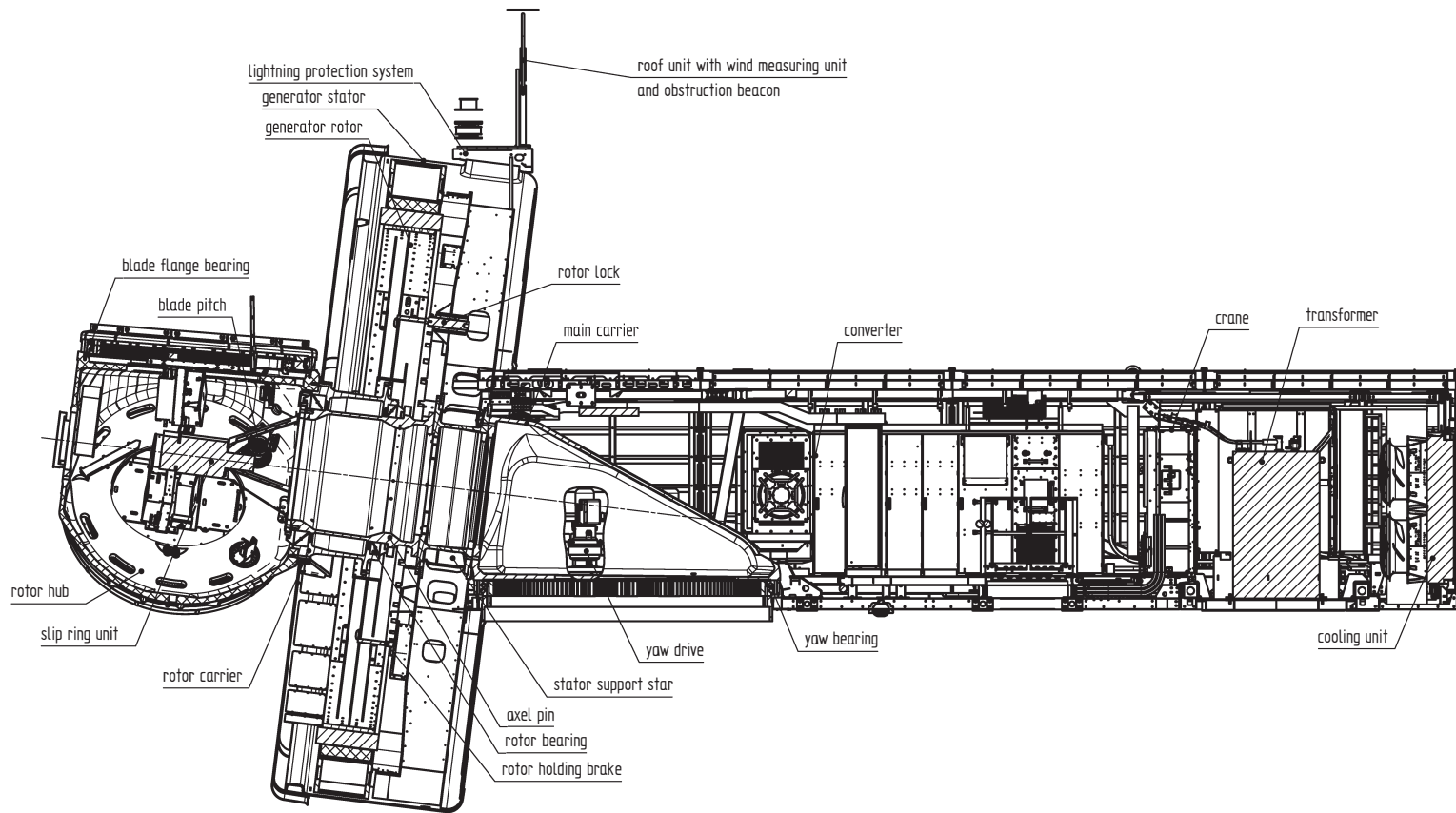
## 12.3 Bauzeichnungen (Grundrisse, Ansichten, Schnitte)

Siehe Anlage

Anlagen:

- 3.7.1.\_D02218795\_4.0\_de-en\_Layout drawing\_EP3.00.247\_elevation\_drawing E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01.pdf
- 3.7.2.\_D02177270\_1.0-de\_en Nacelle view E-115 EP3 E4, E-138 EP3 E3.pdf
- 3.7.3.\_D1019598-4.1\_#\_de;fr;en\_#\_Gondelabmessungen\_Nacelle dimensions\_E-138\_EP3\_E3.pdf
- 3.7.4.\_D02167471\_1.0\_#\_de\_#\_Gondelgewichte E-138 EP3 E3.pdf





also valid for E-115 EP3 E4

Technical changes reserved  
Technische Änderungen vorbehalten

<small>This drawing is owned by ENERCON GmbH. It is copyrighted and at the same time a trade secret within the meaning of § 17 UWG. BENEERCON GmbH. Alle Rechte vorbehalten. Diese Zeichnung ist Eigentum der Firma ENERCON GmbH. Sie ist urheberrechtlich geschützt und stellt zugleich ein Betriebsgeheimnis im Sinne des § 17 UWG dar.</small>		scale 1:50	weight / overall mass kg
<b>ENERCON</b> ENERGY FOR THE WORLD		document type / documentart Assembly drawing Zusammenbauzeichnung	ecc TB
drawing date / drawing date 04.11.2020	drawing number / drawing number 00021492	name nacelle E-138 EP3 E3 Gondel E-138 EP3 E3	
drawing date / drawing date 30.08.2021	drawing number / drawing number 00081088	drawing number / drawing number / drawing number 782402	drawing number / drawing number / drawing number D02162509/1.0-de/6/637
drawing date / drawing date 27.08.2021		drawing number / drawing number / drawing number 6/637	sheet / dia Blatt / Blätter 1/1

0 • c // ä æ { K F G E I B E G A X \ • ä } K A Z E I E I B E G A O • c // ä a n O S a u r e E a I

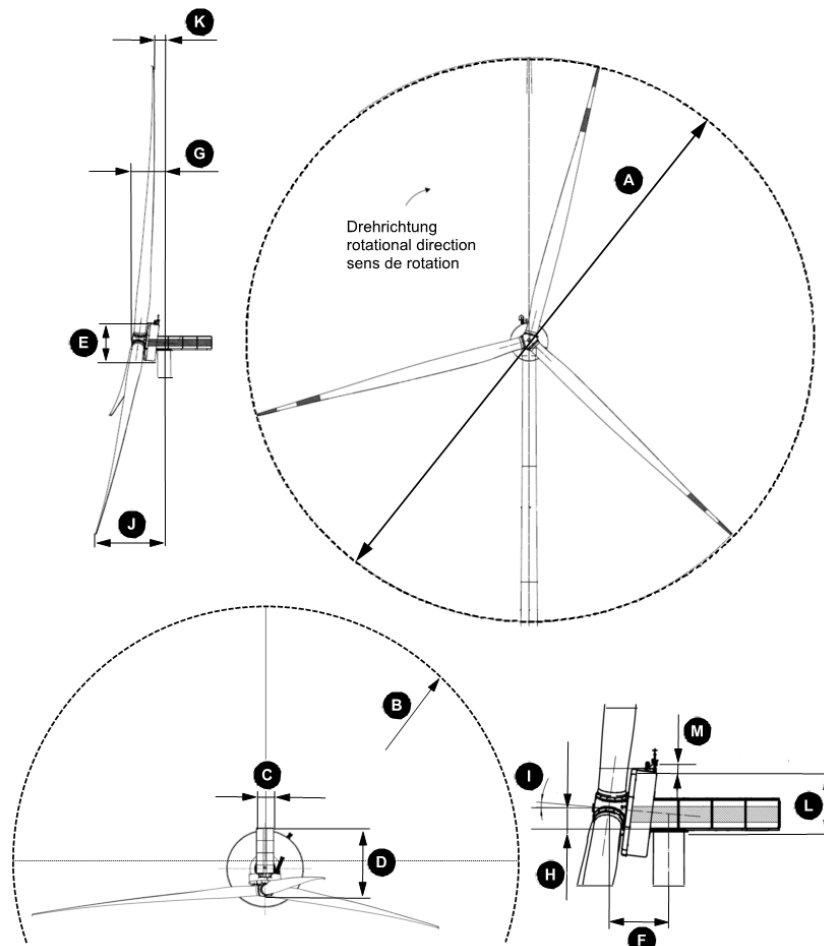


Abb. / Fig. 1: Schematische Darstellung der Gondel / Schematic diagram of the nacelle / Représentation schématique de la nacelle

Pos.	Bezeichnung Description Designation	Wert Value Valeur	Pos.	Bezeichnung Description Designation	Wert Value Valeur
A <sup>1</sup>	<b>Rotordurchmesser</b> Rotor diameter Diamètre du rotor	138,25 m	H	<b>Oberkante Turmkopfflansch bis Nabe</b> Top edge of top tower flange to hub Bord supérieur de la bride supérieure du mât jusqu'au moyeu	1,98 m
B <sup>1</sup>	<b>Exzentrizitätsfläche</b> Eccentric surface Surface excentrique	15 440 m <sup>2</sup>	I	<b>Neigung</b> Incline Inclinaison	7°
C	<b>Gondelbreite</b> Nacelle width Largeur de la nacelle	4,99 m	J <sup>1</sup>	<b>Turmmitte bis tiefste Blattposition</b> Tower centre to bottom of blade Milieu du mât jusqu'à la position la plus basse de la pale	20,10 m
D	<b>Gondellänge</b> Nacelle length Longueur de la nacelle	19,75 m	K <sup>1</sup>	<b>Turmmitte bis höchste Blattposition</b> Tower centre to top position of blade Milieu du mât jusqu'à la position la plus haute de la pale	3,25 m
E	<b>Gondelhöhe</b> Nacelle height Hauteur de la nacelle	9,23 m	L	<b>Oberkante Turmkopfflansch bis Oberkante Gondel</b> Top edge of top tower flange to nacelle top edge Bord supérieur de la bride du sommet du mât jusqu'au bord supérieur de la nacelle	6,264 m
F	<b>Turmmitte bis Nabe horizontal</b> Tower centre to hub horizontal Milieu du mât vers le moyeu horizontalement	6,31 m	M	<b>Oberkante Gondel bis Oberkante Befeuerungsträger</b> Top nacelle edge to top beacon carrier edge Bord supérieur de la nacelle jusqu'au bord supérieur du support du balisage	- 0,025 m
G	<b>Turmmitte bis Gondelspitze</b> Tower centre to nacelle tip Milieu du mât vers l'extrémité de la nacelle	8,58 m		<b>Volumen der Gondel</b> Volume of the nacelle Volume de la nacelle	437 m <sup>3</sup>

<sup>1</sup> Die Werte beziehen sich auf den Einbauzustand des Rotorblatts ohne Pitch und ohne jegliche Belastungen. / The values refer to the installation state of the rotor blade when not pitched and without any load. / Les valeurs se rapportent à l'état de montage de la pale du rotor sans pitch et sans charges.





**12.4 Baubeschreibung, Betriebsbeschreibung**

siehe Abschnitt 1.2

**12.5 Berechnungen/Nachweise**

Siehe Anlage

Die Herstellkosten für die Erschließung belaufen sich wie folgt:

Hauptwegebau von K 210 über den Arler Weg bis zur Einfahrt WEA Verweyen = 125.000,00  
Euro

Stellfläche WEA Verweyen = 100.000,00 Euro

Anlagen:

- 12.7.2.1.\_SL\_AU\_Grenzabstand Nds\_E-138\_EP3 E3-HST-111-FB-C01\_rev002\_ger\_ger.pdf
- 12.7.5.1.\_SL\_AU\_Herstellkosten\_E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01\_FG\_rev01.pdf

Der Grenzabstand wird nach Nr. 3.5.4.2 des niedersächsischen Windenergieerlasses mit folgender Formel berechnet:

$$\text{Formel a) } 0,5 H: \sqrt{\text{Exzentrizität}^2 + (0,8944 \cdot \text{Radius})^2} + 0,5 \cdot (\text{Nabenhöhe} + 0,4472 \cdot \text{Radius})$$

$$\text{Formel b) } 0,25 H: \sqrt{\text{Exzentrizität}^2 + (0,9701 \cdot \text{Radius})^2} + 0,25 \cdot (\text{Nabenhöhe} + 0,2425 \cdot \text{Radius})$$

Mit: Nabenhöhe = 110,24 Meter  
Rotorradius = 69,13 Meter  
Exzentrizität = 6,31 Meter

Aus diesen Werten werden folgende Mindestabstände vom Turmmittelpunkt  $A_m$  berechnet:

$$\text{Grenzabstand } A_{M(0,5 H)} = 132,7 \text{ m (a)}$$

$$\text{Grenzabstand } A_{M(0,25 H)} = 99,1 \text{ m (b)}$$

**Rohbaukosten (brutto):**

Die Rohbaukosten beinhalten die Kosten für das Flachgründungsfundament, den Hybridstahlurm, das Maschinenhaus und die Rotorblattanlage:

Flachgründungsfundament:	226.000 €
Hybridstahlurm:	634.000 €
Gondel, Maschinenverkleidung, Nabe, Rotor:	752.000 €

**Gesamt: 1.612.000 €**

**Herstellkosten (brutto):**

Die Herstellkosten umfassen die Rohbaukosten zuzüglich der Kosten für die maschinenbaulichen und elektrotechnischen Komponenten:

a) Rohbaukosten:	1.612.000 €
b) Maschinenbauliche und elektrotechnische Komponenten:	555.000 €

**Gesamt: 2.167.000 €**

In den Herstell- und Rohbaukosten ist die gesetzliche Mehrwertsteuer von 19% enthalten.

Die Herstellkosten entsprechen nicht dem Kaufpreis der Anlage, der weitere Kosten, z.B. schwankende Materialpreise, Forschungs- und Entwicklungskosten u.v.m. abdecken muss, die jedoch für die Ermittlung der Genehmigungsgebühren nicht relevant sind.

**Der Transformator ist in die Anlage Turmfußes integriert. Es tritt keine separate Trafostation optisch in Erscheinung.**

**12.5.1 Berechnung des Bruttonauminhaltes**

**12.5.2 Berechnung der Grund- und Geschossflächenzahl**

### 12.5.3 Berechnung der Vollgeschosse

**12.5.4 Nachweis der notwendigen Einstellplätze**



**12.6 Bautechnische Nachweise**

**12.6.1 Nachweis der Standsicherheit**

Siehe Anlage

Anlagen:

- 17.1.\_f2e\_gutachten\_georgshof\_iii\_rev1\_final.pdf
- 2023-08-23-F2E-Georgshof-EX-MS.pdf
- 15.1.\_23.1098 V&B WP Georgshof Repowering\_GUA\_1\_Rev.pdf
- 3.1.1.2.\_TP\_E-138\_EP3\_E3-HST-111-FB-C-01\_Rev.0.pdf



## Gutachten zur Standorteignung von WEA am Standort Georgshof III

### Referenz-Nummer:

2023-D-062-P3-R1 - ungekürzte Fassung

### Auftraggeber:

Windpark Georgshof GmbH & Co KG  
Joachimshof 1, 26553 Dornum

### Bauherr:

Herr Theo Verweyen  
Westerstraße 16, 26553 Dornum

### Die Ausarbeitung des Gutachtens erfolgte durch:

Fluid & Energy Engineering GmbH & Co. KG  
Borsteler Chaussee 178, 22453 Hamburg, [www.f2e.de](http://www.f2e.de)

### Verfasser:

M.Sc. Andres Flügel, Sachverständiger,

Hamburg, 27.10.2023

### Geprüft:

Dipl.-Ing. (FH) Silva Mäusling, Sachverständige,

Hamburg, 27.10.2023

### Für weitere Auskünfte:

Tel.: 040 5330368-0

Fax: 040 53303680-79

Andres Flügel [fluegel@f2e.de](mailto:fluegel@f2e.de) oder Silva Mäusling: [maeusling@f2e.de](mailto:maeusling@f2e.de)

### Urheber- und Nutzungsrecht:

Urheber des Gutachtens ist die Fluid & Energy Engineering GmbH & Co. KG. Der Auftraggeber erwirbt ein einfaches Nutzungsrecht entsprechend dem Gesetz über Urheberrecht und verwandte Schutzrechte (UrhG). Das Nutzungsrecht kann nur mit Zustimmung des Urhebers übertragen werden. Eine Veröffentlichung und Bereitstellung der ungekürzten Fassung des Gutachtens zum uneingeschränkten Download in elektronischen Medien sind verboten. Eine Einsichtnahme der gekürzten Fassung des Gutachtens gemäß UVPG §23 (2) über die zentralen Internetportale von Bund und Ländern gemäß UVPG §20 Absatz (1) wird gestattet.



## Inhaltsverzeichnis

1 Aufgabenstellung.....	3
2 Grundlagen.....	4
2.1 Nachweis durch Vergleich der Windbedingungen.....	4
2.2 Nachweis durch Vergleich der Lasten.....	10
2.3 Auslegungswerte.....	11
2.3.1 Turbulenzintensität.....	11
2.3.2 Windgeschwindigkeit.....	11
2.3.3 Weitere Windbedingungen.....	11
2.4 Erläuterungen zu den verwendeten Methoden.....	12
2.4.1 Bestimmung der Komplexität.....	12
2.4.2 Bestimmung der Umgebungsturbulenzintensität.....	13
2.4.3 Bestimmung der effektiven Turbulenzintensitäten.....	14
2.4.4 Bestimmung der Extremwerte der Turbulenzintensitäten.....	16
2.4.5 Bestimmung der Luftdichte.....	16
2.4.6 Bestimmung des Höhenexponenten.....	16
2.4.7 Bestimmung der Schräganströmung.....	17
2.4.8 Extrapolation der Winddaten.....	17
2.5 Gültigkeit der Ergebnisse.....	18
2.5.1 Betriebsbeschränkungen.....	19
2.6 Darstellung von Betriebsbeschränkungen im Gutachten.....	20
2.6.1 Einfluss von benachbarten Windenergieanlagen.....	20
2.6.2 Alternative Betriebsbeschränkungen.....	20
2.6.3 Einfluss der Umgebungsbedingungen.....	22
3 Eingangsdaten.....	23
3.1 Windparkkonfiguration und Auslegungswerte.....	23
3.2 Windgeschwindigkeitsverteilung am Standort.....	23
3.3 Extremwind am Standort.....	24
3.4 Umgebungsturbulenzintensität am Standort.....	24
3.5 Sektorielle Betriebsbeschränkungen.....	24
4 Bestimmung der Standortbedingungen.....	24
4.1 Standortbesichtigung.....	24
4.2 Ergebnisse Standortbedingungen.....	25
4.2.1 10-min-Mittelwert der Windgeschwindigkeit auf Nabenhöhe mit einem Wiederkehrzeitraum von 50 Jahren.....	26
5 Nachweis der Standorteignung.....	26
5.1 Allgemeine Hinweise.....	26
5.2 Nachweis der Standorteignung durch einen Vergleich der Windbedingungen.....	26
5.2.1 Erläuterungen und Hinweise.....	28



5.2.2 Betriebsbeschränkungen.....	28
5.2.3 Einschränkungen.....	30
5.3 Nachweis der Standorteignung durch einen Vergleich der Lasten.....	30
6 Zusammenfassung.....	31
7 Literaturangaben.....	33
Anhang: wake2e-Bericht, Projektname Georgshof III.....	A.1

## 1 Aufgabenstellung

Die Fluid & Energy Engineering GmbH & Co. KG ist beauftragt worden, Windenergieanlagen (WEA) hinsichtlich ihrer Standorteignung gemäß Kapitel 16 (Standorteignung von Windenergieanlagen) der DIBt-Richtlinie für Windenergieanlagen von 2012 /2.8/ zu betrachten und zu bewerten.

Voraussetzung für einen Nachweis der Standorteignung ist gemäß /2.8/ das Vorliegen einer gültigen Typenprüfung bzw. Einzelprüfung für die WEA. Im Folgenden ist die Möglichkeit der Einzelprüfung stets eingeschlossen, wenn von Typenprüfung gesprochen wird, auch wenn dies nicht explizit erwähnt wird.

Der Nachweis der Standorteignung der WEA erfolgt entweder durch einen Vergleich der am jeweiligen Standort der WEA herrschenden Windbedingungen mit den Windbedingungen, die der Typenprüfung zugrunde liegen, oder durch einen Vergleich der standortspezifischen Lasten mit den Lasten, die der Typenprüfung zugrunde liegen (siehe auch Kapitel 2).

Die Windbedingungen sind in den jeweiligen DIBt-Richtlinien /2.6, 2.7, 2.8/ festgelegt und Bestandteil der Typenprüfung einer WEA. Auf Basis dieser Windbedingungen und der daraus resultierenden Lasten garantiert eine Typenprüfung nach /2.6, 2.7, 2.8/ eine Entwurfslebensdauer der WEA von mindestens 20 Jahren.

Aufgrund fehlender Kriterien für einen Immissionsgrenzwert für die durch Nachbar-WEA erhöhte Turbulenzbelastung einer WEA können ersatzweise die Kriterien der Standorteignung für eine Turbulenzimmissionsprognose im Rahmen eines BImSchG-Antrages herangezogen werden. Es wird dabei davon ausgegangen, dass die Reduktion der Lebenszeit und der zusätzliche Verschleiß der WEA zumutbar sind, solange die Standorteignung hinsichtlich der Auslegungswerte der Turbulenzintensität oder hinsichtlich der Auslegungslasten gewährleistet bleibt.

Das vorliegende Gutachten zur Standorteignung ist daher gleichzeitig eine Turbulenz-Immissionsprognose im Sinne des BImSchG.



## 2 Grundlagen

WEA sind Umweltbedingungen und elektrischen Bedingungen ausgesetzt, die Belastung, Haltbarkeit und den Betrieb beeinflussen können. Die Umweltbedingungen werden in Wind- und andere Umweltbedingungen unterteilt. Für die Integrität der Konstruktion sind die Windbedingungen die primär zu berücksichtigenden Einflussfaktoren.

Der Nachweis der Standsicherheit von Turm und Gründung einer WEA wird in Form einer Typenprüfung nach der jeweils gültigen DIBt-Richtlinie /2.6, 2.7, 2.8/ geführt. Hierzu definieren die Richtlinien Windzonen in Abhängigkeit von Windgeschwindigkeit und Turbulenzparametern, welche die meisten Anwendungsfälle erfassen sollen, jedoch keinen spezifischen Standort einer WEA exakt abbilden. Auf Basis der Windbedingungen der Windzone werden anschließend die Lasten der WEA durch den Hersteller ermittelt.

Das vom Hersteller verwendete Modell zur Berechnung der Lasten und die Berechnungsergebnisse werden durch unabhängige Berechnungen im Rahmen der Typenprüfung durch eine akkreditierte Stelle geprüft und bestätigt.

Im konkreten Einzelfall der Errichtung einer WEA ist die Anwendbarkeit der Typenprüfung nachzuweisen. Dies kann auf zwei Wegen geschehen. Zum einen durch einen Vergleich der standortspezifischen Windbedingungen mit den Windbedingungen der Typenprüfung oder zum anderen durch einen Vergleich der standortspezifischen Lasten mit den Lasten der Typenprüfung. Im zweiten Fall dienen die standortspezifischen Windbedingungen als Eingangswerte für die Ermittlung der standortspezifischen Lasten. Das bedeutet insbesondere, dass kein neuer Standsicherheitsnachweis für Turm und Gründung geführt wird, sondern dass jeweils die Randbedingungen der Typenprüfung, also des bestehenden Standsicherheitsnachweises, überprüft werden.

Abbildung 2.1.1 gibt einen Überblick über das Prüfverfahren.

### 2.1 Nachweis durch Vergleich der Windbedingungen

Gemäß /2.2, 2.3/ sind für neu geplante WEA folgende Windbedingungen auf Nabenhöhe nachzuweisen:

- 10-min-Mittelwert der Windgeschwindigkeit auf Nabenhöhe mit einem Wiederkehrzeitraum von 50 Jahren  $v_{50}$
- Windgeschwindigkeitsverteilung im Bereich von  $0.2v_{ref} - 0.4v_{ref}$
- Turbulenzintensität für Windgeschwindigkeiten von  $0.2v_{ref} - 0.4v_{ref}$

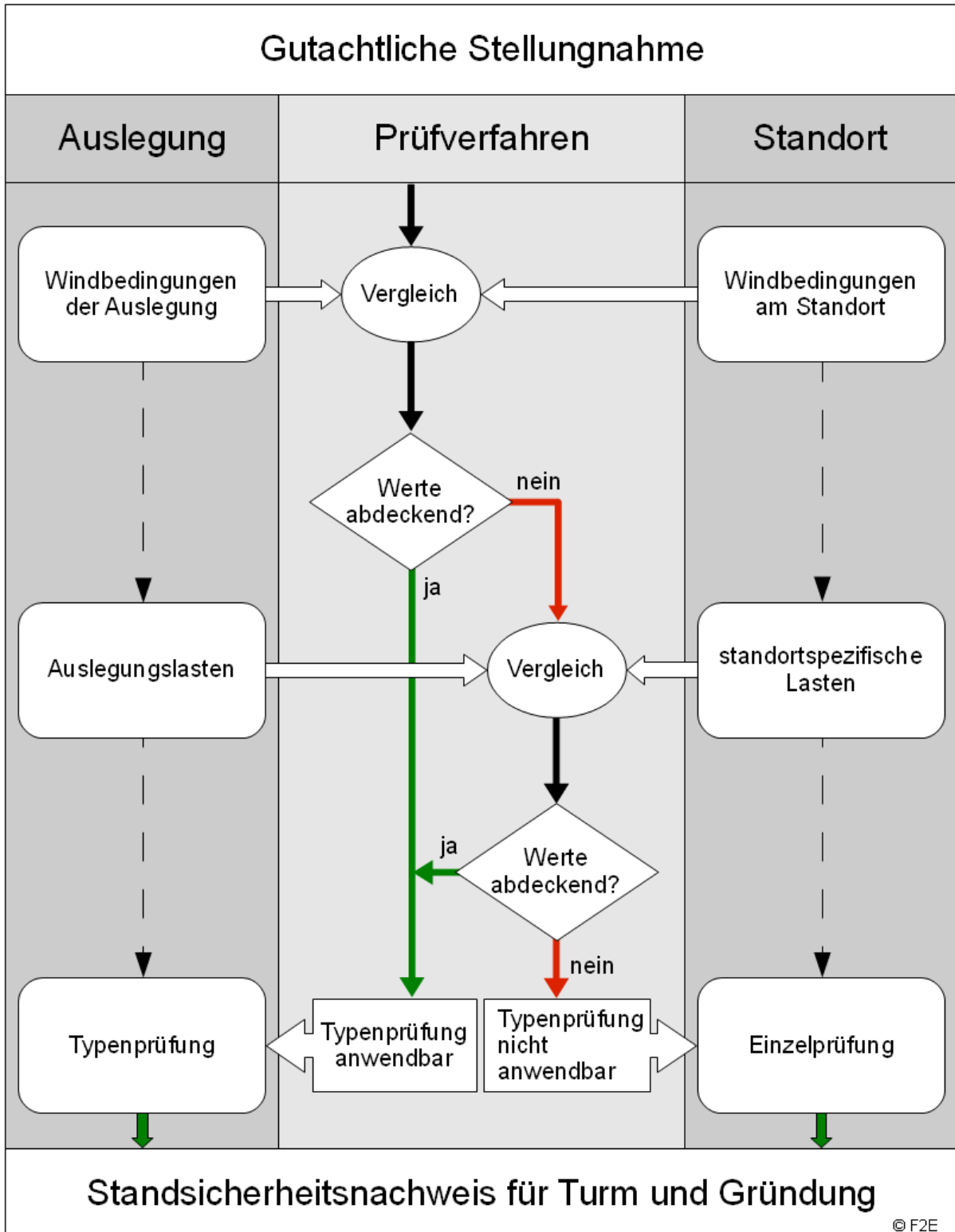


Abbildung 2.1.1: Schematische Darstellung des Prüfverfahrens.



- Extremwerte der Turbulenzintensität,
- Höhenexponent  $\alpha$  des vertikalen Windgeschwindigkeitsprofils,
- mittlere Neigung der Anströmung,
- mittlere Luftdichte  $\rho$  für Windgeschwindigkeiten  $\geq v_r$ .

In /2.4/ wurde der Windgeschwindigkeitsbereich, für den die Windgeschwindigkeitsverteilung und die Turbulenzintensität nachgewiesen werden müssen, von  $0.2v_{\text{ref}} - 0.4v_{\text{ref}}$  auf  $v_{\text{ave}} - 2v_{\text{ave}}$  geändert. Dieser Windgeschwindigkeitsbereich kann daher alternativ zugrunde gelegt werden.

Überschreitungen der Extremwerte der Turbulenzintensität treten typischerweise stets mit Überschreitungen der Auslegungswerte der Turbulenzintensität auf. Für einen Nachweis durch einen Vergleich der Windbedingungen werden die Extremwerte der Turbulenzintensität daher nicht explizit ausgewiesen. Diese sind gegebenenfalls dann im Rahmen eines Nachweises durch einen Vergleich der Lasten (siehe Kapitel 2.2) zu berücksichtigen und werden daher in den Ergebnissen im Anhang aufgeführt.

Zusätzlich werden in /2.3/ Nachweise für Extremwerte des Windgradienten gefordert. Der Nachweis für Extremwerte des Windgradienten ist mit /2.4/ wieder entfallen und wird daher hier nicht berücksichtigt.

Werden abweichend von den in /2.2 - 2.4/ definierten Turbulenzkategorien individuelle Auslegungswerte der Turbulenzintensität definiert, kann es notwendig sein, den zu bewertenden Windgeschwindigkeitsbereich auf den gesamten Betriebsbereich der WEA auszudehnen.

Den Ermittlungen der Standortbedingungen ist nach /2.8/ dabei eine Standortbesichtigung zugrunde zu legen.

Alternativ zum oben genannten Nachweis nach /2.2, 2.3/ kann nach /2.8/ ein vereinfachtes Verfahren angewendet werden, wenn der jeweilige Standort der geplanten WEA nicht orografisch komplex gemäß der Definition in /2.2, 2.3/ ist. Nach dem vereinfachten Verfahren sind folgende Windbedingungen auf Nabenhöhe nachzuweisen:

- mittlere Jahreswindgeschwindigkeit auf Nabenhöhe,
- Turbulenzintensität,
- 10-min-Mittelwert der Windgeschwindigkeit auf Nabenhöhe mit einem Wiederkehrzeitraum von 50 Jahren  $v_{50}$  (nur wenn die Windzone der Typenprüfung nicht die Windzone des jeweiligen Standortes der WEA abdeckt).

Nach /2.8/ muss dabei die mittlere Jahreswindgeschwindigkeit  $v_{\text{ave}}$  auf Nabenhöhe

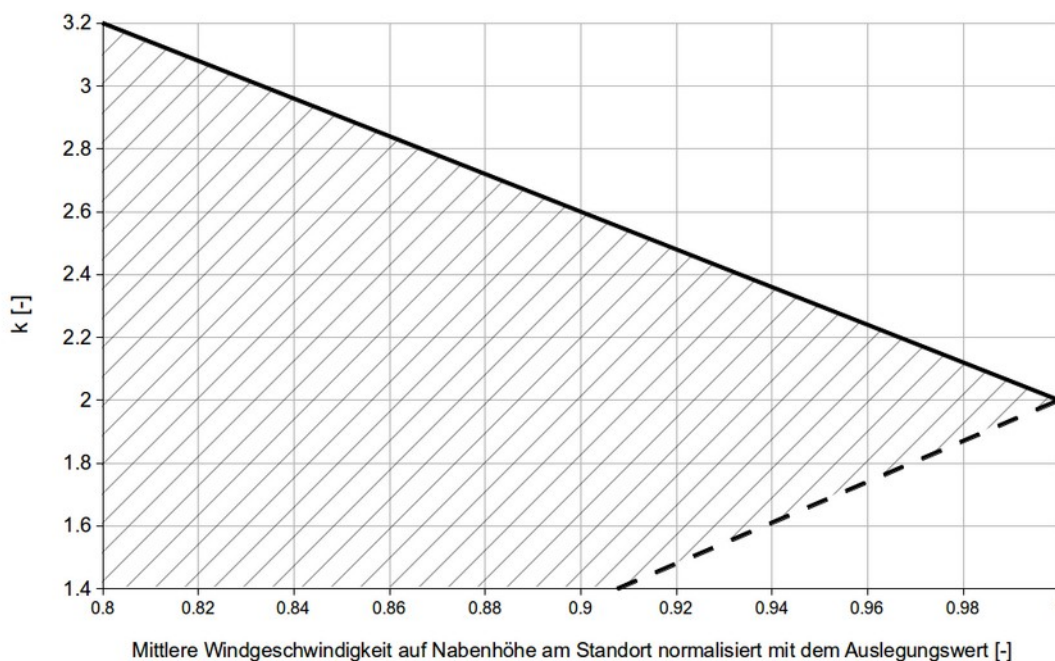




5% kleiner sein als der Auslegungswert oder die mittlere Jahreswindgeschwindigkeit  $v_{ave}$  auf Nabenhöhe muss kleiner gleich dem Auslegungswert und der Formparameter  $k$  der Weibull-Verteilung gleichzeitig größer gleich 2 sein.

Das vereinfachte Verfahren setzt an dieser Stelle voraus, dass der Auslegungswert des Formparameters der Weibullverteilung einen Wert von 2.0 aufweist. Bei abweichenden Auslegungswerten muss die Bewertung der mittleren Jahreswindgeschwindigkeit und des Formparameter  $k$  der Weibull-Verteilung über einen Vergleich der Häufigkeitsverteilung der Windgeschwindigkeit mit der Verteilung der Auslegung entsprechend /2.2, 2.3/ erfolgen.

Im Rahmen der Überarbeitung der internationalen Richtlinie /2.2, 2.3/ wurde ein Verfahren entwickelt, das die Bewertung der Häufigkeitsverteilung der Windgeschwindigkeit auf Basis der Parameter der entsprechenden Weibull-Verteilung ermöglicht /2.4/. Dieses Verfahren kann angewendet werden, wenn sich die standortspezifische Kurve der Häufigkeitsverteilung und die der Auslegung schneiden. Gemäß /2.4/ sind verschiedene Kombinationen des Formparameters  $k$  der Weibull-Verteilung und der normierten mittleren Windgeschwindigkeit auf Nabenhöhe möglich, die durch den schraffierten Bereich in Abbildung 2.1.2 dargestellt sind.



**Abbildung 2.1.2:** Mögliche Kombinationen von normierter Windgeschwindigkeit und Formparameter  $k$  der Weibull-Verteilung (schraffierter Bereich).



Für bestehende WEA, die nach den DIBt-Richtlinien von 1995 bzw. 2004 /2.6, 2.7/ errichtet wurden, darf der Nachweis der Standorteignung weiterhin nach dem in der DIBt-Richtlinie von 2004 /2.7/ genannten Verfahren erfolgen.

Gemäß /2.4/ kann bei Luftdichten, die die Auslegungswerte überschreiten, der Nachweis alternativ erbracht werden, indem gezeigt wird, dass folgende Bedingung erfüllt ist:

$$\rho_{\text{Auslegung}} \cdot (V_{\text{ave, Auslegung}})^2 \geq \rho_{\text{Standort}} \cdot (V_{\text{ave, Standort}})^2$$

Die Bedingung entspricht einem Vergleich des standortspezifischen, mittleren Geschwindigkeitsdrucks mit dem Wert der Auslegung.

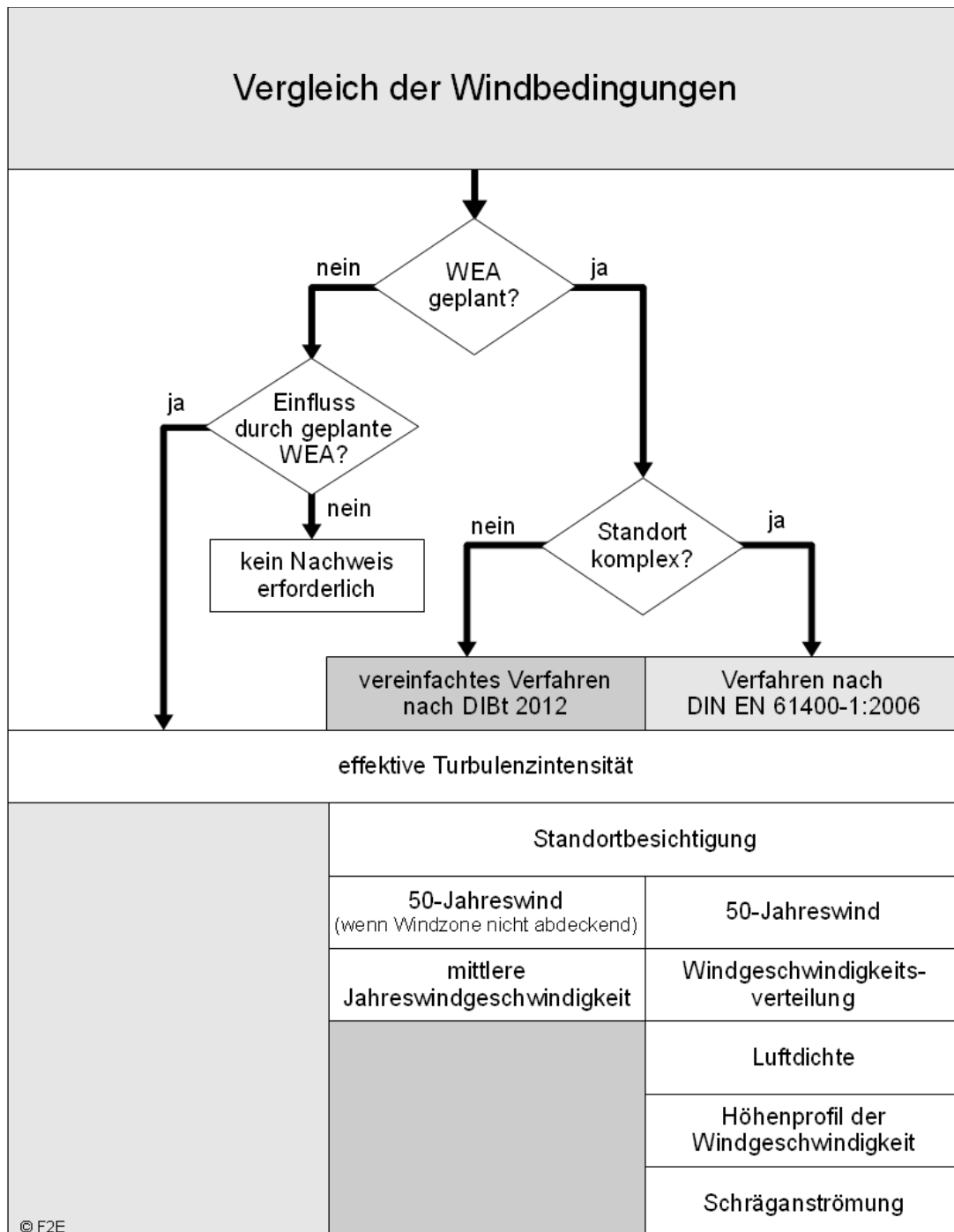
Der nachzuweisenden Turbulenzintensität kommt insofern eine besondere Bedeutung zu, da die Turbulenzintensität die einzige Windbedingung ist, über die eine Bewertung des Einflusses der WEA untereinander erfolgt.

Dieser Einfluss ist nach DIBt-Richtlinie für Windenergieanlagen von 2012 /2.8/ zu berücksichtigen, wenn der auf den Rotordurchmesser  $D$  der jeweils größeren WEA bezogene Abstand zwischen zwei WEA für typische küstennahe Standorte kleiner gleich fünf und für typische Binnenstandorte kleiner gleich acht Rotordurchmesser beträgt /2.8/. Für größere Abstände braucht eine Beeinflussung der WEA untereinander nicht betrachtet zu werden. Im Folgenden wird dabei konservativ immer der größere Einflussbereich von  $8D$  zugrunde gelegt.

Hieraus folgen unmittelbar die benachbarten WEA, für die eine Standorteignung im Rahmen des betrachteten Zubaus der geplanten WEA erneut nachzuweisen ist. Da es einen Einfluss der geplanten WEA auf diese benachbarten WEA nur in Form einer Erhöhung der Turbulenzintensität gibt, ist für benachbarte WEA unabhängig von der anzuwendenden DIBt-Richtlinie auch nur diese Windbedingung erneut zu überprüfen.

Abbildung 2.1.3 gibt einen Überblick über die jeweils nachzuweisenden Windbedingungen.

Liegt eine der oben aufgeführten für den Nachweis der Standorteignung erforderlichen Windbedingungen oberhalb des entsprechenden Auslegungswertes, der bei der jeweiligen Typenprüfung der WEA zugrunde gelegt wurde, ist ein Nachweis der Standorteignung der WEA durch einen Vergleich der Windbedingungen nicht möglich.



**Abbildung 2.1.3:** Nachweis durch Vergleich der Windbedingungen gemäß /2.8/.



## 2.2 Nachweis durch Vergleich der Lasten

Die entsprechend dem in Kapitel 2.1 beschriebenen Verfahren ermittelten Windbedingungen können als Eingangsparameter für einen standortspezifischen Nachweis durch einen Vergleich der Lasten verwendet werden.

Im Falle eines Windparks mit entsprechendem Einfluss von benachbarten WEA sind nach /2.2/ sowohl die Betriebs- als auch die Extremlasten nachzuweisen. Für die Betriebslasten sind gemäß /2.2, 2.3/ hierzu der Auslegungslastfall DLC 1.2 unter Berücksichtigung der effektiven Turbulenzintensität und für die Extremlasten die Auslegungslastfälle DLC 1.1 oder 1.3 sowie der DLC 1.5 nachzurechnen.

Alternativ hierzu kann nach /2.8/ ein vereinfachtes Verfahren angewendet werden, wenn der jeweilige Standort der geplanten WEA nicht orografisch komplex gemäß der Definition in /2.2, 2.3/ ist. Nach dem vereinfachten Verfahren sind folgende Lasten zu ermitteln:

- Betriebslasten, wenn die mittlere Windgeschwindigkeit oder die Turbulenzintensität überschritten sind.
- Extremlasten, wenn der 10-min-Mittelwert der Windgeschwindigkeit auf Nabenhöhe mit einem Wiederkehrzeitraum von 50 Jahren  $v_{ref}$  überschritten ist.

Eine solche standortspezifische, detaillierte Lastberechnung ist im Vergleich zu dem in Kapitel 2.1 dargestellten Nachweis durch einen Vergleich der Windbedingungen sehr aufwändig. Sie kann in der Regel nur vom jeweiligen Hersteller durchgeführt werden.

Diese standortspezifischen Lasten können mit den entsprechenden Auslegungslasten der Typenprüfung verglichen werden. Liegen die standortspezifischen Lasten unterhalb bzw. auf dem Niveau der Auslegungslasten, die bei der jeweiligen Typenprüfung der WEA zugrunde gelegt wurden, ist die Standorteignung der WEA gegeben.

Liegen die standortspezifischen Lasten oberhalb der Auslegungslasten, die bei der jeweiligen Typenprüfung der WEA zugrunde gelegt wurden, ist ein Nachweis der Standorteignung der WEA durch einen Vergleich der Lasten nicht möglich.

In diesem Fall kann die Typenprüfung der WEA nicht angewendet werden und ein Einzelnachweis durch den Hersteller ist erforderlich.



## 2.3 Auslegungswerte

### 2.3.1 Turbulenzintensität

Die Auslegungswerte der Turbulenzintensität sind in den DIBt-Richtlinien von 1993/1995 /2.6/ und 2004 /2.7/ noch unabhängig von der Windzone definiert. Der Auslegungswert liegt gemäß DIBt-Richtlinie von 1993/1995 konstant bei 0.2 (20%). Die DIBt-Richtlinie von 2004 /2.7/ schreibt die Turbulenzkategorie A nach /2.1/ vor.

In der DIBt-Richtlinie für Windenergieanlagen von 2012 /2.8/ wird die Turbulenzkategorie A nach DIN EN 61400-1:2006 /2.2/ nur noch empfohlen. Grundsätzlich können auch andere Auslegungswerte der Turbulenzintensität zugrunde gelegt werden. In vielen Fällen finden hier die in den internationalen Richtlinien /2.2, 2.3, 2.4/ definierten Turbulenzkategorien Anwendung.

### 2.3.2 Windgeschwindigkeit

Die Typenprüfung nach DIBt-Richtlinie für Windenergieanlagen von 2012 /2.8/ erfolgt für eine bestimmte Windzone. Abhängig von der Windzone ist sowohl der Auslegungswert des 10-min-Mittelwertes der Windgeschwindigkeit auf Nabenhöhe mit einem Wiederkehrzeitraum von 50 Jahren  $v_{ref}$  als auch die mittlere Jahreswindgeschwindigkeit auf Nabenhöhe  $v_{ave}$  definiert. Diese Werte sind abhängig von der Nabenhöhe und unterscheiden sich in den einzelnen Windzonen. Der 10-min-Mittelwert der Windgeschwindigkeit auf Nabenhöhe mit einem Wiederkehrzeitraum von 50 Jahren  $v_{ref}$  kann weiterhin entweder gemäß /2.9/ oder nach einer vereinfachten Formel gemäß /2.8/ bestimmt werden. Die Auslegungswerte sind daher der individuellen Typenprüfung der WEA zu entnehmen und können nicht allgemeingültig angegeben werden. Die Windgeschwindigkeitsverteilung ergibt sich in allen Fällen aus der mittleren Jahreswindgeschwindigkeit auf Nabenhöhe unter Verwendung einer Rayleigh-Verteilung.

Nach den DIBt-Richtlinien /2.6, 2.7, 2.8/ werden die Auslegungswerte der Windgeschwindigkeit in die Windzonen 1 bis 4 bzw. I bis IV unterteilt, wobei die Windzone 4 oder IV die höchsten Auslegungswerte aufweist. In der zitierten Literatur werden hier sowohl arabische als auch römische Zahlen verwendet.

### 2.3.3 Weitere Windbedingungen

Den nach /2.2, 2.3/ zusätzlich nachzuweisenden Windbedingungen liegen im allgemeinen nach den DIBt-Richtlinien /2.7, 2.8/ folgende Auslegungswerte zugrunde:

- Höhenexponent des vertikalen Windgeschwindigkeitsprofils:  $\alpha = 0.2$ ,



- mittlere Neigung der Anströmung: 8°,
- mittlere Luftdichte:  $\rho = 1.225 \text{ kg/m}^3$ .

## 2.4 Erläuterungen zu den verwendeten Methoden

Kommen im Einzelfall andere Berechnungsmethoden oder Eingangsdaten zur Anwendung als hier aufgeführt wird dies in Kapitel 4 entsprechend dargestellt.

### 2.4.1 Bestimmung der Komplexität

Große Geländesteigungen und Höhenunterschiede können zu erhöhten Umgebungsturbulenzintensitäten führen und müssen daher in orografisch komplexem Gelände bewertet werden. Der Einfluss der Geländeorografie kann nach /2.2, 2.3, 2.4/ durch einen Turbulenzstrukturparameter erfasst werden, der als Faktor auf die Turbulenzintensität wirkt.

Die Bestimmung der Komplexität kann gemäß DIBt-Richtlinie /2.8/ auf Basis der IEC 61400-1 Edition 3 /2.3/ erfolgen. Da die Bewertung der Komplexität in der IEC 61400-1 mit der Edition 4 /2.4/ maßgeblich überarbeitet wurde, erfolgt im Folgenden die Bestimmung der Komplexität gemäß /2.4/.

Die Bewertung der orografischen Komplexität eines WEA-Standortes erfolgt nach /2.4/ auf Basis von Geländesteigungen und Geländedifferenzen zu insgesamt 39 Ausgleichsebenen. Die Ausgleichsebenen werden mit der Methode der kleinsten Fehlerquadrate durch die Höhendaten gelegt. Zur Bewertung werden in /2.4/ Kriterien definiert, nach denen sowohl eine bestimmte Anströmrichtung als auch der gesamte Standort als „non complex“, „low complex“ (L), „medium complex“ (M) oder „high complex“ (H) charakterisiert werden kann.

Den einzelnen Komplexitätskategorien wird dann ein Turbulenzstrukturparameter gemäß Tabelle 2.4.1.1 zugeordnet. Der maximale sektorielle Turbulenzstrukturparameter, der für eine Anströmrichtung ermittelt wird, wirkt dabei als Faktor auf die aus dieser Richtung ermittelte Umgebungsturbulenzintensität.

**Tabelle 2.4.1.1:** Turbulenzstrukturparameter  $C_{CT}$  für die verschiedenen Komplexitätskategorien L, M und H nach /2.4/.

	Komplexitätskategorie		
	L	M	H
$C_{CT}$	1.05	1.10	1.15

Das vereinfachte Verfahren zur Bewertung der Standorteignung nach /2.8/ wird im



Weiteren nur angewandt, wenn der gesamte Standort gemäß /2.4/ als nicht komplex eingestuft werden kann.

## 2.4.2 Bestimmung der Umgebungsturbulenzintensität

Die Turbulenzintensität ist definiert als das Verhältnis der Standardabweichung der zeitlichen Windgeschwindigkeitsverteilung zu ihrem Mittelwert bezogen auf ein Intervall von 600s. Die Umgebungsturbulenzintensität beschreibt dabei ausschließlich die Turbulenz der freien Strömung ohne den Einfluss von WEA.

Für die spätere Berechnung der effektiven Turbulenzintensität ist nicht die mittlere Umgebungsturbulenzintensität sondern abhängig von der Auslegung der jeweiligen WEA die charakteristische Turbulenzintensität (DIBt 1993/95, DIBt 2004 und IEC 61400-1 Edition 2) bzw. die repräsentative Turbulenzintensität (DIBt 2012, IEC 61400-1 Edition 3) zugrunde zu legen. Die charakteristische Turbulenzintensität ergibt sich aus der Addition der mittleren Umgebungsturbulenzintensität und der einfachen Standardabweichung der Umgebungsturbulenzintensität. Die repräsentative Turbulenzintensität ergibt sich aus der Addition der mittleren Umgebungsturbulenzintensität und der 1.28fachen Standardabweichung der Umgebungsturbulenzintensität.

Wenn keine ausreichenden Messdaten zur Turbulenzintensität am Standort vorliegen, wird die mittlere langfristig zu erwartende Umgebungsturbulenzintensität rechnerisch ermittelt.

Im Bereich der atmosphärischen Bodengrenzschicht ergibt sich die zu berücksichtigende Umgebungsturbulenzintensität im Wesentlichen aus dem Einfluss der Rauigkeitselemente des Bodens wie Bäumen, Büschen, Bauwerken etc.. Hierzu erfolgt eine Typisierung von Geländeoberflächen hinsichtlich ihres Bewuchses, ihrer Bebauung und Nutzung auf Basis detaillierter Satellitendaten zur Bodenbedeckung /1.7/, wobei Geländeabschnitte bis 25km Entfernung um die jeweilige Koordinate einbezogen werden. Den einzelnen Geländeabschnitten werden anschließend Rauigkeitsklassen gemäß der Empfehlungen des für die Kommission der Europäischen Gemeinschaften veröffentlichten Europäischen Windatlanten /1.3/ zugeordnet. Der Einfluss der verschiedenen Geländeabschnitte wird abhängig vom Abstand zur Koordinate in zwölf Richtungssektoren à 30° bewertet, wodurch sich gewichtete Mittel für die Rauigkeiten in den jeweiligen Sektoren ergeben.

Auf Grundlage dieser Rauigkeitsklassifizierung werden die notwendigen Werte von uns auf Basis der Empfehlungen der VDI-Richtlinie VDI 3783 Blatt 12 /1.1/ sowie der DIN EN 1991-1-4 /2.9/ bestimmt.

Die zu berücksichtigenden Umgebungsturbulenzintensitäten sind im Gegensatz zu



den Rauigkeiten nicht nur richtungsabhängig, sondern auch abhängig von der Windgeschwindigkeit und Höhe über Grund und werden entsprechend für die verschiedenen Richtungen und Windgeschwindigkeiten für jede einzelne WEA auf Nabenhöhe ermittelt und in den weiteren Berechnungen berücksichtigt. Der Windgeschwindigkeitsverlauf orientiert sich dabei am Normalen Turbulenzmodell (NTM) der IEC 61400-1 /2.3/.

Einzelstrukturen und orografische Hindernisse, die auf Grund ihrer Entfernung und Höhe so groß sind, dass der direkte Einfluss der Nachlaufströmung dieser Einzelstrukturen und orografischen Hindernisse auf den Rotor einer WEA nicht ausgeschlossen werden kann, können nicht als Rauigkeitselemente aufgelöst werden. Ihr Einfluss ist gegebenenfalls gesondert zu bewerten (siehe hierzu Kapitel 4.1).

### 2.4.3 Bestimmung der effektiven Turbulenzintensitäten

In /1.4/ ist ein Verfahren beschrieben, um den Einfluss mehrerer, verschieden weit entfernter WEA unter Berücksichtigung der Häufigkeit der Nachlaufsituationen zu bewerten. Die Bewertung erfolgt mit Hilfe einer effektiven Turbulenzintensität. Die effektive Turbulenzintensität ist eine Ersatzgröße, welche über die gesamte Lebensdauer der WEA anzusetzen ist. Sie gewichtet die Belastung durch die Umgebungsturbulenzintensität und die zusätzlich durch die Nachlaufsituation induzierte Belastung. Das Verfahren wird sowohl im internationalen Regelwerk als auch in der DIBt-Richtlinie für Windenergieanlagen von 2012 /2.8/ empfohlen. Eine zusätzliche Belastung besteht nach diesem Berechnungsverfahren nicht mehr, wenn der Abstand zur benachbarten WEA mehr als zehn Rotordurchmesser beträgt. Da dieses Berechnungsverfahren im Folgenden Anwendung findet, wird bei der Berechnung der effektiven Turbulenzintensität einer WEA daher der Einfluss aller benachbarten WEA berücksichtigt, die bis zu 10D (bezogen auf ihren jeweiligen Rotordurchmesser) entfernt stehen.

Gegenüber der in /1.4/ dargestellten Form des Berechnungsverfahrens verwenden wir das Verfahren mit zwei Modifikationen, welche im Folgenden erläutert werden.

Das in /1.4/ eingesetzte Modell für die zusätzlich im Nachlauf produzierte Turbulenzintensität ist abhängig vom Schubbeiwert  $c_T$  der WEA. Hier verwenden wir für die Modellierung der zusätzlich im Nachlauf produzierten Turbulenzintensität ein aufwändigeres Modell nach /1.2/, in das neben dem Schubbeiwert  $c_T$  der WEA auch die Schnelllaufzahl der WEA und die Umgebungsturbulenzintensität als Parameter eingehen. Ist es möglich eine WEA leistungsreduziert oder in einem veränderten Betriebsmodus zu betreiben, verwenden wir die zur jeweiligen Nennleistung bzw. dem Betriebsmodus gehörenden oder abdeckende Parameter. Sowohl in /1.4/ als





auch im internationalen Regelwerk /2.2, 2.3/ ist weiterhin ein Modell zur Bestimmung der zusätzlich im Nachlauf produzierten Turbulenzintensität angegeben, das ganz ohne anlagenspezifische Parameter auskommt. Hier wird ein generalisierter, konservativer Verlauf der Schubbeiwerte zugrunde gelegt /1.4/. Dieses Modell wird von uns verwendet, wenn für eine WEA die anlagenspezifischen Parameter nicht vorliegen oder diese einen Verlauf zeigen, der deutlich von denen der WEA abweicht, die der ursprünglichen Validierung zugrunde liegen.

Die zweite Modifikation betrifft die Häufigkeit der jeweiligen Nachlaufsituation, die nach /2.8/ mit 6% angenommen werden kann. Dieser konstanten Häufigkeit liegt die Annahme eines voll ausgebildeten Nachlaufs (far wake) zugrunde, der sich typischerweise drei bis fünf Rotordurchmesser hinter der WEA einstellt. Um auch für geringe Anlagenabstände konservative Werte zu erhalten, wird die Häufigkeit der jeweiligen Nachlaufsituation von uns davon abweichend auf Basis der realen geometrischen Verhältnisse im Windpark und unter Berücksichtigung der Häufigkeitsverteilung der Windrichtungen berechnet. Zusätzliche Sicherheit für den Nahbereich entsteht durch die Annahme, dass der Nachlauf der WEA von Anfang an eine deutlich größere Ausdehnung als der Rotor aufweist.

Die Ausdehnung des Nachlaufs wird auch in vertikaler Richtung berücksichtigt, so dass bei ausreichendem Höhenunterschied kein Einfluss des Nachlaufs auf die deutlich niedrigere bzw. höhere WEA mehr besteht.

Für den materialspezifischen Wöhlerlinien-Koeffizienten  $m$  wird der höchste Koeffizient für die schwächste Strukturkomponente der WEA zugrunde gelegt. Daraus ergibt sich ein abdeckender Wert von  $m = 10$  /1.5/ für glasfaserverstärkte Kunststoffe mit einem Faseranteil von 30 bis 55 Volumen-% /2.5/. Für kohlefaserverstärkte Kunststoffe mit einem Faseranteil von 50 bis 60 Volumen-% wird nach /2.5/ ein Wert von  $m = 14$  zugrunde gelegt. Herstellerspezifisch können abweichende Wöhlerlinien-Koeffizienten für die schwächste Strukturkomponente der WEA verwendet werden. Wenn nicht anders gekennzeichnet, beziehen sich die hier dargestellten effektiven Turbulenzintensitäten auf einen Wöhlerlinien-Koeffizienten von  $m = 10$ .

Die DIBt von 2004 und 2012 /2.7, 2.8/ definiert die Auslegungswerte der Turbulenzintensität windgeschwindigkeitsabhängig. Demgegenüber definiert die DIBt von 1995 /2.6/ einen konstanten mittleren Auslegungswert für die Turbulenzintensität von 20%, der allen Windgeschwindigkeiten zugeordnet ist.

Da im Falle eines standortspezifischen Nachweises der Betriebslasten diese auf Basis der ermittelten windgeschwindigkeitsabhängigen effektiven Turbulenzintensitäten berechnet werden müssen, werden für alle betrachteten WEA die windgeschwindigkeitsabhängigen Werte ausgewiesen.



Für die WEA, für die Auslegungswerte der Turbulenzintensität auf Basis der DIBt von 1995 (1993) /2.6/ zugrunde gelegt werden, sind entsprechende konstante mittlere effektive Turbulenzintensitäten ausgewiesen. Benachbarte WEA mit einer sehr geringen oder sehr hohen Leistung pro Quadratmeter der Rotorfläche oder benachbarte WEA mit einer sehr niedrigen oder sehr hohen Nennwindgeschwindigkeit können dabei qualitativ abweichende Ergebnisse im Vergleich zu einer Bewertung auf Basis von windgeschwindigkeitsabhängigen Auslegungswerten hervorrufen. In diesen Fällen kann der Vergleich mit den windgeschwindigkeitsabhängigen Auslegungswerten zugrunde gelegt werden.

#### **2.4.4 Bestimmung der Extremwerte der Turbulenzintensitäten**

Die Extremwerte der Turbulenzintensität werden entsprechend den Vorgaben in /2.3/ unter Berücksichtigung der Nachlaufsituationen bestimmt. Als Maß dient der über alle Richtungen gebildete Maximalwert der Turbulenzintensität im Zentrum des Nachlaufs.

#### **2.4.5 Bestimmung der Luftdichte**

Zur Berechnung der Luftdichte wird die mittlere Temperatur in 2m Höhe über den Zeitraum von 1981 bis 2010 aus einem 1km-Raster des Deutschen Wetterdienstes zugrunde gelegt /1.9/. Die Luftdichte auf Nabenhöhe der WEA wird anschließend auf Grundlage der Berechnungsvorschrift nach DIN ISO 2533 /2.12/ ermittelt und gemäß /2.4/ für Windgeschwindigkeiten oberhalb der Nennwindgeschwindigkeit korrigiert.

#### **2.4.6 Bestimmung des Höhenexponenten**

Der Höhenexponent unterliegt sehr starken tageszeitlichen und saisonalen Schwankungen. Die Stabilität der Atmosphäre beeinflusst den Höhenexponenten dabei maßgeblich. Stabilitätsbedingte große Höhenexponenten sind dabei jedoch oft mit niedrigen Turbulenzen korreliert und werden bezüglich der Lasten durch diese oft ausgeglichen. Da entsprechend dem Regelwerk ein einziger über alle Zeiten, Windrichtungen und Windgeschwindigkeiten gemittelter Wert gefordert wird, erfolgt die Berechnung des mittleren Höhenexponenten daher alleine auf Basis der ermittelten Rauigkeiten. Einflüsse der Stabilität der Atmosphäre werden im Mittel dabei vernachlässigt.

Der Einfluss des Höhenexponenten auf die Lasten der einzelnen Komponenten einer WEA ist sehr unterschiedlich. Sowohl sehr kleine als auch sehr große Werte des Höhenexponenten können zu einer Erhöhung der Lasten führen. Ein einfacher Vergleich mit dem Auslegungswert des Höhenexponenten ist daher nicht möglich.



Der Mittelwert des Höhenexponenten sollte bei einem Auslegungswert von 0.2 gemäß /2.4/ in einem Wertebereich von 0.05 bis 0.25 liegen und kann damit um 25% nach oben und um 75% nach unten abweichen. Für andere Auslegungswerte des Höhenexponenten können analoge Gültigkeitsbereiche definiert werden.

Stehen die geplanten WEA in orografisch exponierter Lage auf oder in der Nähe von Hügelkuppen oder sind schroffe Geländekanten oder Steilhänge in direkter Umgebung vorhanden, ist zu überprüfen, ob es zu erhöhten Windgeschwindigkeitsgradienten in vertikaler Richtung im Bereich des Rotors der WEA kommen kann. Falls erforderlich, wird hierauf in Kapitel 4 hingewiesen.

### 2.4.7 Bestimmung der Schräganströmung

Die Bewertung der Schräganströmung kann gemäß /2.3/ auf Basis der durch die Höhendaten am Standort gelegten Ausgleichsebenen erfolgen. Da die Bewertung der Komplexität des Standortes, für den diese Ausgleichsebenen erzeugt werden, hier entsprechend der IEC 61400-1 Ed. 4 /2.4/ erfolgt, wird abweichend von der DIBt-Richtlinie /2.8/ die Bewertung der Schräganströmung ebenfalls nach /2.4/ durchgeführt. Dies ist erforderlich, um ein Bewertungsverfahren zu verwenden, das konform mit den Komplexitätskriterien nach /2.4/ ist.

Gemäß /2.4/ kann dabei angenommen werden, dass das energiegewichtete Mittel der Steigungen der sektoriellen Ausgleichsebenen, ermittelt für einen Umkreis vom fünffachen der Nabenhöhe der WEA, ein Maß für die Schräganströmung des WEA-Standortes darstellt.

Im Falle ausgeprägter Kuppen- oder Kammlagen, sind eventuell weitere Ausgleichsebenen gemäß Kapitel 2.4.1 heranzuziehen und werden dann zusätzlich in Kapitel 4 ausgewiesen.

### 2.4.8 Extrapolation der Winddaten

Die zur Verfügung gestellten Winddaten werden nicht in der Horizontalen umgerechnet. Es findet vielmehr in Abstimmung mit dem Auftraggeber eine Zuordnung der WEA-Standorte zu dem oder den Windreferenzpunkten statt. Diese Zuordnung kann dem Anhang entnommen werden.

Besteht ein signifikanter Höhenunterschied zwischen Bezugshöhe der Winddaten und Nabenhöhe der WEA findet eine Umrechnung der Winddaten in der Vertikalen statt. Diese Extrapolation erfolgt unter Annahme eines logarithmischen Höhenprofils der Windgeschwindigkeit. Die erforderlichen mittleren Rauigkeitslängen werden für die WEA auf Basis der Rauigkeitsklassifizierung ermittelt.



Eine Haftung für die Richtigkeit der extrapolierten Werte wird nicht übernommen.

Mit zunehmendem Höhenunterschied zwischen Bezugshöhe der Winddaten und Nabenhöhe der WEA steigen die mit der Umrechnung verbundenen Unsicherheiten. Gleiches gilt für einen zunehmenden Abstand zwischen den WEA-Standorten und den Referenzpunkten der Winddaten. Diese Unsicherheiten können die Verwendung der Winddaten insbesondere als Eingangsdaten für eine standortspezifische Lastrechnung einschränken. Auf eine solche Einschränkung wird gegebenenfalls im Gutachten hingewiesen.

## 2.5 Gültigkeit der Ergebnisse

Alle Werte mit Höhenbezug beziehen sich, wenn nichts anderes angegeben ist, auf die Nabenhöhe ( $z_{\text{hub}}$ ) der entsprechenden WEA.

Die für den Nachweis der Standorteignung notwendige effektive Turbulenzintensität hängt von mehreren Faktoren ab. Dies sind die Windparkkonfiguration in Form der WEA-Daten (Koordinaten, WEA-Typ, Nabenhöhe, Nennleistung und eventuelle vorhandene Betriebsbeschränkungen), die Windbedingungen (Häufigkeitsverteilung der Windrichtung, sektorielle Weibull-Parameter der Windgeschwindigkeitsverteilung sowie die Umgebungsturbulenzintensität) und die Typenprüfung der WEA, die festlegt, welcher statistische Wert der Umgebungsturbulenzintensität zugrunde zu legen ist.

Jede Änderung dieser Randbedingungen erfordert daher eine Neubewertung der Standorteignung hinsichtlich der Auslegungswerte der Turbulenzintensität.

Da bei den betrachteten WEA anlagenspezifische Werte (siehe Kapitel 2.1) berücksichtigt werden, kann insbesondere bei einem Wechsel auf einen anderen WEA-Typ mit z.B. kleinerem Rotordurchmesser nicht unterstellt werden, dass die Aussage des Gutachtens weiterhin gültig ist.

Bei den verwendeten anlagenspezifischen Werten (siehe Kapitel 2.1) kann es sich um berechnete oder gemessene Größen des Herstellers handeln. Diese können voneinander abweichen und zu unterschiedlichen Ergebnissen führen.

Die Ergebnisse beziehen sich dabei auf eine vorliegende gültige Typenprüfung für die betrachteten WEA. Der Typenprüfung müssen mindestens die jeweils aufgeführten Auslegungswerte zugrunde liegen. Für alle betrachteten WEA wird für die Bewertung die Entwurfslebensdauer der Typenprüfung zugrunde gelegt.

Für bestehende WEA, die ihre Entwurfslebensdauer bereits überschritten haben, kann es durch eine Neuplanung zu einer Verkürzung der möglichen Weiterbetriebszeit kommen. Eine Bewertung der Zumutbarkeit dieses Einflusses ist



nicht Gegenstand dieses Gutachtens. Die ermittelten Ergebnisse können aber als Eingangsparameter für standortspezifische Berechnungen der Betriebslasten verwendet werden, um den Einfluss der geplanten WEA auf die mögliche Weiterbetriebszeit zu ermitteln.

Zum Zeitpunkt der Erstellung des Gutachtens steht nicht fest, welche Dokumente im Rahmen des Genehmigungsverfahrens später bei der Behörde eingereicht werden. Die im Gutachten zitierten Quelldokumente der verwendeten Auslegungswerte müssen daher nicht zwingend mit den Dokumenten übereinstimmen, welche im Rahmen des Bauantrages bzw. der Baugenehmigung vorgelegt werden. Sie dienen hier lediglich als Quellenangabe für die verwendeten Auslegungswerte.

Wenn in den uns vorliegenden Dokumenten zur Auslegung der WEA kein eindeutiger Rückschluss auf Auslegungswerte möglich ist, verwenden wir konservativ abdeckende Werte. Eine Haftung für die Richtigkeit der ermittelten Werte wird nicht übernommen.

Auf Basis des Gutachtens ist zu prüfen, ob die im Gutachten aufgeführten Auslegungswerte mit den Auslegungswerten in den zur Baugenehmigung vorgelegten Dokumenten übereinstimmen. Wenn die Auslegungswerte übereinstimmen ist die Gültigkeit des Gutachtens unabhängig von den zitierten Quelldokumenten gegeben.

Die bei sehr geringen Abständen mögliche gegenseitige Beeinflussung benachbarter WEA durch die Nachlaufschleppe der Turmbauwerke wird nicht betrachtet. Ebenso wird ein möglicher Einfluss von sehr nahe liegenden großen Einzelstrukturen wie z.B. hohen Gebäuden auf betrachtete WEA nicht untersucht.

### **2.5.1 Betriebsbeschränkungen**

Wenn bei sonst gleichbleibenden Randbedingungen WEA entfallen oder zusätzliche Betriebsbeschränkungen definiert werden, führt dies stets zu gleichbleibenden bzw. niedrigeren effektiven Turbulenzintensitäten. Die getroffenen Aussagen zur Standorteignung sind daher in diesen Fällen weiterhin anwendbar.

Der Einfluss neu geplanter WEA auf bestehende WEA kann sich aber stärker abbilden. Aussagen zu einem nicht signifikanten Einfluss neu geplanter WEA auf bestehende WEA behalten in diesen Fällen daher nicht immer ihre Gültigkeit und sind neu zu bewerten.

Aufgeführte Betriebsbeschränkungen stellen Mindestanforderungen dar. Eine Prüfung der technischen Umsetzbarkeit wird nicht vorgenommen.



## **2.6 Darstellung von Betriebsbeschränkungen im Gutachten**

### **2.6.1 Einfluss von benachbarten Windenergieanlagen**

Betriebsbeschränkungen, bei denen der Einfluss einer windaufwärts gelegenen WEA auf eine windabwärts gelegene WEA reduziert oder ausgeschlossen wird, werden in Kapitel A.2.6 des Anhangs aufgeführt.

Für verschiedene Berechnungsvarianten können dabei unterschiedliche Betriebsbeschränkungen definiert werden. Die Betriebsbeschränkungen werden daher in Gruppen zusammengefasst. Diese Betriebsbeschränkungs-Gruppen werden dann den Berechnungsvarianten zugeordnet. Die Zuordnung ist in der Übersicht der Berechnungsvarianten in Kapitel A.2.5 des Anhangs dargestellt.

Innerhalb der Betriebsbeschränkungs-Gruppe werden die einzelnen Betriebsbeschränkungen durchnummeriert.

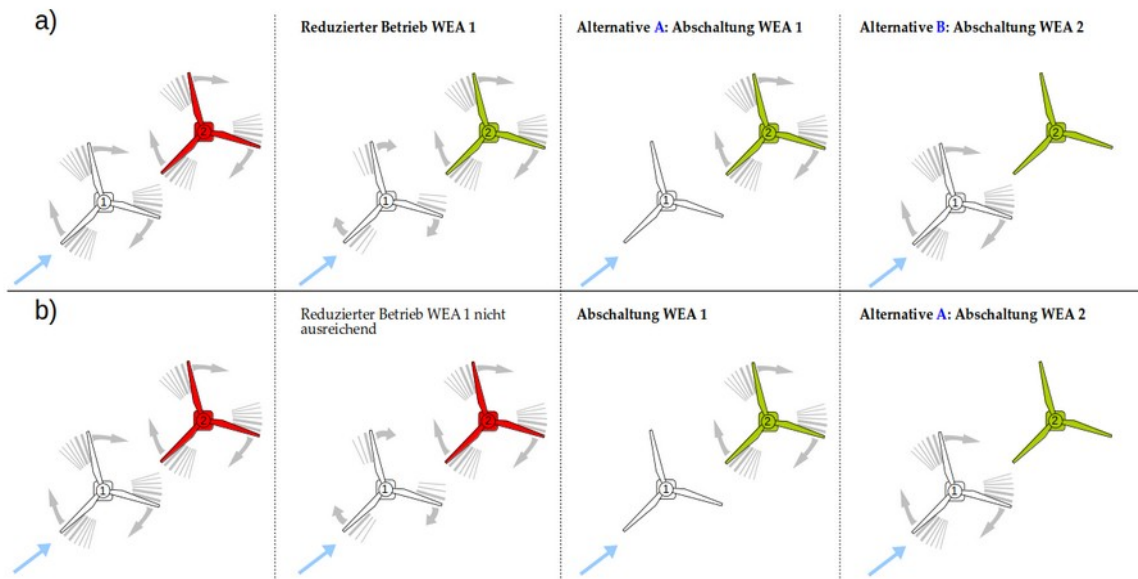
### **2.6.2 Alternative Betriebsbeschränkungen**

Da die Lasten bei einer abgeschalteten WEA auch in der erhöhten Turbulenz der Nachlaufströmung der verursachenden Nachbar-WEA geringer sind als im Betrieb bei ungestörter Anströmung, kann statt der windaufwärts gelegenen, verursachenden WEA alternativ auch die zu schützende WEA abgeschaltet werden.

Betriebsbeschränkungen, bei denen für einen bestimmten Windgeschwindigkeits- und Windrichtungsbereich Abschaltungen definiert sind, decken Betriebsbeschränkungen, bei denen ein anderer Betriebsmodus oder eine Blattwinkelverstellung für dieselben Bereiche definiert wird ab.

Es ergeben sich also zu jeder definierten Betriebsbeschränkung automatisch entweder zwei mögliche Alternativen (Beispiel a in Abbildung 2.6.2.1) oder eine mögliche Alternative (Beispiel b in Abbildung 2.6.2.1).

In den Ergebnissen wird oft nur eine der Betriebsbeschränkungsvarianten dargestellt. Die genannten Alternativen sind aber stets möglich.



**Abbildung 2.6.2.1:** Betriebsbeschränkung mit zwei Alternativen (a) und mit nur einer Alternative (b) für die verursachende WEA 1 und die zu schützende WEA 2.

Abbildung 2.6.2.2 zeigt ein Beispiel für die Darstellung einer Betriebsbeschränkungs-Gruppe mit zwei Betriebsbeschränkungen im Gutachten, wenn auch die Alternativen mit aufgeführt werden.

In der obersten Tabelle in Abbildung 2.6.2.2 wird zunächst eine Übersicht dargestellt. Die WEA 3 wird zum Schutz der WEA 2 bei einigen Windgeschwindigkeiten in einem anderen Betriebsmodus betrieben (Betriebsbeschränkung Nr. 1). Die WEA 3 wird weiterhin zum Schutz der WEA 4 bei einigen Windgeschwindigkeiten abgeschaltet (Betriebsbeschränkung Nr. 2).

In der zweiten Tabelle in Abbildung 2.6.2.2 sind die Details der Betriebsbeschränkung dargestellt.

In der dritten und vierten Tabelle in Abbildung 2.6.2.2 folgen dann die oben genannten Alternativen, die sich automatisch ergeben. Die Betriebsbeschränkung Nr. 2 besitzt dabei nur eine mögliche, sich automatisch ergebende Alternative. Die Betriebsbeschränkung Nr. 2 ist daher in der zweiten und dritten Tabelle identisch.

Für jede Betriebsbeschränkung muss eine der Alternativen umgesetzt werden. Es ist aber nicht erforderlich für alle Betriebsbeschränkungen die Alternativen aus der selben Tabelle umzusetzen. Für die Betriebsbeschränkung Nr. 1 kann also z.B. die Variante aus der zweiten Tabelle in Abbildung 2.6.2.2 und für die Betriebsbeschränkung Nr. 2 die Variante aus der vierten Tabelle gewählt werden.



Betriebsbeschränkungen - Übersicht (A = Abschaltung, R = Eingeschränkter Betrieb)

Nr.	Beschränkte WEA		Zu schützende WEA		Wind-Bin																										
	Lfd. Nr.	Bezeichnung	Lfd. Nr.	Bezeichnung	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29
1	3	WEA03	2	WEA02						R																					
2	3	WEA03	4	WEA04				A																							

Betriebsbeschränkungen - Details

Nr.	Beschränkte WEA		Zu schützende WEA		Beschränkungen						
	Lfd. Nr.	Bezeichnung	Lfd. Nr.	Bezeichnung	Abschaltung	Betriebsmodus	$\beta$ [°]	Ystart [°]	Ystop [°]	Vstart [m/s]	Vstop [m/s]
1	3	WEA03	2	WEA02	-	Mode SO5 (v-out 20m/s)	-	135.1	190.5	6.5	8.5
	3	WEA03			-	Mode SO4 (v-out 20m/s)	-	135.1	190.5	8.5	9.5
2	3	WEA03	4	WEA04	X	-	-	283.3	302.9	v-in	9.8

Betriebsbeschränkungen - Alternative A - Details

Nr.	Beschränkte WEA		Zu schützende WEA		Beschränkungen						
	Lfd. Nr.	Bezeichnung	Lfd. Nr.	Bezeichnung	Abschaltung	Betriebsmodus	$\beta$ [°]	Ystart [°]	Ystop [°]	Vstart [m/s]	Vstop [m/s]
1	3	WEA03	2	WEA02	X	-	-	135.1	190.5	6.5	9.5
2	3	WEA03	4	WEA04	X	-	-	283.3	302.9	v-in	9.8

Betriebsbeschränkungen - Alternative B - Details

Nr.	Beschränkte WEA		Zu schützende WEA		Beschränkungen						
	Lfd. Nr.	Bezeichnung	Lfd. Nr.	Bezeichnung	Abschaltung	Betriebsmodus	$\beta$ [°]	Ystart [°]	Ystop [°]	Vstart [m/s]	Vstop [m/s]
1	2	WEA02	2	WEA02	X	-	-	135.1	190.5	6.5	9.5
2	4	WEA04	4	WEA04	X	-	-	283.3	302.9	v-in	9.5

Abbildung 2.6.2.2: Beispiel für die Darstellung einer Betriebsbeschränkungs-Gruppe mit zwei Betriebsbeschränkungen und dargestellten Alternativen.

### 2.6.3 Einfluss der Umgebungsbedingungen

Betriebsbeschränkungen, die erforderlich sind, weil die Umgebungswindbedingungen die jeweiligen Auslegungswerte der WEA überschreiten, werden in Kapitel 5.2 dargestellt. Zu diesen Betriebsbeschränkungen können keine alternativen Betriebsbeschränkungen definiert werden.

Dies kann z.B. Überschreitungen bei der Windgeschwindigkeitsverteilung, der Schräganströmung aber auch bei der Turbulenzintensität betreffen, wenn im letzteren Fall bereits die Umgebungsturbulenzintensität die Auslegung überschreitet.





## 3 Eingangsdaten

### 3.1 Windparkkonfiguration und Auslegungswerte

Am Standort Georgshof III (Niedersachsen) planen der Auftraggeber und der Bauherr Theo Verweyen die Errichtung von fünf Windenergieanlagen (WEA 30 - 34). Am Standort befinden sich 29 weitere benachbarte WEA.

Die vom Auftraggeber übermittelten Daten zur Windparkkonfiguration sind in Tabelle A.2.2.1 des Anhangs bzw. in Abschnitt A.2.7 des Anhangs dargestellt.




Die Zuordnung der einzelnen WEA zu den Winddatensätzen (Kapitel A.2.4 des Anhangs und gegebenenfalls zu den Datensätzen der Umgebungsturbulenzintensität (Kapitel A.2.1 des Anhangs) kann den letzten beiden Spalten (Datensatz-Nr.) der Tabelle A.2.2.1 des Anhangs entnommen werden.

Alle Benennungen von WEA im Dokument beziehen sich auf die Nomenklatur von Spalte 2 (Nr.) in Tabelle A.2.2.1 des Anhangs.

Für die zu betrachtenden WEA werden die in Tabelle 3.1.1 dargestellten Auslegungen zugrunde gelegt.

Die zu den Auslegungen gehörenden Auslegungswerte sind im Anhang in den Tabellen A.2.3.1 und A.2.3.2 dargestellt.

**Tabelle 3.1.1:** Auslegungen der zu betrachtenden WEA (Detailwerte und Quellenangaben siehe Anhang Tabellen A.2.3.1 und A.2.3.2 sowie A.5).

WEA		Auslegung	
	Lfd. Nr.	Richtlinie	Windzone
	30 - 34	DIBt 2012	WZ S
	2, 4, 5, 7, 11, 12, 15, 16, 19, 22, 26 - 29	DIBt 2004	---
	23 - 25	DIBt 1993/1995	---

### 3.2 Windgeschwindigkeitsverteilung am Standort

Die relativen Häufigkeiten der Windrichtung und Windgeschwindigkeiten zum Standort Georgshof III wurden vom Auftraggeber zur Verfügung gestellt /3.1/ und sind in Kapitel A.2.4 des Anhangs dargestellt.

Die in Kapitel A.2.4 des Anhangs dargestellten Koordinaten werden eventuell nicht im Original-Koordinatensystem aus /3.1/ dargestellt, sondern auf das hier verwendete Koordinatensystem umgerechnet (siehe Kapitel A.1.1 des Anhangs). Für die Umrechnung der Koordinaten wird keine Gewähr übernommen.




Die verwendeten Daten werden als richtig und repräsentativ für die freie Anströmung im Windpark am Standort Georgshof III vorausgesetzt.

### 3.3 Extremwind am Standort

Durch die anemos Gesellschaft für Umweltmeteorologie mbH wurde in /3.3/ der 10-min-Mittelwert der Windgeschwindigkeit auf Nabenhöhe mit einem Wiederkehrzeitraum von 50 Jahren standortspezifisch ermittelt.

Der in /3.3/ ermittelte Wert ist in Tabelle 3.3.1 aufgeführt.

*Tabelle 3.3.1: 10-min-Mittelwert der Windgeschwindigkeit auf Nabenhöhe mit einem Wiederkehrzeitraum von 50 Jahren /3.3/.*

WEA		$v_{50}$ [m/s]
	Lfd. Nr.	
	30 - 34	36.49

### 3.4 Umgebungsturbulenzintensität am Standort

Die Ermittlung der Umgebungsturbulenzintensität erfolgt gemäß Kapitel 2.4.2 und den dort genannten Eingangsdaten.

Die Bewertung des Orografieinflusses erfolgt im vorliegenden Fall auf Basis von Höhendaten nach /1.8/.

### 3.5 Sektorielle Betriebsbeschränkungen

Die jeweils in den Berechnungsvarianten im Anhang berücksichtigten Betriebsbeschränkungen sind in Kapitel A.2.6 des Anhangs dargestellt.

Bei den in Tabelle A.2.6.1.2 des Anhangs als Nr. 1 und 2 aufgeführten Betriebsbeschränkungen handelt es sich um Betriebsbeschränkungen, die aufgrund eines Anlagenabstandes von weniger als zwei Rotordurchmesser erforderlich sind. Diese Betriebsbeschränkungen wurden in der Berechnungsvariante „Situation vor dem Zubau“, „Situation nach dem Zubau“ sowie in allen weiteren Berechnungsvarianten berücksichtigt.

## 4 Bestimmung der Standortbedingungen

### 4.1 Standortbesichtigung

Gemäß DIBt-Richtlinie für Windenergieanlagen von 2012 /2.8/ ist eine Standortbesichtigung durchzuführen. Im Rahmen des Nachweises der Standorteignung dient die Standortbesichtigung der Dokumentation der aktuellen



Situation vor Ort und der Bestimmung der Geländekategorie nach /2.9/.

Weiterhin sollen Einzelstrukturen und orografische Hindernisse identifiziert werden, die auf Grund ihrer Entfernung und Höhe so groß sind, dass der direkte Einfluss der Nachlaufströmung dieser Einzelstrukturen und orografischen Hindernisse auf den Rotor einer WEA nicht ausgeschlossen werden kann. Diese Einzelstrukturen können dann nicht als Rauigkeitselement aufgelöst werden und ihr Einfluss ist gesondert zu bewerten.

Im schwächer gestörten Bereich hinter einer Einzelstruktur kommt es dabei im Wesentlichen zu erhöhten Turbulenzintensitäten und der Einfluss auf eine WEA kann in Form erhöhter Umgebungsturbulenzintensitäten berücksichtigt werden. Dieser Einfluss ist auch für bestehende WEA zu berücksichtigen, da diese im Zuge des Zubaus hinsichtlich der Turbulenzintensität bewertet werden. Im Falle orografischer Hindernisse im weiteren Umfeld der WEA erfolgt eine solche Bewertung automatisch durch die Bestimmung des Orografiebeiwertes (siehe Kapitel 2.4.1).

Im stärker gestörten Bereich hinter einer Einzelstruktur kommt es zu weiteren Effekten, die detaillierte Untersuchungen durch z.B. eine dreidimensionale Strömungsberechnung erfordern. Dieser Einfluss ist nur für die geplanten WEA zu untersuchen.

Benachbarte WEA sind nicht als Einzelstrukturen zu betrachten. Die Verifizierung der Windparkkonfiguration (siehe Kapitel 3) ist daher nicht Umfang der Standortbesichtigung.

Der Standort Georgshof III wurde am 04.06.2023 besichtigt /3.2/.

Der Standort lässt sich in die Geländekategorie II nach /2.9/ einordnen.

Relevante Einzelstrukturen, deren Nachlaufströmungen gesondert zu betrachten wären, wurden nicht identifiziert.

## **4.2 Ergebnisse Standortbedingungen**

Die ermittelten Standortbedingungen sind in den Tabellen A.3.2.1 - A.3.2.3 des Anhangs dargestellt. Überschreitungen der Auslegungswerte der Turbulenzintensität sind in Tabelle A.3.2.1 des Anhangs rot markiert.

Entsprechend der DIBt-Richtlinie /2.8/ werden die Ergebnisse für alle WEA ausgewiesen, deren Abstand bezogen auf den Rotordurchmesser  $D$  der geplanten WEA kleiner gleich acht Rotordurchmesser ist. Diese Betrachtungsweise ist abdeckend für alle Referenzwindgeschwindigkeiten  $v_{ref}$  (siehe Kapitel 2).



Für die WEA, die in Tabelle A.3.2.3 des Anhangs als komplex markiert sind, kann das vereinfachte Verfahren zum Nachweis der Standorteignung nach DIBt-Richtlinie für Windenergieanlagen von 2012 /2.8/ nicht angewendet werden.

In Tabelle A.2.5.1 ist eine Übersicht aller durchgeführten Berechnungsvarianten dargestellt.

Es ist zusätzlich in der Tabelle A.3.1.1 des Anhangs die Situation vor dem Zubau der WEA 30 - 34 dargestellt.

#### **4.2.1 10-min-Mittelwert der Windgeschwindigkeit auf Nabenhöhe mit einem Wiederkehrzeitraum von 50 Jahren**

Die Windzone der Standorte der geplanten WEA und der zugehörige 10-min-Mittelwert der Windgeschwindigkeit auf Nabenhöhe mit einem Wiederkehrzeitraum von 50 Jahren wurden gemäß /2.10/ bzw. /2.11/ ermittelt und können Tabelle A.3.2.3 des Anhangs entnommen werden.

Sofern in Kapitel 3.3 kein standortspezifischer Wert ermittelt wurde, finden diese Werte Anwendung.

Sofern es sich um einen küstennahen Standort der höchsten Windzone handelt wird der 10-min-Mittelwert der Windgeschwindigkeit auf Nabenhöhe mit einem Wiederkehrzeitraum von 50 Jahren sowohl für die Geländekategorie I als auch für die Geländekategorie II angegeben. Der Wert für die Geländekategorie I ist zu verwenden, wenn die Standortbesichtigung eine Einordnung in Geländekategorie I ergeben hat (siehe Kapitel 4.1). In allen anderen Fällen kann der Wert der Geländekategorie II angesetzt werden.

## **5 Nachweis der Standorteignung**

### **5.1 Allgemeine Hinweise**

- Bezüglich der Gültigkeit der getroffenen Aussagen gelten die in Kapitel 2.5 genannten Anmerkungen.

### **5.2 Nachweis der Standorteignung durch einen Vergleich der Windbedingungen**

In Tabelle 5.2.1 ist das Ergebnis des Nachweises der Standorteignung durch einen Vergleich der Windbedingungen sowie die Einzelergebnisse für die einzelnen Windparameter in einer Übersicht dargestellt. Die Bewertung beruht auf einem Vergleich der in Tabelle 3.3.1 sowie in den Tabellen A.3.2.1 und A.3.2.3 des Anhangs dargestellten Werte mit den Auslegungswerten in den Tabellen A.2.3.1 und A.2.3.2.



Für die Bewertung der Windgeschwindigkeitsverteilung werden die Parameter A und k der Weibullverteilung dabei nicht direkt verglichen, sondern dienen als Eingangswerte für die in Kapitel 2.1 aufgeführten Nachweismethoden.

Die in Tabelle 5.2.1 dargestellten Ergebnisse wurden unter Berücksichtigung der Betriebsbeschränkungen gemäß Tabelle A.2.6.1.2 des Anhangs ermittelt (siehe auch Kapitel 3.5).

Das Gesamtergebnis ist nur positiv, wenn alle Einzelergebnisse positiv bewertet sind. Für bestehende WEA wird nur der Einfluss der geplanten WEA auf Auslegungswerte der Turbulenzintensität betrachtet (siehe Kapitel 2.1).

**Tabelle 5.2.1:** Übersicht über das Ergebnis des Nachweises der Standorteignung durch einen Vergleich der Windbedingungen (+: erfüllt, -: nicht erfüllt, ---: Bewertung nicht erforderlich).

WEA			Einzelergebnisse						Gesamtergebnis
	Lfd. Nr.	Bezeichnung	I <sub>eff</sub>	α	φ	ρ	A, k	v <sub>50</sub>	
	2	516	+						+
	4	612	+						+
	5	613	+						+
	7	708	+						+
	10	EA116	+						+
	11	EA098	+						+
	12	EA108	+						+
	15	630	+						+
	16	706	+						+
	19	M04	-						-
	22	703	+						+
	23	Georgshof I. WEA 401	+						+
	24	Georgshof I. WEA 401	-						-
	25	Georgshof I. WEA 401	-						-
	26	Georgshof II. WEA 10	-						-
	27	Georgshof II. WEA 10	-						-
	28	Georgshof II. WEA 10	+						+
	29	Georgshof II. WEA 10	-						-
	30	Georgshof III. WEA 0	-	---	---	---	+	+	-
	31	Georgshof III. WEA 0	-	---	---	---	+	+	-
	32	Georgshof III. WEA 0	-	---	---	---	+	+	-



WEA			Einzelergebnisse						Gesamt- ergebnis
	Lfd. Nr.	Bezeichnung	$I_{\text{eff}}$	$\alpha$	$\varphi$	$\rho$	A, k	$v_{50}$	
	33	Georgshof III. WEA 0	-	---	---	---	+	+	-
	34	WEA Verweyen	-	---	---	---	+	+	-

### 5.2.1 Erläuterungen und Hinweise

- Für die WEA 23 wird der konstante Auslegungswert von 20% Turbulenzintensität nach DIBt von 1995 (1993) zugrunde gelegt /2.6/ (siehe Kapitel 2.4.3).
- Die WEA 19, 24 - 27 und 29 weisen bereits vor dem Zubau der hier als geplant betrachteten WEA Überschreitungen bei den effektiven Turbulenzintensitäten auf.
- Der Einfluss der geplanten WEA auf die WEA 19 und 25 ist so gering, dass sich durch die geplanten WEA keine signifikante Erhöhung der effektiven Turbulenzintensitäten an den WEA 19 und 25 ergibt. Die Überschreitungen an den WEA 19 und 25 sind daher nicht auf die geplanten WEA zurückzuführen, sondern ergeben sich bereits aus der bestehenden Windparkkonfiguration (siehe Tabellen A.3.1.1 und A.3.2.1 des Anhangs).
- Die Überschreitungen bei der effektiven Turbulenzintensität an der WEA 28 liegen außerhalb des zu betrachtenden Windgeschwindigkeitsbereiches (siehe Kapitel 2.1) und werden als vernachlässigbar bewertet.
- Bezüglich der in /3.3/ getroffenen Aussage zum 10-min-Mittelwert der Windgeschwindigkeit auf Nabenhöhe mit einem Wiederkehrzeitraum von 50 Jahren ist gemäß /3.3/ die Möglichkeit einer Überschreitung des in /3.3/ ausgewiesenen Extremwertes nicht auszuschließen, da Extremwinde nicht vorher-sagbaren klimatologischen Einflüssen unterworfen sind und somit Extremwinde eines längeren Bezugszeitraumes auch in einem kürzeren Zeitraum auftreten können.

### 5.2.2 Betriebsbeschränkungen

Alle aufgeführten Betriebsbeschränkungen stellen Mindestanforderungen dar. Eine Prüfung der technischen Umsetzbarkeit wurde nicht vorgenommen.

Der Einfluss der geplanten WEA 30 - 34 auf die WEA 24, 26, 27 und 29 ist so groß, dass sich durch die geplanten WEA 30 - 34 eine signifikante Erhöhung der effektiven Turbulenzintensitäten an den WEA 24, 26, 27 und 29 ergibt (siehe Tabellen A.3.1.1



und A.3.2.1 des Anhangs).

Der signifikante Einfluss der WEA 30 - 34 auf die WEA 24 kann in der geplanten Windparkkonfiguration durch Ausschluss des Betriebes der WEA 24 in der Nachlaufströmung der WEA 30 - 34 unterbunden werden. Dies kann durch das Abschalten der WEA 30 - 34 bei Auftreten der entsprechenden Nachlaufsituation erreicht werden.

Der signifikante Einfluss der WEA 31 - 34 auf die WEA 26 kann in der geplanten Windparkkonfiguration durch Ausschluss des Betriebes der WEA 26 in der Nachlaufströmung der WEA 31 - 34 unterbunden werden. Dies kann durch das Abschalten der WEA 31 - 34 bei Auftreten der entsprechenden Nachlaufsituation erreicht werden.

Der signifikante Einfluss der WEA 31 - 33 auf die WEA 27 kann in der geplanten Windparkkonfiguration durch Ausschluss des Betriebes der WEA 27 in der Nachlaufströmung der WEA 31 - 33 unterbunden werden. Dies kann durch das Abschalten der WEA 31 - 33 bei Auftreten der entsprechenden Nachlaufsituation erreicht werden.

Der signifikante Einfluss der WEA 31 - 34 auf die WEA 29 kann in der geplanten Windparkkonfiguration durch Ausschluss des Betriebes der WEA 29 in der Nachlaufströmung der WEA 31 - 34 unterbunden werden. Dies kann durch das Abschalten der WEA 31 - 34 bei Auftreten der entsprechenden Nachlaufsituation erreicht werden.

Alternativ kann ein signifikanter Einfluss durch eine Blattwinkelverstellung der entsprechenden benachbarten WEA bei Auftreten der jeweiligen Nachlaufsituation ausgeschlossen werden.

Die Standorteignung der betroffenen WEA 30 - 34 kann hinsichtlich der Auslegungswerte der Turbulenzintensität in der geplanten Windparkkonfiguration durch eine Betriebsbeschränkung benachbarter WEA gewährleistet werden. Dies kann durch das Abschalten oder eine Blattwinkelverstellung der entsprechenden benachbarten WEA bei Auftreten der jeweiligen Nachlaufsituation erreicht werden.

Die notwendigen Betriebsbeschränkungen sind in Tabelle A.2.6.2.2 dargestellt. Zu den implizit mit abgedeckten alternativen Betriebsbeschränkungen siehe Kapitel 2.6.2.

In Kapitel A.3.3 in Tabelle A.3.3.1 sind die Ergebnisse unter Berücksichtigung der Betriebsbeschränkungen dargestellt. Die Überschreitungen bei der effektiven Turbulenzintensität an den WEA 32 - 34 liegen außerhalb des zu betrachtenden Windgeschwindigkeitsbereiches (siehe Kapitel 2.1) und werden als vernachlässigbar bewertet.



### 5.2.3 Einschränkungen

Die Aussagen zum Nachweis der Standorteignung durch einen Vergleich der Windbedingungen unterliegen keinen Einschränkungen.

### 5.3 Nachweis der Standorteignung durch einen Vergleich der Lasten

Die in den Tabellen A.3.2.1 - A.3.2.3 des Anhangs dargestellten Werte oder diese bezüglich der Lasten abdeckende Werte können als Eingangsparameter für standortspezifische Berechnungen der Betriebs- und Extremlasten durch den Hersteller verwendet werden, um die Standorteignung der zu betrachtenden WEA durch einen Vergleich mit den Auslegungslasten zu überprüfen.

Die Komplexität von WEA-Standorten kann dabei entweder in der effektiven Turbulenzintensität über entsprechende Turbulenzstrukturparameter erfasst werden oder sie ist in den standortspezifischen Berechnungen der Betriebslasten gemäß /2.2, 2.3/ durch eine Erhöhung der lateralen und vertikalen Komponente der Standardabweichung der Windgeschwindigkeit auf den einfachen bzw. den 0.7fachen Wert der longitudinalen Komponente zu berücksichtigen.

Die Richtlinien /2.1 - 2.4, 2.6 - 2.8/ definieren keine Anwendungsgrenzen für die Verwendung effektiver Turbulenzintensitäten als Eingangsdaten für eine Lastrechnung hinsichtlich enger Abstände zwischen den WEA. Grundsätzlich gelten die effektiven Turbulenzintensitäten auch im sogenannten near-wake-Bereich, der sich auf einen Abstand von etwa 2 bis 3 Rotordurchmesser hinter der WEA erstreckt /1.4/. Werden Lastrechnungsmodelle im near-wake-Bereich eingesetzt, wird deren Anwendbarkeit vorausgesetzt. Besondere Anforderungen an die Modellierung, die eventuell in den verschiedenen Lastrechnungsmodellen für den near-wake-Bereich existieren, obliegen der Verantwortung des Erstellers der Lastrechnung und sind nicht Teil der hier durchgeführten Plausibilitätsprüfung der Lastrechnung.

Entsprechende Berechnungsberichte liegen für die WEA 24, 26, 27 und 29 - 34 nicht vor.





## 6 Zusammenfassung

Am Standort Georgshof III (Niedersachsen) planen der Auftraggeber und ein weiterer Bauherr die Errichtung von 5 Windenergieanlagen (WEA). Am Standort befinden sich 29 weitere benachbarte WEA.

Die Planung wurde von uns daraufhin bewertet, ob die Standorteignung der zu betrachtenden WEA gemäß DIBt-Richtlinie für Windenergieanlagen von 2012 /2.8/ gewährleistet ist.

Die Ergebnisse beziehen sich dabei auf eine vorliegende gültige Typenprüfung für die betrachteten WEA. Der Typenprüfung müssen mindestens die in den Tabellen A.2.3.1 und A.2.3.2 aufgeführten Auslegungswerte zugrunde liegen.

Die berücksichtigte Entwurfslebensdauer der geplanten WEA ist in Tabelle A.2.3.1 dargestellt.

Die Ergebnisse dienen gleichzeitig als Turbulenz-Immissionsprognose im Sinne des BImSchG. Das heißt, die Immissionen sind zumutbar, solange die Standorteignung hinsichtlich der Auslegungswerte der Turbulenzintensität oder hinsichtlich der Auslegungslasten gewährleistet bleibt.

Die abschließenden Aussagen zur Standorteignung der geplanten WEA bzw. der weiteren zu betrachtenden WEA sind in Tabelle 6.1 dargestellt.

Alternativen zu den in Tabelle 6.1 aufgeführten Betriebsbeschränkungen sind im Anhang in Kapitel A.2.6.2 dargestellt.



**Tabelle 6.1:** Ergebnisübersicht für alle zu betrachtenden WEA.

Getroffene Aussagen zu den WEA	WEA lfd. Nr.	Einschränkungen	
		BBS	Sonstige
<b>Standorteignung der geplanten WEA:</b>			
Die Standorteignung folgender WEA ist durch einen Vergleich mit den Windbedingungen der Auslegung nachgewiesen.	30	Nr. 7 Tabelle A.2.6.2.2*	---
	31	Nr. 8 Tabelle A.2.6.2.2*	
	32	Nr. 9 Tabelle A.2.6.2.2*	
	33	Nr. 10 Tabelle A.2.6.2.2*	
	34	Nr. 11 Tabelle A.2.6.2.2*	
<b>Standorteignung der weiteren zu betrachtenden WEA:</b>			
Die Standorteignung folgender WEA ist hinsichtlich des Einflusses benachbarter WEA durch einen Vergleich mit den Windbedingungen der Auslegung nachgewiesen.	2, 4, 5, 7, 11, 12, 15, 16, 22	---	---
	23	Nr. 1 Tabelle A.2.6.2.2	
	25	Nr. 3 Tabelle A.2.6.2.2	
Die Standorteignung folgender WEA lässt sich durch einen Vergleich mit den Windbedingungen der Auslegung nicht nachweisen. Ein weiterer signifikanter Einfluss wird durch die definierten Betriebsbeschränkungen unterbunden.	24	Nr. 2 Tabelle A.2.6.2.2*	---
	26	Nr. 4 Tabelle A.2.6.2.2*	
	27	Nr. 5 Tabelle A.2.6.2.2*	
	29	Nr. 6 Tabelle A.2.6.2.2*	
Die Standorteignung folgender WEA wird durch den Zubau der geplanten WEA nicht gefährdet. Ein abschließender Nachweis der Standorteignung der WEA ist daher im Rahmen des Zubaus der geplanten WEA nicht erforderlich und wurde nicht erbracht.	19, 25	---	---

\*: Die Betriebsbeschränkung kann entfallen, wenn auf Basis der hier ermittelten Windbedingungen ein Nachweis der Standorteignung durch einen Vergleich der Lasten erbracht wird (siehe Kapitel 5.3).



## 7 Literaturangaben

### Allgemein

- /1.1/ Verein Deutscher Ingenieure; VDI 3783 Blatt 12; Umweltmeteorologie - Physikalische Modellierung von Strömungs- und Ausbreitungsvorgängen in der atmosphärischen Grenzschicht; Dezember 2000; Düsseldorf, Deutschland.
- /1.2/ ECN Solar & Wind Energy; Dekker, J.W.M.; Pierik, J.T.G. (Eds.); European Wind Turbine Standards II; 1998; Petten, Netherlands.
- /1.3/ Risø National Laboratory; European Wind Atlas; 1989; Risø, Denmark.
- /1.4/ Risø National Laboratory; Frandsen, St. T.; Turbulence and turbulence-generated structural loading in windturbine clusters; Wind Energy Department; Januar 2007; Roskilde, Risø-R-1188(EN), Denmark.
- /1.5/ Kunte A.; Landesamt für Landwirtschaft; Umwelt und ländliche Räume Schleswig-Holstein; Turbulenz-Immissionsprognosen vereinheitlicht; WIND-KRAFT Journal; Verlag Natürliche Energien, Ausgabe 4/2009, Seite 28-30; Seevetal, Deutschland.
- /1.6/ OpenStreetMap und Mitwirkende; siehe Internet: <http://www.openstreetmap.org>, <http://opendatacommons.org>, <http://creativecommons.org>.
- /1.7/ European Environment Agency; CORINE Land Cover (CLC) 2018, Version 20.0; Juni 2019; Copenhagen, Denmark.
- /1.8/ U.S. Geological Survey (USGS); EROS Archive - Digital Elevation - Shuttle Radar Topography Mission (SRTM) 1 Arc-Second Global.
- /1.9/ Deutscher Wetterdienst; DWD Climate Data Center (CDC), Vieljährige mittlere Raster der Lufttemperatur (2m) für Deutschland 1981-2010, Version v1.0; Offenbach, Deutschland.

### Normen

- /2.1/ International Electrotechnical Commission (IEC); IEC 61400-1, Wind turbines - Part 1: Design requirements; Edition 2, 1999-02; Geneva, Switzerland (Deutsche Fassung: Deutsches Institut für Normung e.V.; DIN EN 61400-1 (VDE 0127-1); Windenergieanlagen – Teil 1: Auslegungsanforderungen (IEC 61400-1:1999); August 2004; Berlin, Deutschland).
- /2.2/ International Electrotechnical Commission (IEC); IEC 61400-1, Wind turbines - Part 1: Design requirements; Edition 3, 2005-08; Geneva, Switzerland (Deutsche Fassung: Deutsches Institut für Normung e.V.; DIN EN 61400-1 (VDE 0127-1); Windenergieanlagen – Teil 1: Auslegungsanforderungen (IEC 61400-1:2005); Juli 2006; Berlin, Deutschland).
- /2.3/ International Electrotechnical Commission (IEC); IEC 61400-1, Amendment 1, Wind turbines - Part 1: Design requirements; Edition 3, 2010-10; Geneva, Switzerland (Deutsche Fassung: Deutsches Institut für Normung e.V.; DIN EN 61400-1 (VDE 0127-1):2011-08; Windenergieanlagen – Teil 1: Auslegungsanforderungen (IEC 61400-1:2005 + A1:2010); August 2011; Berlin, Deutschland).
- /2.4/ International Electrotechnical Commission (IEC); IEC 61400-1, Wind energy generation systems - Part 1: Design requirements; Edition 4, 2019-12; Geneva, Switzerland (Deutsche Fassung: Deutsches Institut für Normung e.V.; DIN EN IEC 61400-1 (VDE 0127-1); Windenergieanlagen – Teil 1: Auslegungsanforderungen (IEC 61400-1:2019); Dezember 2019; Berlin, Deutschland).



- /2.5/ Germanischer Lloyd Industrial Services GmbH; Guidelines for the Certification of Wind Turbines; 2010; Hamburg, Deutschland.
- /2.6/ Deutsches Institut für Bautechnik (DIBt); Richtlinie für Windkraftanlagen - Einwirkungen und Standsicherheitsnachweise für Turm und Gründung; Fassung Juni 1993; 2. Aufl., 1995; Berlin, Deutschland.
- /2.7/ Deutsches Institut für Bautechnik (DIBt); Richtlinie für Windkraftanlagen - Einwirkungen und Standsicherheitsnachweise für Turm und Gründung; Fassung März 2004; Berlin, Deutschland.
- /2.8/ Deutsches Institut für Bautechnik (DIBt); Richtlinie für Windkraftanlagen - Einwirkungen und Standsicherheitsnachweise für Turm und Gründung; Fassung Oktober 2012 sowie korrigierte Fassung März 2015; Berlin, Deutschland.
- /2.9/ Deutsches Institut für Normung e.V.; DIN EN 1991-1-4 und DIN EN 1991-1-4/NA (Nationaler Anhang); Eurocode 1: Einwirkungen auf Tragwerke - Teil 1-4: Allgemeine Einwirkungen - Windlasten; Dezember 2010; Berlin, Deutschland.
- /2.10/ Deutsches Institut für Bautechnik (DIBt); Zuordnung der Windzonen nach Verwaltungsgrenzen, 'Windzonen\_Formular\_nach\_Verwaltungsgrenzen.xlsx'; Fassung April 2019.
- /2.11/ DIN Deutsches Institut für Normung e.V.; DIN 4131; Antennentragwerke aus Stahl; November 1991; Berlin, Deutschland.
- /2.12/ Deutsches Institut für Normung e.V.; DIN ISO 2533; Normatmosphäre; Dezember 1979; Berlin, Deutschland.

### Projektspezifisch

- /3.1/ ENERCON GmbH Aurich; WindPRO Ergebnisausdruck, PARK - Analyse der Windverhältnisse, Projekt: Dornum-Georgshof E\_2012\_287a; 10.12.2012; Aurich, Deutschland.
- /3.2/ Fluid & Energy Engineering GmbH & Co. KG; Dokumentation der Standortbesichtigung im Rahmen der Bewertung der Standorteignung von WEA am Standort Georgshof III; Referenz-Nr.: 2023-D-062-P1; Juni 2023; Hamburg, Deutschland.
- /3.3/ anemos Gesellschaft für Umweltmeteorologie mbH; Extremwindabschätzung auf Basis des anemos Windatlas für Deutschland am Standort Georgshof; Berichts-Nr.: 23-454-7230992-Rev.00-EX-MS; 23.08.2023; Reppenstedt, Deutschland.

## A.1 Allgemeine Daten

### A.1.1 Einstellungen

Benutzername	Andres Flügel, F2E
Kunde	Windpark Georgshof GmbH & Co KG
Projektname	Georgshof III
Referenznummer	2023-D-061-P3-R1
Software	Wake2e 3.11.3.1
	WEA-Bibliothek Version 7.415.0
Koordinatensystem	Gauß-Krüger (Deutschland), Bessel (3°-Streifen)
Abstand der relevanten WEA	8.0D

### A.1.2 Filter-Einstellungen

Geplante WEA	Angezeigt
Relevante WEA	Angezeigt
Vorhandene WEA	Eingabedaten angezeigt, Ergebnisse nicht angezeigt
Irrelevante WEA	Eingabedaten angezeigt, Ergebnisse nicht angezeigt
Inaktive WEA	Eingabedaten angezeigt, Ergebnisse nicht angezeigt

### A.1.3 Standortbesichtigung

Datum der Besichtigung	04.06.2023
Durchgeführt von	Dietmar Hahm für F2E
Ermittelte Geländekategorie	II
Orografisch relevante Struktur	Nein


















## A.2 Eingabedaten

### A.2.1 Umgebungsturbulenzintensitäten

**Methode** Rauigkeitsdaten für jeden WEA-Standort aus den Landnutzungsdaten  
**Datensatz** European Environment Agency; CORINE Land Cover (CLC) 2018, Version 20; June 2019; Copenhagen, Denmark.  
**Höhendaten** "USGS EROS Archive - Digital Elevation - Shuttle Radar Topography Mission (SRTM) 1 Arc-Second Global" by Earth Resources Observation and Science (EROS) Center - July 30, 2018
















### A.2.2 Windparkkonfiguration

Tabelle A.2.2.1: Windparkkonfiguration

WEA						Koordinaten		Datensatz-Nr.		
	Nr.	Bezeichnung	WEA-Typ	P <sub>N</sub> [MW]	Z <sub>hub</sub> [m]	D [m]	Ost	Nord	Wind	Turbulenz
	1	425	ENERCON E-70 E4 2.3MW	2.3	64	71	2595853	5945316	4	—
	2	516	ENERCON E-70 E4 2.3MW	2.3	64	71	2595173	5945132	4	—
	3	517	ENERCON E-70 E4 2.3MW	2.3	64	71	2595132	5944724	4	—
	4	612	ENERCON E-70 E4 2.3MW	2.3	64	71	2594720	5945289	4	—
	5	613	ENERCON E-70 E4 2.3MW	2.3	64	71	2594718	5944706	4	—
	6	615	ENERCON E-70 E4 2.3MW	2.3	64	71	2594842	5944477	4	—
	7	708	ENERCON E-70 E4 2.3MW	2.3	64	71	2593535	5944595	4	—
	8	EA049	ENERCON E-66 15.66	1.5	67	66	2593982	5943921	4	—
	9	EA052	ENERCON E-66 15.66	1.5	67	66	2593768	5943971	4	—
	10	EA116	ENERCON E-40 5.40 500kW	0.5	50	40.3	2593770	5946147	2	—
	11	EA098	ENERCON E-70 E4 2.3MW	2.3	64	71	2592741	5945447	2	—
	12	EA108	ENERCON E-70 E4 2.3MW	2.3	64	71	2592622	5945809	1	—
	13	410	ENERCON E-101 3.05MW	3.05	135	101	2596156	5945332	4	—
	14	520	ENERCON E-70 E4 2.3MW	2.3	113	71	2595100	5944514	4	—
	15	630	ENERCON E-92 2.35MW	2.35	138	92	2594925	5944907	4	—

Diese Tabelle wird auf der nächsten Seite fortgesetzt

Tabelle A.2.2.1: Windparkkonfiguration

	WEA						Koordinaten		Datensatz-Nr.	
	Nr.	Bezeichnung	WEA-Typ	P <sub>N</sub> [MW]	Z <sub>hub</sub> [m]	D [m]	Ost	Nord	Wind	Turbulenz
	16	706	ENERCON E-70 E4 2.3MW	2.3	85	71	2593520	5944845	4	—
	17	420	ENERCON E-101 3.05MW	3.05	135	101	2596060	5945016	4	—
	18	M03	ENERCON E-101 3.05MW	3.05	135	101	2593780	5944296	4	—
	19	M04	ENERCON E-70 E4 2.3MW	2.3	64	71	2593972	5944555	4	—
	20	M02	ENERCON E-82 E2 2.3MW	2.3	108	82	2593226	5944185	4	—
	21	M06	ENERCON E-82 E2 2.3MW	2.3	108	82	2593503	5943972	4	—
	22	703	ENERCON E-70 E4 2.3MW	2.3	64	71	2593037	5945339	2	—
	23	Georgshof I. WEA 401	ENERCON E-40 5.40 500kW	0.5	50	40.3	2593640	5945697	2	—
	24	Georgshof I. WEA 401	ENERCON E-40 5.40 500kW	0.5	50	40.3	2593698	5945492	2	—
	25	Georgshof I. WEA 401	ENERCON E-40 5.40 500kW	0.5	50	40.3	2593814	5945072	4	—
	26	Georgshof II. WEA 10	ENERCON E-101 3.05MW	3.05	135	101	2593961	5945561	4	—
	27	Georgshof II. WEA 10	ENERCON E-101 3.05MW	3.05	135	101	2593904	5945261	4	—
	28	Georgshof II. WEA 10	ENERCON E-101 3.05MW	3.05	135	101	2593914	5944959	4	—
	29	Georgshof II. WEA 10	ENERCON E-101 3.05MW	3.05	135	101	2594242	5945123	4	—
	30	Georgshof III. WEA 0	ENERCON E-138 EP3 E3 4.26MW OM0s	4.26	111	138.25	2593479	5946172	1	—
	31	Georgshof III. WEA 0	ENERCON E-138 EP3 E3 4.26MW OM0s	4.26	111	138.25	2593615	5945915	2	—
	32	Georgshof III. WEA 0	ENERCON E-138 EP3 E3 4.26MW OM0s	4.26	111	138.25	2594114	5945851	3	—
	33	Georgshof III. WEA 0	ENERCON E-138 EP3 E3 4.26MW OM0s	4.26	111	138.25	2594240	5945431	4	—
	34	WEA Verweyen	ENERCON E-138 EP3 E3 4.26MW OM0s	4.26	111	138.25	2593933	5946136	3	—

### A.2.3 Auslegungswerte

Tabelle A.2.3.1: WEA-Auslegung























	Nr.	Richtlinie	WZ	$I_{amb}$	$I_{des}$	$\tau_{design}$	$v_{ave}$	$k$	$\alpha_{min}$	$\alpha_{max}$	$\psi$	$\rho$	$v_{50}$	Quellen
	2	—	—	Charakteristisch	2	—	—	—	—	—	—	—	—	
	4	—	—	Charakteristisch	2	—	—	—	—	—	—	—	—	
	5	—	—	Charakteristisch	2	—	—	—	—	—	—	—	—	
	7	—	—	Charakteristisch	2	—	—	—	—	—	—	—	—	
	11	—	—	Charakteristisch	2	—	—	—	—	—	—	—	—	
	12	—	—	Charakteristisch	2	—	—	—	—	—	—	—	—	
	15	—	—	Charakteristisch	2	—	—	—	—	—	—	—	—	
	16	—	—	Charakteristisch	2	—	—	—	—	—	—	—	—	
	19	—	—	Charakteristisch	2	—	—	—	—	—	—	—	—	
	22	—	—	Charakteristisch	2	—	—	—	—	—	—	—	—	
	23	—	—	Charakteristisch	1	—	—	—	—	—	—	—	—	
	24	—	—	Charakteristisch	1	—	—	—	—	—	—	—	—	
	25	—	—	Charakteristisch	1	—	—	—	—	—	—	—	—	
	26	—	—	Charakteristisch	2	—	—	—	—	—	—	—	—	
	27	—	—	Charakteristisch	2	—	—	—	—	—	—	—	—	
	28	—	—	Charakteristisch	2	—	—	—	—	—	—	—	—	
	29	—	—	Charakteristisch	2	—	—	—	—	—	—	—	—	
	30	DIBt 2012	WZ S	Repräsentativ	5	25	7.8	2	0.05	0.2	8	1.225	37.5	/A.1/
	31	DIBt 2012	WZ S	Repräsentativ	5	25	7.8	2	0.05	0.2	8	1.225	37.5	/A.1/
	32	DIBt 2012	WZ S	Repräsentativ	5	25	7.8	2	0.05	0.2	8	1.225	37.5	/A.1/
	33	DIBt 2012	WZ S	Repräsentativ	5	25	7.8	2	0.05	0.2	8	1.225	37.5	/A.1/
	34	DIBt 2012	WZ S	Repräsentativ	5	25	7.8	2	0.05	0.2	8	1.225	37.5	/A.1/





Tabelle A.2.3.2: Auslegungswerte der Turbulenzintensität I-des [%]

WEA		Auslegungswerte für alle Windgeschwindigkeiten bzw. von 3-29 m/s																											
Id	Turbulenzkategorie	Alle	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29
1	DIBt 1993	20.0	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
2	DIBt 2004	—	42.0	34.5	30.0	27.0	24.9	23.3	22.0	21.0	20.2	19.5	18.9	18.4	18.0	17.6	17.3	17.0	16.7	16.5	16.3	16.1	15.9	15.8	15.6	15.5	15.3	15.2	15.1
5	IEC Ed.3/4 A	—	41.9	34.4	29.9	26.9	24.8	23.2	22.0	21.0	20.1	19.5	18.9	18.4	18.0	17.6	17.3	17.0	16.7	16.5	16.3	16.1	15.9	15.7	15.6	15.4	15.3	15.2	15.1

## A.2.4 Winddaten

Quelle Externe Datei  
 Dateiname info\_se\_verweyen\_rev0\_hma.csv

Tabelle A.2.4.1: Wind-Datensatz "Wind 1"

	N	NNO	ONO	O	OSO	SSO	S	SSW	WSW	W	WNW	NNW	Mittelwerte über alle Richtungen		Koordinaten des Referenzpunkts		
A [m/s]	7.16	6.89	7.71	8.19	8.21	7.85	8.55	9.27	9.09	8.67	8.33	7.98	A [m/s]	8.40	Aus der Eingabedatei	Höhe über Grund [m]	110.2
k [-]	2.092	2.244	2.6	2.908	3.057	2.779	2.814	3.143	2.725	2.193	2.201	2.111	k [-]	2.510	Aus der Eingabedatei	Rechts	3395080
Häufigkeit (100%=1)	0.05	0.047	0.056	0.07	0.075	0.062	0.081	0.148	0.129	0.106	0.096	0.08	v <sub>ave</sub> [m/s]	7.46	Aus der Eingabedatei	Hoch	5946415

Tabelle A.2.4.2: Wind-Datensatz "Wind 2"

	N	NNO	ONO	O	OSO	SSO	S	SSW	WSW	W	WNW	NNW	Mittelwerte über alle Richtungen		Koordinaten des Referenzpunkts		
A [m/s]	7.11	6.84	7.71	8.21	8.24	7.84	8.55	9.28	9.08	8.67	8.34	7.94	A [m/s]	8.40	Aus der Eingabedatei	Höhe über Grund [m]	110.2
k [-]	2.092	2.244	2.6	2.908	3.057	2.779	2.814	3.143	2.725	2.193	2.201	2.111	k [-]	2.510	Aus der Eingabedatei	Rechts	3395209
Häufigkeit (100%=1)	0.05	0.047	0.056	0.07	0.075	0.062	0.081	0.148	0.129	0.106	0.096	0.08	v <sub>ave</sub> [m/s]	7.45	Aus der Eingabedatei	Hoch	5946149

Tabelle A.2.4.3: Wind-Datensatz "Wind 3"

	N	NNO	ONO	O	OSO	SSO	S	SSW	WSW	W	WNW	NNW	Mittelwerte über alle Richtungen		Koordinaten des Referenzpunkts		
A [m/s]	7.08	6.79	7.75	8.2	8.23	7.85	8.55	9.28	9.05	8.65	8.3	7.94	A [m/s]	8.39	Aus der Eingabedatei	Höhe über Grund [m]	110.2
k [-]	2.096	2.248	2.604	2.912	3.057	2.779	2.814	3.143	2.725	2.193	2.201	2.115	k [-]	2.511	Aus der Eingabedatei	Rechts	3395701
Häufigkeit (100%=1)	0.05	0.047	0.056	0.07	0.075	0.062	0.081	0.148	0.129	0.106	0.096	0.08	v <sub>ave</sub> [m/s]	7.44	Aus der Eingabedatei	Hoch	5946054

Tabelle A.2.4.4: Wind-Datensatz "Wind 4"

	N	NNO	ONO	O	OSO	SSO	S	SSW	WSW	W	WNW	NNW	Mittelwerte über alle Richtungen			Koordinaten des Referenzpunkts	
													A [m/s]	8.39	Aus der Eingabedatei	Höhe über Grund [m]	110.2
A [m/s]	7.02	6.8	7.74	8.24	8.24	7.84	8.57	9.33	9.03	8.63	8.3	7.89	A [m/s]	8.39	Aus der Eingabedatei	Rechts	3395813
k [-]	2.096	2.248	2.604	2.912	3.057	2.779	2.814	3.143	2.725	2.189	2.201	2.115	k [-]	2.510	Aus der Eingabedatei	Hoch	5945639
Häufigkeit (100%=1)	0.05	0.047	0.056	0.07	0.075	0.062	0.081	0.148	0.129	0.106	0.096	0.08	v <sub>ave</sub> [m/s]	7.44	Aus der Eingabedatei		

## A.2.5 Berechnungsvarianten

Tabelle A.2.5.1: Berechnungsvarianten

Id	Beschriftung	BBS-Gruppe	Wöhlerlinien-Koeffizient	Einfluss der Orografie ignorieren	Ergebnisse im Abschnitt
1	Situation vor dem Zubau	1	Projekt-Vorgabewert	Nein	A.3.1
2	Situation nach dem Zubau	1	Projekt-Vorgabewert	Nein	A.3.2
3	Betriebsbeschränkungen	2	Projekt-Vorgabewert	Nein	A.3.3

## A.2.6 Betriebsbeschränkungen (BBS)

Für die einzelnen definierten BBS zwischen jeweils zwei WEA sind Alternativen möglich: Für einen reduzierten Betrieb kann alternativ auch eine Abschaltung vorgesehen werden. Eine Abschaltung kann alternativ auch auf die andere beteiligte WEA übertragen werden (wenn die Abschaltung für die windaufwärts gelegene WEA definiert wurde, kann alternativ die windabwärts gelegene WEA abgeschaltet werden und umgekehrt). Die entsprechenden Alternativen sind in weiteren Tabellen nachfolgend dargestellt. Es ist dabei nicht erforderlich alle alternativen BBS einer Tabelle zu wählen. Für jede definierte BBS zwischen zwei WEA muss aber eine der aufgeführten Alternativen umgesetzt werden.

### A.2.6.1 BBS-Gruppe 1

Tabelle A.2.6.1.1: Betriebsbeschränkungen der BBS-Gruppe 1 - Übersicht (A=Abschaltung, R=Eingeschränkter Betrieb)

Nr.	Windaufwärts gelegene WEA		Zu schützende WEA		Windgeschwindigkeitsbereiche [m/s]																									
	Lfd. Nr.	Bezeichnung	Lfd. Nr.	Bezeichnung	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28
1	31	Georgshof III. WEA 0	23	Georgshof I. WEA 401	A																									
2	28	Georgshof II. WEA 10	25		A																									

Tabelle A.2.6.1.2: Betriebsbeschränkungen der BBS-Gruppe 1 - Details

Nr.	Beschränkte WEA		Zu schützende WEA		Beschränkungen						
	Lfd. Nr.	Bezeichnung	Lfd. Nr.	Bezeichnung	Abschaltung	Betriebsmodus	$\beta$ [°]	$\gamma_{start}$ [°]	$\gamma_{stop}$ [°]	$v_{start}$ [m/s]	$v_{stop}$ [m/s]
1	31	Georgshof III. WEA 0	23	Georgshof I. WEA 401	X	-	-	324.3	24.9	v-in	v-out
2	28	Georgshof II. WEA 10	25		X	-	-	118.4	160.8	v-in	v-out

Tabelle A.2.6.1.3: Betriebsbeschränkungen der BBS-Gruppe 1 - Alternative A - Details

Nr.	Beschränkte WEA		Zu schützende WEA		Beschränkungen						
	Lfd. Nr.	Bezeichnung	Lfd. Nr.	Bezeichnung	Abschaltung	Betriebsmodus	$\beta$ [°]	$\gamma_{start}$ [°]	$\gamma_{stop}$ [°]	$v_{start}$ [m/s]	$v_{stop}$ [m/s]
1	23	Georgshof I. WEA 401	23	Georgshof I. WEA 401	X	-	-	324.3	24.9	v-in	v-out
2	25	Georgshof I. WEA 401	25		X	-	-	118.4	160.8	v-in	v-out

### A.2.6.2 BBS-Gruppe 2

Tabelle A.2.6.2.1: Betriebsbeschränkungen der BBS-Gruppe 2 - Übersicht (A=Abschaltung, R=Eingeschränkter Betrieb)

Nr.	Windaufwärts gelegene WEA		Zu schützende WEA		Windgeschwindigkeitsbereiche [m/s]																												
	Lfd. Nr.	Bezeichnung	Lfd. Nr.	Bezeichnung	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29		
1	31	Georgshof III. WEA 0	23	Georgshof I. WEA 401	A																												
2	30	Georgshof III. WEA 0	24		R										A					R													
	31	Georgshof III. WEA 0			R											A					R												
	32	Georgshof III. WEA 0			R										R	A	R																
	33	Georgshof III. WEA 0			R																												
	34	WEA Verweyen			R														R														

Diese Tabelle wird auf der nächsten Seite fortgesetzt

Tabelle A.2.6.2.1: Betriebsbeschränkungen der BBS-Gruppe 2 - Übersicht (A=Abschaltung, R=Eingeschränkter Betrieb)

Nr.	Windaufwärts gelegene WEA		Zu schützende WEA		Windgeschwindigkeitsbereiche [m/s]																													
	Lfd. Nr.	Bezeichnung	Lfd. Nr.	Bezeichnung	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29			
3	28	Georgshof II. WEA 10	25		A																													
4	31	Georgshof III. WEA 0	26	Georgshof II. WEA 10	R			R					A			A																		
	32	Georgshof III. WEA 0			R						A																							
	33	Georgshof III. WEA 0			R	A	R	A	R	A					R																			
	34	WEA Verweyen			R																													
5	31	Georgshof III. WEA 0	27																			R	A											
	32	Georgshof III. WEA 0			R											R	A																	
	33	Georgshof III. WEA 0			A		R			R			A																					
6	31	Georgshof III. WEA 0	29																			A												
	32	Georgshof III. WEA 0																				R	A	A	A									
	33	Georgshof III. WEA 0			R												A																	
	34	WEA Verweyen																				R	A											
7	31	Georgshof III. WEA 0	30	Georgshof III. WEA 0	R																													
8	30	Georgshof III. WEA 0	31		R																													
	34	WEA Verweyen			R																													
9	26	Georgshof II. WEA 10	32										A																					
10	26	Georgshof II. WEA 10	33										A																					
	27	Georgshof II. WEA 10											A																					

Diese Tabelle wird auf der nächsten Seite fortgesetzt

Tabelle A.2.6.2.1: Betriebsbeschränkungen der BBS-Gruppe 2 - Übersicht (A=Abschaltung, R=Eingeschränkter Betrieb)

Nr.	Windaufwärts gelegene WEA		Zu schützende WEA		Windgeschwindigkeitsbereiche [m/s]																											
	Lfd. Nr.	Bezeichnung	Lfd. Nr.	Bezeichnung	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	
29		Georgshof II. WEA 10									A																					
11	32	Georgshof III. WEA 0	34	WEA Verweyen						R																						

Tabelle A.2.6.2.2: Betriebsbeschränkungen der BBS-Gruppe 2 - Details

Nr.	Beschränkte WEA		Zu schützende WEA		Beschränkungen						
	Lfd. Nr.	Bezeichnung	Lfd. Nr.	Bezeichnung	Abschaltung	Betriebsmodus	$\beta$ [°]	$\gamma_{start}$ [°]	$\gamma_{stop}$ [°]	$v_{start}$ [m/s]	$v_{stop}$ [m/s]
1	31	Georgshof III. WEA 0	23	Georgshof I. WEA 401	X	-	-	324.3	24.9	v-in	v-out
2	30	Georgshof III. WEA 0	24		-	4.26MW OML 20s	-	334.4	352.2	v-in	3.9
	30	Georgshof III. WEA 0			-	4.26MW OML 25s	-	334.4	352.2	3.9	5
	30	Georgshof III. WEA 0			-	4.26MW OML 10s	-	334.4	352.2	5	6.1
	30	Georgshof III. WEA 0			X	-	-	334.4	352.2	12.7	17.2
	30	Georgshof III. WEA 0			-	4.26MW OML 35s (v-in 4m/s)	-	334.4	352.2	17.2	18.3
	30	Georgshof III. WEA 0			-	4.26MW OML 30s (v-in 4m/s)	-	334.4	352.2	18.3	19.4
	30	Georgshof III. WEA 0			-	4.26MW OML 41s (v-in 5m/s)	-	334.4	352.2	19.4	20.5
	30	Georgshof III. WEA 0			-	4.26MW OML 40s (v-in 5m/s)	-	334.4	352.2	20.5	21.6
	30	Georgshof III. WEA 0			-	4.26MW OML 34s (v-in 4m/s)	-	334.4	352.2	21.6	22.7
	31	Georgshof III. WEA 0			-	4.26MW OML 27s (v-in 4m/s)	-	335.1	4.9	v-in	3.9
	31	Georgshof III. WEA 0			-	4.26MW OML 38s (v-in 5m/s)	-	335.1	4.9	3.9	5

Diese Tabelle wird auf der nächsten Seite fortgesetzt

Tabelle A.2.6.2.2: Betriebsbeschränkungen der BBS-Gruppe 2 - Details

Nr.	Beschränkte WEA		Zu schützende WEA		Beschränkungen						
	Lfd. Nr.	Bezeichnung	Lfd. Nr.	Bezeichnung	Abschaltung	Betriebsmodus	$\beta$ [°]	$\gamma_{start}$ [°]	$\gamma_{stop}$ [°]	$v_{start}$ [m/s]	$v_{stop}$ [m/s]
	31	Georgshof III. WEA 0			-	4.26MW OML 43s (v-in 5m/s)	-	335.1	4.9	5	6.1
	31	Georgshof III. WEA 0			-	4.26MW OML 8s	-	335.1	4.9	6.1	7.2
	31	Georgshof III. WEA 0			X	-	-	335.1	4.9	12.7	19.4
	31	Georgshof III. WEA 0			-	4.26MW OML 43s (v-in 5m/s)	-	335.1	4.9	19.4	22.7
	32	Georgshof III. WEA 0			-	4.26MW OML 18s	-	38.7	61.9	v-in	3.9
	32	Georgshof III. WEA 0			-	4.26MW OML 19s	-	38.7	61.9	3.9	5
	32	Georgshof III. WEA 0			-	4.26MW OML 9s	-	38.7	61.9	5	6.1
	32	Georgshof III. WEA 0			-	4.26MW OML 1s	-	38.7	61.9	6.1	7.2
	32	Georgshof III. WEA 0			-	4.26MW OML 32s (v-in 4m/s)	-	38.7	61.9	12.7	13.8
	32	Georgshof III. WEA 0			X	-	-	38.7	61.9	13.8	16
	32	Georgshof III. WEA 0			-	4.26MW OML 26s	-	38.7	61.9	16	17.2
	33	Georgshof III. WEA 0			-	4.26MW OML 2s	-	85.9	109.3	3.9	5
	33	Georgshof III. WEA 0			-	4.26MW OML 1s	-	85.9	109.3	5	6.1
	34	WEA Verweyen			-	4.26MW OML 5s	-	11.9	30.5	v-in	3.9
	34	WEA Verweyen			-	4.26MW OML 4s	-	11.9	30.5	3.9	5
	34	WEA Verweyen			-	4.26MW OML 36s (v-in 5m/s)	-	11.9	30.5	13.8	14.9
	34	WEA Verweyen			-	4.26MW OML 22s	-	11.9	30.5	14.9	16
3	28	Georgshof II. WEA 10	25		X	-	-	118.4	160.8	v-in	v-out
4	31	Georgshof III. WEA 0	26	Georgshof II. WEA 10	-	4.26MW OML 13s	-	299.4	334.2	v-in	3.4

Diese Tabelle wird auf der nächsten Seite fortgesetzt

Tabelle A.2.6.2.2: Betriebsbeschränkungen der BBS-Gruppe 2 - Details

Nr.	Beschränkte WEA		Zu schützende WEA		Beschränkungen						
	Lfd. Nr.	Bezeichnung	Lfd. Nr.	Bezeichnung	Abschaltung	Betriebsmodus	$\beta$ [°]	$\gamma_{start}$ [°]	$\gamma_{stop}$ [°]	$v_{start}$ [m/s]	$v_{stop}$ [m/s]
31	Georgshof III. WEA 0				-	4.26MW OML 9s	-	299.4	334.2	3.4	4.4
31	Georgshof III. WEA 0				-	4.26MW OML 5s	-	299.4	334.2	4.4	5.4
31	Georgshof III. WEA 0				-	4.26MW OML 2s	-	299.4	334.2	5.4	6.3
31	Georgshof III. WEA 0				-	4.26MW OML 11s	-	299.4	334.2	11.2	12.2
31	Georgshof III. WEA 0				-	4.26MW OML 23s	-	299.4	334.2	12.2	13.2
31	Georgshof III. WEA 0				-	4.26MW OML 31s (v-in 4m/s)	-	299.4	334.2	13.2	14.2
31	Georgshof III. WEA 0				-	4.26MW OML 40s (v-in 5m/s)	-	299.4	334.2	14.2	15.1
31	Georgshof III. WEA 0				X	-	-	299.4	334.2	15.1	24.9
32	Georgshof III. WEA 0				-	4.26MW OML 27s (v-in 4m/s)	-	2.1	55.9	v-in	3.4
32	Georgshof III. WEA 0				-	4.26MW OML 32s (v-in 4m/s)	-	2.1	55.9	3.4	4.4
32	Georgshof III. WEA 0				-	4.26MW OML 30s (v-in 4m/s)	-	2.1	55.9	4.4	5.4
32	Georgshof III. WEA 0				-	4.26MW OML 20s	-	2.1	55.9	5.4	6.3
32	Georgshof III. WEA 0				-	4.26MW OML 13s	-	2.1	55.9	6.3	7.3
32	Georgshof III. WEA 0				-	4.26MW OML 8s	-	2.1	55.9	7.3	8.3
32	Georgshof III. WEA 0				-	4.26MW OML 10s	-	2.1	55.9	8.3	10.3
32	Georgshof III. WEA 0				-	4.26MW OML 8s	-	2.1	55.9	10.3	11.2
32	Georgshof III. WEA 0				X	-	-	2.1	55.9	11.2	19

Diese Tabelle wird auf der nächsten Seite fortgesetzt

Tabelle A.2.6.2.2: Betriebsbeschränkungen der BBS-Gruppe 2 - Details

Nr.	Beschränkte WEA		Zu schützende WEA		Beschränkungen						
	Lfd. Nr.	Bezeichnung	Lfd. Nr.	Bezeichnung	Abschaltung	Betriebsmodus	$\beta$ [°]	$\gamma_{start}$ [°]	$\gamma_{stop}$ [°]	$v_{start}$ [m/s]	$v_{stop}$ [m/s]
	33	Georgshof III. WEA 0			-	4.26MW OML 27s (v-in 4m/s)	-	87.3	144.9	v-in	3.4
	33	Georgshof III. WEA 0			-	4.26MW OML 36s (v-in 5m/s)	-	87.3	144.9	3.4	4.4
	33	Georgshof III. WEA 0			X	-	-	87.3	144.9	4.4	6.3
	33	Georgshof III. WEA 0			-	4.26MW OML 34s (v-in 4m/s)	-	87.3	144.9	6.3	7.3
	33	Georgshof III. WEA 0			X	-	-	87.3	144.9	7.3	8.3
	33	Georgshof III. WEA 0			-	4.26MW OML 26s	-	87.3	144.9	8.3	9.3
	33	Georgshof III. WEA 0			X	-	-	87.3	144.9	9.3	17.1
	33	Georgshof III. WEA 0			-	4.26MW OML 40s (v-in 5m/s)	-	87.3	144.9	17.1	18.1
	34	WEA Verweyen			-	4.26MW OML 4s	-	343.5	13.3	v-in	3.4
	34	WEA Verweyen			-	4.26MW OML 3s	-	343.5	13.3	3.4	4.4
	34	WEA Verweyen			-	4.26MW OML 1s	-	343.5	13.3	4.4	5.4
5	31	Georgshof III. WEA 0	27		-	4.26MW OML 38s (v-in 5m/s)	-	325.3	349.3	17.1	18.1
	31	Georgshof III. WEA 0			X	-	-	325.3	349.3	18.1	24.9
	32	Georgshof III. WEA 0			-	4.26MW OML 2s	-	7	34.4	3.4	4.4
	32	Georgshof III. WEA 0			-	4.26MW OML 43s (v-in 5m/s)	-	7	34.4	16.1	17.1
	32	Georgshof III. WEA 0			X	-	-	7	34.4	17.1	18.1
	33	Georgshof III. WEA 0			X	-	-	41.1	87.5	v-in	5.4
	33	Georgshof III. WEA 0			-	4.26MW OML 6s	-	41.1	87.5	5.4	6.3

Diese Tabelle wird auf der nächsten Seite fortgesetzt



Tabelle A.2.6.2.2: Betriebsbeschränkungen der BBS-Gruppe 2 - Details

Nr.	Beschränkte WEA		Zu schützende WEA		Beschränkungen						
	Lfd. Nr.	Bezeichnung	Lfd. Nr.	Bezeichnung	Abschaltung	Betriebsmodus	$\beta$ [°]	$\gamma_{start}$ [°]	$\gamma_{stop}$ [°]	$v_{start}$ [m/s]	$v_{stop}$ [m/s]
	33	Georgshof III. WEA 0			-	4.26MW OML 4s	-	41.1	87.5	6.3	7.3
	33	Georgshof III. WEA 0			-	4.26MW OML 1s	-	41.1	87.5	7.3	9.3
	33	Georgshof III. WEA 0			-	4.26MW OML 21s	-	41.1	87.5	11.2	12.2
	33	Georgshof III. WEA 0			-	4.26MW OML 28s (v-in 4m/s)	-	41.1	87.5	12.2	13.2
	33	Georgshof III. WEA 0			-	4.26MW OML 35s (v-in 4m/s)	-	41.1	87.5	13.2	14.2
	33	Georgshof III. WEA 0			X	-	-	41.1	87.5	14.2	24.9
6	31	Georgshof III. WEA 0	29		X	-	-	314.3	331.3	18.1	24.9
	32	Georgshof III. WEA 0			-	4.26MW OML 30s (v-in 4m/s)	-	339.6	2.8	17.1	18.1
	32	Georgshof III. WEA 0			X	-	-	339.6	2.8	20	21
	32	Georgshof III. WEA 0			X	-	-	339.6	2.8	23	23.9
	33	Georgshof III. WEA 0			-	4.26MW OML 20s	-	332	29.6	v-in	3.4
	33	Georgshof III. WEA 0			-	4.26MW OML 36s (v-in 5m/s)	-	332	29.6	3.4	4.4
	33	Georgshof III. WEA 0			-	4.26MW OML 21s	-	332	29.6	4.4	5.4
	33	Georgshof III. WEA 0			-	4.26MW OML 15s	-	332	29.6	5.4	6.3
	33	Georgshof III. WEA 0			-	4.26MW OML 12s	-	332	29.6	6.3	7.3
	33	Georgshof III. WEA 0			-	4.26MW OML 10s	-	332	29.6	7.3	8.3
	33	Georgshof III. WEA 0			-	4.26MW OML 12s	-	332	29.6	8.3	9.3

Diese Tabelle wird auf der nächsten Seite fortgesetzt

Tabelle A.2.6.2.2: Betriebsbeschränkungen der BBS-Gruppe 2 - Details

Nr.	Beschränkte WEA		Zu schützende WEA		Beschränkungen						
	Lfd. Nr.	Bezeichnung	Lfd. Nr.	Bezeichnung	Abschaltung	Betriebsmodus	$\beta$ [°]	$\gamma_{start}$ [°]	$\gamma_{stop}$ [°]	$v_{start}$ [m/s]	$v_{stop}$ [m/s]
	33	Georgshof III. WEA 0			-	4.26MW OML 13s	-	332	29.6	9.3	10.3
	33	Georgshof III. WEA 0			-	4.26MW OML 12s	-	332	29.6	10.3	11.2
	33	Georgshof III. WEA 0			-	4.26MW OML 27s (v-in 4m/s)	-	332	29.6	11.2	12.2
	33	Georgshof III. WEA 0			-	4.26MW OML 33s (v-in 4m/s)	-	332	29.6	12.2	13.2
	33	Georgshof III. WEA 0			-	4.26MW OML 39s (v-in 5m/s)	-	332	29.6	13.2	14.2
	33	Georgshof III. WEA 0			X	-	-	332	29.6	14.2	23
	34	WEA Verweyen			-	4.26MW OML 32s (v-in 4m/s)	-	336.1	352.3	20	21
	34	WEA Verweyen			X	-	-	336.1	352.3	21	24.9
7	31	Georgshof III. WEA 0	30	Georgshof III. WEA 0	-	4.26MW OML 5s	-	118.5	188.1	3.5	5.5
	31	Georgshof III. WEA 0			-	4.26MW OML 6s	-	118.5	188.1	5.5	7.5
	31	Georgshof III. WEA 0			-	4.26MW OML 5s	-	118.5	188.1	7.5	8.5
	31	Georgshof III. WEA 0			-	4.26MW OML 4s	-	118.5	188.1	8.5	9.5
8	30	Georgshof III. WEA 0	31		-	4.26MW OML 12s	-	298.5	8.1	3.5	4.5
	30	Georgshof III. WEA 0			-	4.26MW OML 4s	-	298.5	8.1	4.5	6.5
	30	Georgshof III. WEA 0			-	4.26MW OML 7s	-	298.5	8.1	6.5	7.5
	30	Georgshof III. WEA 0			-	4.26MW OML 4s	-	298.5	8.1	7.5	8.5
	34	WEA Verweyen			-	4.26MW OML 3s	-	30.9	81.7	4.5	6.5
9	32	Georgshof III. WEA 0	32		X	-	-	183.7	234.3	7.5	11.5

Diese Tabelle wird auf der nächsten Seite fortgesetzt

Tabelle A.2.6.2.2: Betriebsbeschränkungen der BBS-Gruppe 2 - Details

Nr.	Beschränkte WEA		Zu schützende WEA		Beschränkungen						
	Lfd. Nr.	Bezeichnung	Lfd. Nr.	Bezeichnung	Abschaltung	Betriebsmodus	$\beta$ [°]	$\gamma_{start}$ [°]	$\gamma_{stop}$ [°]	$v_{start}$ [m/s]	$v_{stop}$ [m/s]
10	33	Georgshof III. WEA 0	33		X	-	-	153.8	207.8	7.5	11.5
	33	Georgshof III. WEA 0			X	-	-	222.5	266.1	7.5	11.5
	33	Georgshof III. WEA 0			X	-	-	269.1	323.1	7.5	11.5
11	32	Georgshof III. WEA 0	34	WEA Verweyen	-	4.26MW OML 3s	-	119.2	178.2	7.5	8.5

Tabelle A.2.6.2.3: Betriebsbeschränkungen der BBS-Gruppe 2 - Alternative A - Details

Nr.	Beschränkte WEA		Zu schützende WEA		Beschränkungen						
	Lfd. Nr.	Bezeichnung	Lfd. Nr.	Bezeichnung	Abschaltung	Betriebsmodus	$\beta$ [°]	$\gamma_{start}$ [°]	$\gamma_{stop}$ [°]	$v_{start}$ [m/s]	$v_{stop}$ [m/s]
1	31	Georgshof III. WEA 0	23	Georgshof I. WEA 401	X	-	-	324.3	24.9	v-in	v-out
2	30	Georgshof III. WEA 0	24		X	-	-	334.4	352.2	v-in	6.1
	30	Georgshof III. WEA 0			X	-	-	334.4	352.2	12.7	22.7
	31	Georgshof III. WEA 0			X	-	-	335.1	4.9	v-in	7.2
	31	Georgshof III. WEA 0			X	-	-	335.1	4.9	12.7	22.7
	32	Georgshof III. WEA 0			X	-	-	38.7	61.9	v-in	7.2
	32	Georgshof III. WEA 0			X	-	-	38.7	61.9	12.7	17.2
	33	Georgshof III. WEA 0			X	-	-	85.9	109.3	3.9	6.1
	34	WEA Verweyen			X	-	-	11.9	30.5	v-in	5
	34	WEA Verweyen			X	-	-	11.9	30.5	13.8	16
3	28	Georgshof II. WEA 10	25		X	-	-	118.4	160.8	v-in	v-out

Diese Tabelle wird auf der nächsten Seite fortgesetzt

Tabelle A.2.6.2.3: Betriebsbeschränkungen der BBS-Gruppe 2 - Alternative A - Details

Nr.	Beschränkte WEA		Zu schützende WEA		Beschränkungen						
	Lfd. Nr.	Bezeichnung	Lfd. Nr.	Bezeichnung	Abschaltung	Betriebsmodus	$\beta$ [°]	$\gamma_{start}$ [°]	$\gamma_{stop}$ [°]	$v_{start}$ [m/s]	$v_{stop}$ [m/s]
4	31	Georgshof III. WEA 0	26	Georgshof II. WEA 10	X	-	-	299.4	334.2	v-in	6.3
	31	Georgshof III. WEA 0			X	-	-	299.4	334.2	11.2	24.9
	32	Georgshof III. WEA 0			X	-	-	2.1	55.9	v-in	19
	33	Georgshof III. WEA 0			X	-	-	87.3	144.9	v-in	18.1
	34	WEA Verweyen			X	-	-	343.5	13.3	v-in	5.4
5	31	Georgshof III. WEA 0	27		X	-	-	325.3	349.3	17.1	24.9
	32	Georgshof III. WEA 0			X	-	-	7	34.4	3.4	4.4
	32	Georgshof III. WEA 0			X	-	-	7	34.4	16.1	18.1
	33	Georgshof III. WEA 0			X	-	-	41.1	87.5	v-in	9.3
	33	Georgshof III. WEA 0			X	-	-	41.1	87.5	11.2	24.9
6	31	Georgshof III. WEA 0	29		X	-	-	314.3	331.3	18.1	24.9
	32	Georgshof III. WEA 0			X	-	-	339.6	2.8	17.1	18.1
	32	Georgshof III. WEA 0			X	-	-	339.6	2.8	20	21
	32	Georgshof III. WEA 0			X	-	-	339.6	2.8	23	23.9
	33	Georgshof III. WEA 0			X	-	-	332	29.6	v-in	23
34	WEA Verweyen	X	-	-	336.1	352.3	20	24.9			
7	31	Georgshof III. WEA 0	30	Georgshof III. WEA 0	X	-	-	118.5	188.1	3.5	9.5
8	30	Georgshof III. WEA 0	31		X	-	-	298.5	8.1	3.5	8.5

Diese Tabelle wird auf der nächsten Seite fortgesetzt

Tabelle A.2.6.2.3: Betriebsbeschränkungen der BBS-Gruppe 2 - Alternative A - Details

Nr.	Beschränkte WEA		Zu schützende WEA		Beschränkungen						
	Lfd. Nr.	Bezeichnung	Lfd. Nr.	Bezeichnung	Abschaltung	Betriebsmodus	$\beta$ [°]	$\gamma_{start}$ [°]	$\gamma_{stop}$ [°]	$v_{start}$ [m/s]	$v_{stop}$ [m/s]
9	34	WEA Verweyen			X	-	-	30.9	81.7	4.5	6.5
	32	Georgshof III. WEA 0	32		X	-	-	183.7	234.3	7.5	11.5
	33	Georgshof III. WEA 0	33		X	-	-	153.8	207.8	7.5	11.5
	33	Georgshof III. WEA 0			X	-	-	222.5	266.1	7.5	11.5
	33	Georgshof III. WEA 0			X	-	-	269.1	323.1	7.5	11.5
11	32	Georgshof III. WEA 0	34	WEA Verweyen	X	-	-	119.2	178.2	7.5	8.5

Tabelle A.2.6.2.4: Betriebsbeschränkungen der BBS-Gruppe 2 - Alternative B - Details

Nr.	Beschränkte WEA		Zu schützende WEA		Beschränkungen						
	Lfd. Nr.	Bezeichnung	Lfd. Nr.	Bezeichnung	Abschaltung	Betriebsmodus	$\beta$ [°]	$\gamma_{start}$ [°]	$\gamma_{stop}$ [°]	$v_{start}$ [m/s]	$v_{stop}$ [m/s]
1	23	Georgshof I. WEA 401	23	Georgshof I. WEA 401	X	-	-	324.3	24.9	v-in	v-out
2	24	Georgshof I. WEA 401	24		X	-	-	334.4	352.2	v-in	5.5
	24	Georgshof I. WEA 401			X	-	-	334.4	352.2	11.5	20.5
	24	Georgshof I. WEA 401			X	-	-	335.1	4.9	v-in	6.5
	24	Georgshof I. WEA 401			X	-	-	335.1	4.9	11.5	20.5
	24	Georgshof I. WEA 401			X	-	-	38.7	61.9	v-in	6.5
	24	Georgshof I. WEA 401			X	-	-	38.7	61.9	11.5	15.5
	24	Georgshof I. WEA 401			X	-	-	85.9	109.3	3.5	5.5

Diese Tabelle wird auf der nächsten Seite fortgesetzt

Tabelle A.2.6.2.4: Betriebsbeschränkungen der BBS-Gruppe 2 - Alternative B - Details

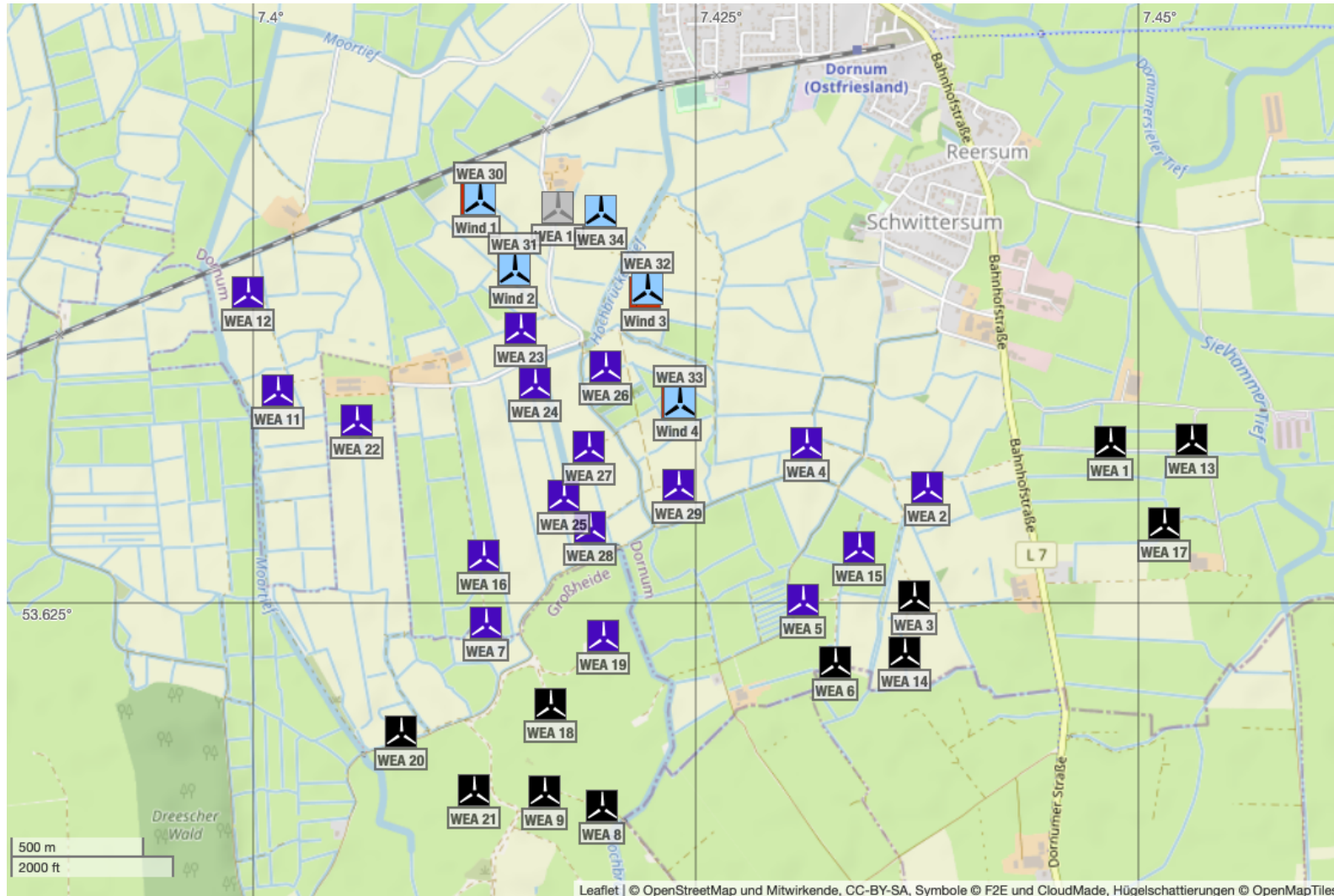
Nr.	Beschränkte WEA		Zu schützende WEA		Beschränkungen						
	Lfd. Nr.	Bezeichnung	Lfd. Nr.	Bezeichnung	Abschaltung	Betriebsmodus	$\beta$ [°]	$\gamma_{start}$ [°]	$\gamma_{stop}$ [°]	$v_{start}$ [m/s]	$v_{stop}$ [m/s]
	24	Georgshof I. WEA 401			X	-	-	11.9	30.5	v-in	4.5
	24	Georgshof I. WEA 401			X	-	-	11.9	30.5	12.5	14.5
3	25	Georgshof I. WEA 401	25		X	-	-	118.4	160.8	v-in	v-out
4	26	Georgshof II. WEA 10	26	Georgshof II. WEA 10	X	-	-	299.4	334.2	v-in	6.5
	26	Georgshof II. WEA 10			X	-	-	299.4	334.2	11.5	25.5
	26	Georgshof II. WEA 10			X	-	-	2.1	55.9	v-in	19.5
	26	Georgshof II. WEA 10			X	-	-	87.3	144.9	v-in	18.5
	26	Georgshof II. WEA 10			X	-	-	343.5	13.3	v-in	5.5
5	27	Georgshof II. WEA 10	27		X	-	-	325.3	349.3	17.5	25.5
	27	Georgshof II. WEA 10			X	-	-	7	34.4	3.5	4.5
	27	Georgshof II. WEA 10			X	-	-	7	34.4	16.5	18.5
	27	Georgshof II. WEA 10			X	-	-	41.1	87.5	v-in	9.5
	27	Georgshof II. WEA 10			X	-	-	41.1	87.5	11.5	25.5
6	29	Georgshof II. WEA 10	29		X	-	-	314.3	331.3	18.5	25.5
	29	Georgshof II. WEA 10			X	-	-	339.6	2.8	17.5	18.5
	29	Georgshof II. WEA 10			X	-	-	339.6	2.8	20.5	21.5
	29	Georgshof II. WEA 10			X	-	-	339.6	2.8	23.5	24.5

Diese Tabelle wird auf der nächsten Seite fortgesetzt

Tabelle A.2.6.2.4: Betriebsbeschränkungen der BBS-Gruppe 2 - Alternative B - Details

Nr.	Beschränkte WEA		Zu schützende WEA		Beschränkungen						
	Lfd. Nr.	Bezeichnung	Lfd. Nr.	Bezeichnung	Abschaltung	Betriebsmodus	$\beta$ [°]	$\gamma_{start}$ [°]	$\gamma_{stop}$ [°]	$v_{start}$ [m/s]	$v_{stop}$ [m/s]
	29	Georgshof II. WEA 10			X	-	-	332	29.6	v-in	23.5
	29	Georgshof II. WEA 10			X	-	-	336.1	352.3	20.5	25.5
7	30	Georgshof III. WEA 0	30	Georgshof III. WEA 0	X	-	-	118.5	188.1	3.5	9.5
8	31	Georgshof III. WEA 0	31		X	-	-	298.5	8.1	3.5	8.5
	31	Georgshof III. WEA 0			X	-	-	30.9	81.7	4.5	6.5
9	26	Georgshof II. WEA 10	32		X	-	-	183.7	234.3	7.7	11.8
10	29	Georgshof II. WEA 10	33		X	-	-	153.8	207.8	7.7	11.8
	27	Georgshof II. WEA 10			X	-	-	222.5	266.1	7.7	11.8
	26	Georgshof II. WEA 10			X	-	-	269.1	323.1	7.7	11.8
11	34	WEA Verweyen	34	WEA Verweyen	X	-	-	119.2	178.2	7.5	8.5

## A.2.7 Karte des Windparks





## A.2.8 Abstände zwischen aktiven Windenergieanlagen

Tabelle A.2.8.1: Abstände zu den nächsten fünf aktiven WEA in Rotordurchmessern der jeweiligen Nachbar-WEA















WEA Nr.	WEA Bezeichnung	Nachbar 1		Nachbar 2		Nachbar 3		Nachbar 4		Nachbar 5	
		Nr.	Entfernung	Nr.	Entfernung	Nr.	Entfernung	Nr.	Entfernung	Nr.	Entfernung
2	516	15	3.64	3	5.78	4	6.75	33	7.09	14	8.76
4	612	33	3.62	15	4.71	29	5.01	32	5.98	2	6.75
5	613	15	3.14	6	3.67	3	5.84	14	6.02	29	6.27
7	708	16	3.53	18	3.83	28	5.20	19	6.18	20	6.26
11	EA098	22	4.44	12	5.37	31	7.17	30	7.48	34	9.96
12	EA108	11	5.37	30	6.73	31	7.22	22	8.83	34	9.77
15	630	3	3.89	5	4.06	2	4.72	14	6.06	4	6.11
16	706	7	3.53	28	4.06	27	5.61	18	6.01	33	6.71
19	M04	18	3.19	28	4.04	7	6.18	29	6.23	33	6.63
22	703	11	4.44	31	5.90	30	6.82	27	8.62	32	8.63
23	Georgshof I. WEA 401	31	1.59	26	3.45	32	3.60	30	3.63	34	3.82
24	Georgshof I. WEA 401	26	2.69	27	3.06	31	3.12	33	3.95	32	3.97
25	Georgshof I. WEA 401	28	1.49	27	2.07	33	4.03	29	4.27	26	5.06
26	Georgshof II. WEA 10	33	2.23	32	2.37	27	3.02	31	3.58	34	4.16
27	Georgshof II. WEA 10	33	2.72	28	2.99	26	3.02	29	3.61	32	4.53
28	Georgshof II. WEA 10	27	2.99	29	3.63	25	3.74	33	4.15	19	5.75
29	Georgshof II. WEA 10	33	2.23	27	3.61	28	3.63	26	5.15	32	5.35
30	Georgshof III. WEA 0	31	2.10	34	3.29	32	5.15	10	7.25	33	7.68
31	Georgshof III. WEA 0	30	2.10	34	2.80	32	3.64	26	4.90	23	5.44
32	Georgshof III. WEA 0	34	2.44	33	3.17	26	3.25	31	3.64	30	5.15
33	Georgshof III. WEA 0	26	3.05	29	3.05	32	3.17	27	3.73	34	5.56
34	WEA Verweyen	32	2.44	31	2.80	30	3.29	10	4.05	33	5.56

## A.3 Ergebnisse

### A.3.1 Situation vor dem Zubau




BBS definiert Ja  
 Einfluss der Orografie bewerten Ja  
 Ist Vorherfall Ja

Tabelle A.3.1.1: Effektive Turbulenzintensitäten auf Nabenhöhe der jeweiligen WEA [%]

WEA				Ergebnisse gemittelt für alle Windgeschwindigkeiten bzw. von 3-29 m/s																												
	Nr.	Bezeichnung	m	Alle	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	
	2	516	10	—	32.1	27.4	24.5	22.8	21.4	20.0	18.9	18.1	17.6	15.9	14.6	13.3	12.6	12.0	11.5	11.0	10.6	10.4	10.3	10.2	10.2	10.1	10.1	10.1	10.1	10.1	10.1	
	4	612	10	—	31.2	26.6	23.8	22.3	21.2	20.2	18.5	17.6	17.0	14.3	13.3	12.5	11.9	11.5	11.1	10.7	10.4	10.2	10.1	10.1	10.1	10.1	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0
	5	613	10	—	34.8	30.1	27.0	25.0	23.5	22.1	20.9	19.9	19.0	17.9	15.7	13.0	12.0	11.4	11.0	10.7	10.5	10.3	10.3	10.3	10.3	10.2	10.2	10.2	10.2	10.2	10.2	10.2
	7	708	10	—	35.2	30.3	27.2	25.6	24.3	22.9	20.8	19.6	18.7	16.9	15.2	13.0	12.1	11.5	11.0	10.6	10.3	10.1	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0
	11	EA098	10	—	30.0	25.7	23.1	21.4	20.1	19.0	18.1	17.3	16.6	15.8	14.1	12.4	11.7	11.2	10.8	10.5	10.2	10.0	10.0	10.0	10.0	9.9	9.9	9.9	9.9	9.9	9.9	9.9
	12	EA108	10	—	28.2	23.7	21.0	19.2	17.9	16.8	15.9	15.1	14.4	13.8	12.7	11.7	11.2	10.9	10.5	10.3	10.1	9.9	9.9	9.9	9.9	9.9	9.9	9.9	9.9	9.9	9.9	9.9
	15	630	10	—	32.1	27.9	25.3	23.6	22.3	21.3	20.5	19.8	19.2	18.7	16.8	13.9	12.7	11.8	11.1	10.6	10.1	9.8	9.6	9.4	9.3	9.3	9.2	9.2	9.2	9.2	9.2	9.2
	16	706	10	—	34.1	29.7	27.0	25.3	24.0	22.9	21.6	20.8	20.1	19.2	17.0	13.9	12.5	11.6	10.9	10.4	10.0	9.8	9.7	9.7	9.6	9.6	9.6	9.6	9.6	9.6	9.6	9.7
	19	M04	10	—	38.2	33.7	31.1	30.0	29.3	28.2	25.4	24.1	23.2	16.8	15.1	13.7	12.8	12.1	11.5	11.1	10.7	10.5	10.4	10.4	10.3	10.3	10.3	10.3	10.3	10.3	10.3	10.3
	22	703	10	—	29.8	25.2	22.3	20.5	19.1	18.1	17.3	16.8	16.4	16.1	14.8	12.9	12.2	11.6	11.2	10.8	10.5	10.2	10.1	10.1	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0	9.9	9.9	
	23	Georgshof I. WEA 401	10	18.6	34.2	29.9	27.3	26.1	25.0	23.7	21.1	19.6	18.4	14.1	13.0	12.2	11.7	11.2	10.9	10.6	10.4	10.2	10.2	10.2	10.2	10.2	10.2	10.2	—	—	—	—
	24	Georgshof I. WEA 401	10	23.4	42.2	37.1	34.0	32.6	31.4	29.8	26.4	24.6	23.2	16.0	14.0	12.7	11.9	11.3	10.9	10.7	10.4	10.2	10.2	10.2	10.2	10.2	10.2	10.2	—	—	—	—
	25	Georgshof I. WEA 401	10	28.2	52.7	45.5	41.0	38.9	37.0	34.7	30.4	28.3	26.8	18.4	16.1	14.2	13.0	12.1	11.4	10.9	10.6	10.3	10.2	10.2	10.2	10.2	10.2	10.2	—	—	—	—
	26	Georgshof II. WEA 10	10	—	36.5	32.1	29.4	28.3	27.4	26.1	23.4	22.1	21.2	14.9	13.2	12.1	11.4	10.8	10.3	9.9	9.6	9.3	9.2	9.1	9.1	9.1	9.1	—	—	—	—	

Diese Tabelle wird auf der nächsten Seite fortgesetzt











Tabelle A.3.1.1: Effektive Turbulenzintensitäten auf Nabenhöhe der jeweiligen WEA [%]

WEA				Ergebnisse gemittelt für alle Windgeschwindigkeiten bzw. von 3-29 m/s																											
	Nr.	Bezeichnung	m	Alle	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29
	27	Georgshof II. WEA 10	10	—	39.4	34.3	31.2	29.9	28.8	27.4	24.5	23.0	22.1	15.6	13.8	12.6	11.7	11.0	10.5	10.1	9.7	9.4	9.3	9.2	9.1	9.1	9.1	—	—	—	—
	28	Georgshof II. WEA 10	10	—	37.2	31.9	28.7	27.0	25.7	24.2	21.5	20.1	19.2	15.0	13.7	12.2	11.5	11.0	10.6	10.3	10.0	9.7	9.6	9.5	9.4	9.4	9.3	—	—	—	—
	29	Georgshof II. WEA 10	10	—	35.7	30.9	28.0	26.7	25.7	24.5	22.1	21.0	20.3	15.0	13.6	12.6	11.9	11.4	10.9	10.5	10.2	9.8	9.7	9.5	9.4	9.4	9.3	—	—	—	—

### A.3.2 Situation nach dem Zubau

BBS definiert Ja  
 Einfluss der Orografie bewerten Ja  
 Ist Vorherfall Nein

Tabelle A.3.2.1: Effektive Turbulenzintensitäten auf Nabenhöhe der jeweiligen WEA [%]

WEA				Ergebnisse gemittelt für alle Windgeschwindigkeiten bzw. von 3-29 m/s																											
	Nr.	Bezeichnung	m	Alle	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29
	2	516	10	—	32.2	27.5	24.5	22.8	21.4	20.0	18.9	18.1	17.6	15.9	14.6	13.4	12.6	12.1	11.6	11.1	10.8	10.5	10.4	10.3	10.3	10.3	10.3	10.2	10.2	10.2	10.1
	4	612	10	—	32.2	28.6	25.4	23.2	21.7	20.4	18.7	17.8	17.1	14.5	13.6	12.8	12.3	11.8	11.5	11.1	10.8	10.6	10.5	10.4	10.3	10.3	10.3	10.2	10.2	10.2	10.0
	5	613	10	—	34.8	30.1	27.1	25.1	23.5	22.1	20.9	19.9	19.0	17.9	15.7	13.1	12.0	11.5	11.1	10.8	10.6	10.4	10.3	10.3	10.3	10.3	10.2	10.2	10.2	10.2	
	7	708	10	—	35.2	30.3	27.3	25.6	24.3	22.9	20.8	19.6	18.7	16.9	15.2	13.0	12.1	11.5	11.0	10.6	10.3	10.1	10.1	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0
	11	EA098	10	—	30.2	26.0	23.3	21.5	20.1	19.1	18.1	17.3	16.6	15.8	14.2	12.4	11.7	11.2	10.8	10.5	10.3	10.0	10.0	10.0	10.0	9.9	9.9	9.9	9.9	9.9	9.9
	12	EA108	10	—	28.5	24.2	21.4	19.5	18.1	16.9	16.0	15.2	14.5	13.8	12.7	11.8	11.3	10.9	10.6	10.3	10.1	9.9	9.9	9.9	9.9	9.9	9.9	9.9	9.9	9.9	9.9
	15	630	10	—	32.1	28.0	25.3	23.6	22.3	21.3	20.5	19.8	19.2	18.7	16.8	13.9	12.7	11.8	11.2	10.7	10.2	9.9	9.7	9.5	9.5	9.4	9.4	9.3	9.3	9.3	9.2
	16	706	10	—	34.2	29.7	27.0	25.3	24.0	22.9	21.6	20.8	20.1	19.2	17.0	13.9	12.5	11.6	10.9	10.4	10.0	9.8	9.7	9.7	9.6	9.6	9.6	9.6	9.6	9.6	9.7
	19	M04	10	—	38.2	33.7	31.1	30.0	29.3	28.2	25.4	24.1	23.2	16.8	15.1	13.7	12.8	12.1	11.5	11.1	10.7	10.5	10.4	10.4	10.3	10.3	10.3	10.3	10.3	10.3	
	22	703	10	—	30.1	25.7	22.7	20.7	19.3	18.2	17.4	16.8	16.4	16.1	14.8	13.0	12.2	11.6	11.2	10.8	10.5	10.2	10.1	10.1	10.0	10.0	10.0	10.0	9.9	9.9	

Diese Tabelle wird auf der nächsten Seite fortgesetzt

Tabelle A.3.2.1: Effektive Turbulenzintensitäten auf Nabenhöhe der jeweiligen WEA [%]
































WEA				Ergebnisse gemittelt für alle Windgeschwindigkeiten bzw. von 3-29 m/s																																		
	Nr.	Bezeichnung	m	Alle	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29							
	23	Georgshof I. WEA 401	10	18.7	35.3	31.9	28.6	26.7	25.3	23.8	21.2	19.7	18.5	14.5	13.3	12.5	11.9	11.4	11.0	10.7	10.5	10.3	10.2	10.2	10.2	10.2	10.2	10.2	10.2	10.2	10.2	—	—	—	—			
	24	Georgshof I. WEA 401	10	23.4	42.4	37.5	34.2	32.7	31.5	29.8	26.4	24.6	23.2	16.1	14.2	12.9	12.1	11.5	11.1	10.7	10.5	10.3	10.3	10.2	10.2	10.2	10.2	10.2	10.2	10.2	10.2	10.2	10.2	10.2	—	—	—	—
	25	Georgshof I. WEA 401	10	28.2	52.7	45.5	41.0	38.9	37.0	34.7	30.4	28.3	26.8	18.4	16.2	14.2	13.0	12.1	11.4	10.9	10.6	10.3	10.3	10.2	10.2	10.2	10.2	10.2	10.2	10.2	10.2	10.2	10.2	10.2	10.2	10.2	10.2	10.2
	26	Georgshof II. WEA 10	10	—	40.5	40.5	36.0	32.4	29.6	27.0	24.1	22.6	21.5	16.3	14.5	13.1	12.1	11.2	10.6	10.1	9.8	9.5	9.4	9.3	9.2	9.2	9.2	9.2	9.2	9.2	9.2	9.2	9.2	9.2	9.2	9.2	9.2	9.2
	27	Georgshof II. WEA 10	10	—	39.7	35.5	32.1	30.3	29.0	27.5	24.5	23.1	22.1	15.7	14.0	12.7	11.8	11.2	10.6	10.2	9.8	9.5	9.3	9.3	9.2	9.2	9.2	9.2	9.2	9.2	9.2	9.2	9.2	9.2	9.2	9.2	9.2	9.2
	28	Georgshof II. WEA 10	10	—	37.3	32.1	28.8	27.1	25.8	24.2	21.5	20.1	19.2	15.0	13.7	12.3	11.6	11.1	10.7	10.3	10.0	9.7	9.6	9.5	9.5	9.4	9.4	9.4	9.4	9.4	9.4	9.4	9.4	9.4	9.4	9.4	9.4	9.4
	29	Georgshof II. WEA 10	10	—	39.1	38.2	33.5	29.8	27.2	25.0	22.5	21.2	20.4	15.5	14.1	13.0	12.3	11.7	11.2	10.7	10.3	10.0	9.8	9.7	9.6	9.5	9.4	9.4	9.4	9.4	9.4	9.4	9.4	9.4	9.4	9.4	9.4	9.4
	30	Georgshof III. WEA 0	10	—	41.1	42.9	38.2	33.8	30.0	25.6	22.7	20.6	18.6	16.6	14.9	13.5	12.3	11.5	10.9	10.5	10.1	9.9	9.9	9.8	9.8	9.8	9.8	9.8	9.8	9.8	9.8	9.8	9.8	9.8	9.8	9.8	9.8	9.8
	31	Georgshof III. WEA 0	10	—	41.2	42.0	36.8	32.3	28.5	24.4	21.8	20.0	18.3	16.5	15.1	14.0	13.2	12.5	11.9	11.5	11.1	10.7	10.6	10.4	10.2	10.1	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0
	32	Georgshof III. WEA 0	10	—	40.4	38.4	34.3	31.7	30.2	28.8	26.0	24.7	23.8	17.5	15.7	14.5	13.5	12.8	12.1	11.6	11.2	10.8	10.6	10.5	10.4	10.2	10.1	10.1	10.1	10.1	10.1	10.1	10.1	10.1	10.1	10.1	10.1	10.1
	33	Georgshof III. WEA 0	10	—	43.0	37.6	34.2	32.6	31.4	29.9	26.8	25.3	24.4	17.5	15.7	14.5	13.6	12.9	12.3	11.9	11.4	11.1	10.9	10.7	10.6	10.5	10.4	10.2	10.2	10.2	10.2	10.2	10.2	10.2	10.2	10.2	10.2	
	34	WEA Verweyen	10	—	38.6	39.2	34.9	31.0	27.6	23.8	21.4	19.7	18.1	16.5	15.2	14.1	13.3	12.6	12.0	11.5	11.1	10.7	10.5	10.4	10.3	10.2	10.1	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0	

Tabelle A.3.2.2: Extremwerte der Turbulenzintensität auf Nabenhöhe der jeweiligen WEA [%]

WEA				Ergebnisse gemittelt für alle Windgeschwindigkeiten bzw. von 3-29 m/s																																	
	Nr.	Bezeichnung	m	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29							
	2	516	10	39.1	33.3	29.6	27.5	25.8	23.8	22.4	21.3	20.6	18.7	17.2	14.9	14.0	13.4	12.9	12.4	12.0	11.8	11.7	11.6	11.5	11.4	11.3	11.3	11.2	11.1	11.1	11.1	11.1	11.1	11.1	11.1	11.1	11.1

Diese Tabelle wird auf der nächsten Seite fortgesetzt

Tabelle A.3.2.2: Extremwerte der Turbulenzintensität auf Nabenhöhe der jeweiligen WEA [%]

WEA				Ergebnisse gemittelt für alle Windgeschwindigkeiten bzw. von 3-29 m/s																										
	Nr.	Bezeichnung	m	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29
	4	612	10	38.3	34.3	30.2	27.7	26.4	25.0	22.7	21.5	20.6	17.1	15.7	14.0	13.3	12.8	12.4	12.0	11.8	11.5	11.4	11.4	11.3	11.3	11.3	11.0	11.0	11.0	11.0
	5	613	10	43.0	37.3	33.7	31.3	29.4	28.1	27.0	26.1	25.4	24.8	22.2	18.2	16.4	15.2	14.3	13.5	13.0	12.5	12.3	12.1	11.9	11.8	11.7	11.6	11.5	11.4	11.4
	7	708	10	43.9	37.9	34.3	32.6	31.2	29.7	26.7	25.3	24.3	23.3	20.7	16.8	15.1	13.9	13.0	12.5	12.1	11.8	11.7	11.6	11.5	11.5	11.4	11.3	11.3	11.3	11.3
	11	EA098	10	37.7	32.5	29.2	27.0	25.3	24.1	23.1	22.4	21.7	21.2	19.1	16.0	14.6	13.7	13.0	12.4	11.9	11.6	11.4	11.2	11.1	11.0	11.0	11.0	11.0	11.0	11.0
	12	EA108	10	35.3	30.1	26.9	24.8	23.2	22.0	21.1	20.3	19.7	19.2	17.5	15.1	14.0	13.2	12.6	12.1	11.8	11.4	11.3	11.2	11.1	11.1	11.1	11.1	11.1	11.1	11.1
	15	630	10	38.0	32.9	29.7	27.5	25.9	24.7	23.8	23.0	22.3	21.8	19.5	16.1	14.6	13.5	12.7	12.1	11.6	11.2	11.0	10.9	10.8	10.6	10.6	10.5	10.4	10.4	10.3
	16	706	10	42.0	36.5	33.0	30.6	28.9	27.5	26.5	25.7	24.9	24.4	21.7	17.7	15.9	14.6	13.7	13.0	12.4	11.9	11.7	11.4	11.3	11.1	11.0	10.9	10.8	10.8	10.7
	19	M04	10	48.0	41.6	37.9	36.2	34.9	33.2	29.7	28.1	27.0	19.1	17.0	15.6	14.5	13.7	13.1	12.6	12.1	11.8	11.6	11.5	11.4	11.3	11.3	11.3	11.3	11.3	11.3
	22	703	10	35.8	30.8	27.7	25.6	24.1	22.9	22.0	21.3	20.6	20.1	18.1	15.1	13.8	12.9	12.2	11.7	11.5	11.3	11.3	11.3	11.3	11.3	11.3	11.3	11.3	11.3	11.3
	23	Georgshof I. WEA 401	10	46.2	40.0	36.3	34.6	33.3	31.7	28.4	26.8	25.8	18.6	16.6	15.3	14.4	13.6	13.0	12.6	12.2	11.8	11.7	11.6	11.5	11.4	11.4	—	—	—	—
	24	Georgshof I. WEA 401	10	54.8	47.8	43.7	41.9	40.5	38.6	34.4	32.5	31.2	21.5	18.9	17.1	15.8	14.8	14.1	13.4	12.9	12.5	12.3	12.1	12.0	11.8	11.7	—	—	—	—
	25	Georgshof I. WEA 401	10	68.2	59.8	54.9	53.0	51.4	49.0	43.6	41.1	39.5	26.2	22.6	20.2	18.4	17.1	16.0	15.1	14.4	13.9	13.5	13.3	13.0	12.8	12.6	—	—	—	—
	26	Georgshof II. WEA 10	10	46.6	47.4	42.0	37.1	34.1	32.4	29.0	27.3	26.3	19.0	17.3	15.8	14.7	13.8	13.0	12.5	12.0	11.5	11.3	11.0	10.8	10.6	10.3	—	—	—	—
	27	Georgshof II. WEA 10	10	47.0	40.9	37.3	35.7	34.4	32.8	29.3	27.6	26.5	18.5	16.2	14.8	13.7	12.9	12.2	11.7	11.3	11.0	10.8	10.6	10.5	10.4	10.3	—	—	—	—
	28	Georgshof II. WEA 10	10	45.1	39.3	35.7	34.2	33.0	31.4	28.0	26.5	25.4	17.6	15.6	14.1	13.0	12.2	11.6	11.1	10.8	10.5	10.5	10.4	10.4	10.3	10.3	—	—	—	—
	29	Georgshof II. WEA 10	10	45.3	46.9	41.5	36.6	32.5	29.0	26.0	24.6	23.6	18.8	17.0	15.6	14.4	13.5	12.8	12.1	11.6	11.2	10.9	10.7	10.6	10.6	10.5	—	—	—	—
	30	Georgshof III. WEA 0	10	50.4	52.4	46.5	41.1	36.5	31.2	27.9	25.5	23.2	21.1	19.1	17.5	16.2	15.1	14.3	13.6	13.0	12.5	12.2	11.9	11.6	11.3	11.0	11.0	11.0	11.0	—
	31	Georgshof III. WEA 0	10	47.2	49.2	43.5	38.5	34.1	29.1	26.0	23.7	21.6	19.5	17.7	16.1	14.9	13.9	13.1	12.6	12.2	11.8	11.6	11.4	11.3	11.1	10.9	10.9	10.9	10.9	—

Diese Tabelle wird auf der nächsten Seite fortgesetzt

Tabelle A.3.2.2: Extremwerte der Turbulenzintensität auf Nabenhöhe der jeweiligen WEA [%]


























WEA			Ergebnisse gemittelt für alle Windgeschwindigkeiten bzw. von 3-29 m/s																											
	Nr.	Bezeichnung	m	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29
	32	Georgshof III. WEA 0	10	47.8	43.7	38.7	36.0	34.6	33.0	29.5	27.9	26.8	19.1	17.0	15.6	14.5	13.8	13.1	12.6	12.2	11.9	11.7	11.6	11.5	11.4	11.3	10.7	10.7	10.7	—
	33	Georgshof III. WEA 0	10	49.1	42.6	38.8	37.1	35.8	34.1	30.5	28.8	27.7	19.4	17.2	15.7	14.6	13.8	13.1	12.6	12.1	11.8	11.6	11.5	11.4	11.3	11.2	10.8	10.8	10.8	—
	34	WEA Verweyen	10	45.7	46.7	41.3	36.6	32.6	28.0	25.1	23.1	21.1	19.3	17.6	16.2	15.1	14.2	13.5	12.9	12.4	12.0	11.8	11.5	11.3	11.1	10.9	10.8	10.8	10.8	—

Tabelle A.3.2.3: Eigenschaften und Windbedingungen der jeweiligen WEA

WEA-Eigenschaften						Nächste WEA		Ergebnisse															
	Nr.	WEA-Typ	Z <sub>hub</sub> [m]	D [m]	BBS	Abstand in D	Nr.	Geschützt durch BBS	m [-]	Komplex	α <sub>n</sub> [-]	φ [°]	ρ [kg/m³]	WZ	v <sub>50</sub> GK2 [m/s]	v <sub>50</sub> GK1 [m/s]	A [m/s]	A <sub>ekorr</sub> [m/s]	k [-]	v <sub>ave</sub> [m/s]	v <sub>ave</sub> ekorr [m/s]		
	2	ENERCON E-70 E4 2.3MW	64	71	Nein	3.639	15	Nein	10	Nein	0.13	0.1	1.250	4 / III	40.4	44.2	7.84	7.92	2.418	6.95	7.02		
	4	ENERCON E-70 E4 2.3MW	64	71	Nein	3.62	33	Nein	10	Nein	0.13	0.1	1.250	4 / III	40.4	44.2	7.84	7.92	2.418	6.95	7.02		
	5	ENERCON E-70 E4 2.3MW	64	71	Nein	3.136	15	Nein	10	Nein	0.13	0.1	1.251	4 / III	40.4	44.2	7.84	7.92	2.418	6.95	7.02		
	7	ENERCON E-70 E4 2.3MW	64	71	Nein	3.527	16	Nein	10	Nein	0.13	0.1	1.251	4 / III	40.4	44.2	7.84	7.92	2.418	6.95	7.02		
	11	ENERCON E-70 E4 2.3MW	64	71	Nein	4.437	22	Nein	10	Nein	0.13	0.1	1.250	4 / III	40.4	44.2	7.85	7.93	2.418	6.96	7.03		
	12	ENERCON E-70 E4 2.3MW	64	71	Nein	5.367	11	Nein	10	Nein	0.13	0.1	1.250	4 / III	40.4	44.2	7.86	7.94	2.418	6.97	7.04		
	15	ENERCON E-92 2.35MW	138	92	Nein	3.891	3	Nein	10	Nein	0.12	0.0	1.241	4 / III	45.7	48.5	8.61	8.67	2.51	7.64	7.69		
	16	ENERCON E-70 E4 2.3MW	85	71	Nein	3.527	7	Nein	10	Nein	0.13	0.1	1.248	4 / III	42.3	45.8	8.12	8.2	2.46	7.21	7.27		
	19	ENERCON E-70 E4 2.3MW	64	71	Nein	3.192	18	Nein	10	Nein	0.13	0.1	1.251	4 / III	40.4	44.2	7.84	7.92	2.418	6.95	7.02		
	22	ENERCON E-70 E4 2.3MW	64	71	Nein	4.437	11	Nein	10	Nein	0.13	0.1	1.250	4 / III	40.4	44.2	7.85	7.93	2.418	6.96	7.03		
	23	ENERCON E-40 5.40 500kW	50	40.3	Nein	1.587	31	Ja	10	Nein	0.14	0.2	1.252	4 / III	38.8	42.9	7.6	7.61	2.39	6.74	6.74		
	24	ENERCON E-40 5.40 500kW	50	40.3	Nein	2.692	26	Nein	10	Nein	0.14	0.1	1.252	4 / III	38.8	42.9	7.6	7.61	2.39	6.74	6.74		
	25	ENERCON E-40 5.40 500kW	50	40.3	Nein	1.494	28	Ja	10	Nein	0.14	0.1	1.252	4 / III	38.8	42.9	7.59	7.59	2.39	6.73	6.73		
	26	ENERCON E-101 3.05MW	135	101	Nein	2.226	33	Nein	10	Nein	0.12	0.0	1.242	4 / III	45.5	48.4	8.59	8.65	2.51	7.62	7.67		

Diese Tabelle wird auf der nächsten Seite fortgesetzt




Tabelle A.3.2.3: Eigenschaften und Windbedingungen der jeweiligen WEA

WEA-Eigenschaften					Nächste WEA		Ergebnisse														
	Nr.	WEA-Typ	Z <sub>hub</sub> [m]	D [m]	BBS	Abstand in D	Nr.	Geschützt durch BBS	m [-]	Komplex	α <sub>n</sub> [-]	φ [°]	ρ [kg/m³]	WZ	v <sub>50</sub> GK2 [m/s]	v <sub>50</sub> GK1 [m/s]	A [m/s]	A ρ <sub>kor</sub> [m/s]	k [-]	v <sub>ave</sub> [m/s]	v <sub>ave</sub> ρ <sub>kor</sub> [m/s]
	27	ENERCON E-101 3.05MW	135	101	Nein	2.723	33	Nein	10	Nein	0.12	0.1	1.242	4 / III	45.5	48.4	8.59	8.65	2.51	7.62	7.67
	28	ENERCON E-101 3.05MW	135	101	Ja	2.991	27	Nein	10	Nein	0.12	0.0	1.242	4 / III	45.5	48.4	8.59	8.65	2.51	7.62	7.67
	29	ENERCON E-101 3.05MW	135	101	Nein	2.227	33	Nein	10	Nein	0.12	0.1	1.241	4 / III	45.5	48.4	8.59	8.65	2.51	7.62	7.67
	30	ENERCON E-138 EP3 E3 4.26MW OM0s	111	138.25	Nein	2.103	31	Nein	10	Nein	0.12	0.0	1.244	4 / III	44.1	47.3	8.4	8.47	2.51	7.46	7.52
	31	ENERCON E-138 EP3 E3 4.26MW OM0s	111	138.25	Ja	2.103	30	Nein	10	Nein	0.12	0.1	1.245	4 / III	44.1	47.3	8.4	8.46	2.51	7.45	7.51
	32	ENERCON E-138 EP3 E3 4.26MW OM0s	111	138.25	Nein	2.442	34	Nein	10	Nein	0.12	0.1	1.244	4 / III	44.1	47.3	8.39	8.45	2.511	7.44	7.5
	33	ENERCON E-138 EP3 E3 4.26MW OM0s	111	138.25	Nein	3.047	26	Nein	10	Nein	0.12	0.0	1.244	4 / III	44.1	47.3	8.39	8.45	2.51	7.44	7.5
	34	ENERCON E-138 EP3 E3 4.26MW OM0s	111	138.25	Nein	2.442	32	Nein	10	Nein	0.12	0.0	1.245	4 / III	44.1	47.3	8.39	8.45	2.511	7.44	7.5

### A.3.3 Berechnungsvariante “Betriebsbeschränkungen”


















BBS definiert  Ja  
 Einfluss der Orografie bewerten  Ja  
 Ist Vorherfall  Nein

Tabelle A.3.3.1: Effektive Turbulenzintensitäten auf Nabenhöhe der jeweiligen WEA [%]

WEA				Ergebnisse gemittelt für alle Windgeschwindigkeiten bzw. von 3-29 m/s																												
	Nr.	Bezeichnung	m	Alle	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	
	2	516	10	—	32.2	27.5	24.5	22.8	21.4	20.0	18.9	18.1	17.6	15.9	14.6	13.4	12.6	12.1	11.6	11.1	10.8	10.5	10.4	10.3	10.3	10.3	10.3	10.2	10.2	10.2	10.1	
	4	612	10	—	32.2	28.6	25.4	23.2	21.7	20.4	18.7	17.8	17.1	14.5	13.6	12.8	12.3	11.8	11.5	11.1	10.8	10.6	10.5	10.4	10.3	10.3	10.3	10.2	10.2	10.2	10.0	
	5	613	10	—	34.8	30.1	27.1	25.1	23.5	22.1	20.9	19.9	19.0	17.9	15.7	13.1	12.0	11.5	11.1	10.8	10.6	10.4	10.3	10.3	10.3	10.3	10.3	10.2	10.2	10.2	10.2	

Diese Tabelle wird auf der nächsten Seite fortgesetzt



Tabelle A.3.3.1: Effektive Turbulenzintensitäten auf Nabenhöhe der jeweiligen WEA [%]

WEA				Ergebnisse gemittelt für alle Windgeschwindigkeiten bzw. von 3-29 m/s																											
	Nr.	Bezeichnung	m	Alle	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29
	7	708	10	—	35.2	30.3	27.3	25.6	24.3	22.9	20.8	19.6	18.7	16.9	15.2	13.0	12.1	11.5	11.0	10.6	10.3	10.1	10.1	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0
	11	EA098	10	—	30.2	26.0	23.3	21.5	20.1	19.1	18.1	17.3	16.6	15.8	14.2	12.4	11.7	11.2	10.8	10.5	10.3	10.0	10.0	10.0	10.0	9.9	9.9	9.9	9.9	9.9	9.9
	12	EA108	10	—	28.5	24.2	21.4	19.5	18.1	16.9	16.0	15.2	14.5	13.8	12.7	11.8	11.3	10.9	10.6	10.3	10.1	9.9	9.9	9.9	9.9	9.9	9.9	9.9	9.9	9.9	9.9
	15	630	10	—	32.1	28.0	25.3	23.6	22.3	21.3	20.5	19.8	19.2	18.7	16.8	13.9	12.7	11.8	11.2	10.7	10.2	9.9	9.7	9.5	9.5	9.4	9.4	9.3	9.3	9.3	9.2
	16	706	10	—	34.2	29.7	27.0	25.3	24.0	22.9	21.6	20.8	20.1	19.2	17.0	13.9	12.5	11.6	10.9	10.4	10.0	9.8	9.7	9.7	9.6	9.6	9.6	9.6	9.6	9.6	9.7
	19	M04	10	—	38.2	33.7	31.1	30.0	29.3	28.2	25.4	24.1	23.2	16.8	15.1	13.7	12.8	12.1	11.5	11.1	10.7	10.5	10.4	10.4	10.3	10.3	10.3	10.3	10.3	10.3	10.3
	22	703	10	—	30.1	25.7	22.7	20.7	19.3	18.2	17.4	16.8	16.4	16.1	14.8	13.0	12.2	11.6	11.2	10.8	10.5	10.2	10.1	10.1	10.0	10.0	10.0	10.0	9.9	9.9	9.9
	23	Georgshof I. WEA 401	10	18.7	35.3	31.9	28.6	26.7	25.3	23.8	21.2	19.7	18.5	14.5	13.3	12.5	11.9	11.4	11.0	10.7	10.5	10.3	10.2	10.2	10.2	10.2	10.2	—	—	—	—
	24	Georgshof I. WEA 401	10	—	42.2	37.1	34.0	32.7	31.5	29.8	26.4	24.6	23.2	16.0	14.1	12.8	11.9	11.4	11.0	10.7	10.5	10.3	10.3	10.2	10.2	10.2	10.2	—	—	—	—
	25	Georgshof I. WEA 401	10	28.2	52.7	45.5	41.0	38.9	37.0	34.7	30.4	28.3	26.8	18.4	16.2	14.2	13.0	12.1	11.4	10.9	10.6	10.3	10.3	10.2	10.2	10.2	10.2	—	—	—	—
	26	Georgshof II. WEA 10	10	—	36.6	32.1	29.4	28.3	27.4	26.2	23.4	22.1	21.2	14.9	13.2	12.2	11.4	10.8	10.3	9.9	9.6	9.3	9.2	9.2	9.1	9.1	9.1	—	—	—	—
	27	Georgshof II. WEA 10	10	—	39.4	34.3	31.2	29.9	28.8	27.5	24.5	23.1	22.1	15.6	13.9	12.6	11.7	11.1	10.5	10.1	9.7	9.4	9.3	9.2	9.2	9.1	9.1	—	—	—	—
	28	Georgshof II. WEA 10	10	—	37.3	32.1	28.8	27.1	25.8	24.2	21.5	20.1	19.2	15.0	13.7	12.3	11.6	11.1	10.7	10.3	10.0	9.7	9.6	9.5	9.5	9.4	9.4	—	—	—	—
	29	Georgshof II. WEA 10	10	—	35.8	31.0	28.1	26.8	25.8	24.6	22.1	21.0	20.3	15.0	13.6	12.7	12.0	11.4	11.0	10.6	10.2	9.9	9.7	9.6	9.5	9.4	9.3	—	—	—	—
	30	Georgshof III. WEA 0	10	—	41.1	33.6	29.9	26.6	24.4	22.9	21.8	20.6	18.6	16.6	14.9	13.5	12.3	11.5	10.9	10.5	10.1	9.9	9.9	9.8	9.8	9.8	9.8	9.8	9.8	9.8	—
	31	Georgshof III. WEA 0	10	—	41.2	34.4	29.7	26.9	24.8	22.9	21.8	20.0	18.3	16.5	15.1	14.0	13.2	12.5	11.9	11.5	11.1	10.7	10.6	10.4	10.2	10.1	10.0	10.0	9.9	9.9	—
	32	Georgshof III. WEA 0	10	—	40.4	38.4	34.3	31.7	30.2	22.0	19.8	18.3	17.1	17.5	15.7	14.5	13.5	12.8	12.1	11.6	11.2	10.8	10.6	10.5	10.4	10.2	10.1	10.1	10.0	10.0	—

Diese Tabelle wird auf der nächsten Seite fortgesetzt

















Tabelle A.3.3.1: Effektive Turbulenzintensitäten auf Nabenhöhe der jeweiligen WEA [%]

WEA				Ergebnisse gemittelt für alle Windgeschwindigkeiten bzw. von 3-29 m/s																											
	Nr.	Bezeichnung	m	Alle	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29
	33	Georgshof III. WEA 0	10	—	43.0	37.6	34.2	32.6	31.4	19.5	17.9	17.0	16.3	17.5	15.7	14.5	13.6	12.9	12.3	11.9	11.4	11.1	10.9	10.7	10.6	10.5	10.4	10.2	10.2	10.2	—
	34	WEA Verweyen	10	—	38.6	39.2	34.9	31.0	27.6	23.1	21.4	19.7	18.1	16.5	15.2	14.1	13.3	12.6	12.0	11.5	11.1	10.7	10.5	10.4	10.3	10.2	10.1	10.0	10.0	10.0	—



## A.4 Legende

Erläuterung der Begriffe		
	Geplante WEA	WEA, deren Standorteignung im Rahmen des Gutachtens zu bewerten ist.
	Benachbarte WEA	Alle weiteren WEA, die vom Auftraggeber übermittelt wurden. Es ist dabei unerheblich, ob sich einzelne benachbarte WEA ebenfalls in Planung oder Bau befinden. Entscheidend ist die Windparkkonfiguration, die als Vorbelastung für die geplanten WEA zu unterstellen ist. Alle benachbarten WEA gehen in die Berechnungen ein.
	Inaktive WEA	WEA, die nicht als Vorbelastung zu berücksichtigen sind und daher nicht in die Berechnungen eingehen. Diese WEA werden in der Regel nicht im Gutachten aufgeführt.
	Betrachtete WEA	Für alle betrachteten WEA werden Ergebnisse ausgewiesen und abschließende Aussagen getroffen.
	Windpark	Der Begriff wird im Sinne des Anhangs A der DIBt-Richtlinie von 2004 verwendet und umfasst "geplante" und "benachbarte" WEA.
	Referenzpunkt der Winddaten	Jeweiliger Standort, auf dessen Koordinaten sich die verwendeten Winddaten beziehen.

Farbliche Zuordnung der Symbole	
	Geplante WEA
	Benachbarte WEA, die aufgrund ihres Abstandes zu den geplanten WEA zu betrachten sind.
	Benachbarte WEA, die aufgrund ihres Abstandes zu den geplanten WEA nicht zu betrachten sind, die aber Einfluss auf die zu betrachtenden WEA (  ) ausüben. Diese WEA sind eventuell nur zum Teil in der Kartendarstellung abgebildet.
	Benachbarte WEA, die aufgrund ihres Abstandes zu den geplanten WEA nicht zu betrachten sind und die keinen Einfluss auf die zu betrachtenden WEA (  ) ausüben. Diese WEA sind eventuell nur zum Teil in der Kartendarstellung abgebildet.
	Inaktive WEA.
	Referenzpunkte der Winddaten.
	Referenzpunkt der Winddaten auf den Koordinaten einer (in diesem Fall geplanten) WEA.

## A.5 Literaturangaben

- /A.1/ ENERCON GmbH; Technisches Datenblatt General Design Conditions ENERCON Windenergieanlage E-138 EP3 E3 / 4260 kW; Dokument-ID: D1018674/6.0-de; 17.04.2023; Aurich, Deutschland.



F2E

## A.6 Abkürzungen und Formelzeichen

WEA	Windenergieanlage
DIBt	Deutsches Institut für Bautechnik
IEC	Internationale Elektrotechnische Kommission
BImSchG	Bundes-Immissionsschutzgesetz
NTM	Normales Windturbulenzmodell
DLC	Auslegungslastfall
PD	Potsdam-Datum
ETRS89	Europäisches Terrestrisches Referenzsystem 1989
UTM	Universale Transversale Mercator Projektion
WGS84	World Geodetic System 1984
WZ	Windzone
BBS	Betriebsbeschränkung
LR	Lastrechnung
GK	Geländekategorie
üNN	über Normal-Null

D	Rotordurchmesser	[m]
$z_{hub}$	Nabenhöhe der WEA	[m]
$P_N$	Nennleistung der WEA	[MW]
$c_T$	Schubbeiwert des Rotors	[-]
$C_{ct}$	Turbulenzstrukturparameter	[-]
$I_{eff}$	Effektive Turbulenzintensität	[-]
A	Skalierungsparameter der Weibull-Verteilung	[m/s]
k	Formparameter der Weibull-Verteilung	[-]
h	Höhe über Grund	[m]
m	Wöhlerlinienkoeffizient	[-]
v	Windgeschwindigkeit	[m/s]
$v_{ave}$	Jahresmittel der Windgeschwindigkeit auf Nabenhöhe	[m/s]
$v_{ref}$	Referenz-Windgeschwindigkeit (Auslegungswert für $v_{50}$ )	[m/s]
$v_{50}$	10-min-Mittel der extremen Windgeschwindigkeit auf Nabenhöhe mit einem Wiederkehrzeitraum von 50 Jahren	[m/s]
$v_r$	Nennwindgeschwindigkeit der WEA	[m/s]
$v_{in}$	Einschaltwingschwindigkeit der WEA	[m/s]
$v_{out}$	Abschaltwingschwindigkeit der WEA	[m/s]
$\Sigma$	Summe	[-]
$\alpha$	Höhenexponent des vertikalen Windgeschwindigkeitsprofils	[-]
$\alpha_n$	Höhenexponent des vertikalen Windgeschwindigkeitsprofils für neutrale Schichtung	[-]
$\varphi$	Neigung der Anströmung	[°]
$\beta$	Blattwinkelverstellung	[°]
$\gamma_{start}$	Startwinkel der BBS	[°]
$\gamma_{stop}$	Endwinkel der BBS	[°]
$v_{start}$	Startwindgeschwindigkeit der BBS	[m/s]
$v_{stop}$	Endwindgeschwindigkeit der BBS	[m/s]
$\rho$	Mittlere Luftdichte	[kg/m <sup>3</sup> ]
$\tau_{design}$	Entwurfslebensdauer in Jahren	[a]
	Altgrad (Vollkreis = 360°)	[°]



# Extremwindabschätzung auf Basis des anemos Windatlas für Deutschland am Standort Georgshof

## -Prüfbericht-

Für dieses Projekt ausgestellte Dokumente:

Berichtsnummer	Datum	Titel	Inhaltliche Änderungen
23-454-7230992-Rev.00-EX-MS	23. August 2023	Extremwindabschätzung auf Basis des anemos Windatlas für Deutschland am Standort Georgshof	Erstbericht

Die anemos Gesellschaft für Umweltmeteorologie mbH ist nach DIN EN ISO/IEC 17025:2018 für die Bereiche "Bestimmung von Windpotenzial und Energieerträgen von Windenergieanlagen; Durchführung, Auswertung und Analyse von Windmessungen mittels Anemometer, SoDAR und LiDAR; Bestimmung der Standortgüte zur Inbetriebnahme; Bestimmung der Standortgüte nach Inbetriebnahme; Berechnung der Turbulenzintensität; Schattenwurfberechnung von Windenergieanlagen; Schallimmissionsprognosen von Windenergieanlagen; Erstellung von Windatlanten sowie Bestimmung der Wind- und Ertragsindizes; Erstellung von Erlösgutachten; Berechnung von Marktwertatlanten" akkreditiert.

Reppenstedt, den 23. August 2023

verantwortlicher Bearbeiter

geprüft

freigegeben





Martin Schneider  
M.Sc. Physik der Erde und  
Atmosphäre  
Senior Consultant

Philine Podein  
M.Sc. Meteorologie  
Senior Consultant

André Glücksmann  
Geschäftsführer

## Rechtliche Hinweise

Dieser Bericht wurde nach bestem Wissen und Gewissen sowie unter Berücksichtigung der Normen DIN EN ISO/IEC 17025:2018, DIN EN 1991-1-4/NA sowie der DIBt Richtlinie für Windenergieanlagen erstellt. Das Ergebnis dieses Berichtes ist die 50-Jahreswindgeschwindigkeit (50-Jahrextremwert), die gemäß DIBt §16.2a (Punkt vi) über eine Gumbel-Verteilung berechnet wird. Die Datengrundlage ist in Kap. 3 beschrieben.

Die Möglichkeit eines Überschreitens des hier ausgewiesenen Extremwertes ist nicht auszuschließen, da Extremwinde nicht vorhersagbaren klimatologischen Einflüssen unterworfen sind und somit Extremwinde eines längeren Bezugszeitraumes auch in einem kürzeren Zeitraum auftreten können.

Diese Stellungnahme bleibt bis zur Abnahme und Bezahlung unter Ausschluss jeglicher Nutzung alleiniges Eigentum der anemos Gesellschaft für Umweltmeteorologie mbH. Die anemos Gesellschaft für Umweltmeteorologie mbH verfügt über eine Berufshaftpflichtversicherung, die auf Verlangen nachgewiesen werden kann. Eine Haftung wird nur im Rahmen des Deckungsschutzes dieser Versicherung übernommen. Eine weitergehende Haftung wird ausdrücklich ausgeschlossen. Ein Gewährleistungsanspruch von Seiten Dritter entfällt. Die anemos Gesellschaft für Umweltmeteorologie mbH ist neutral und unabhängig. Verflechtungen geschäftlicher oder privater Art mit dem Auftraggeber oder anderen Firmen bestehen nicht.

Eine auszugsweise Veröffentlichung ist nicht erlaubt.

Das vorliegende Dokument darf zum Einholen von erforderlichen Genehmigungen, für die Prospektierung, für die Projektfinanzierung sowie im Rahmen einer Due Diligence an Dritte weitergegeben werden. Die Veröffentlichung und Vervielfältigung des Berichtes ist nur mit schriftlicher Erlaubnis der anemos Gesellschaft für Umweltmeteorologie mbH gestattet.

Dieser Bericht umfasst 16 Seiten.

---

<b>Inhaltsverzeichnis.....</b>	<b>Seite</b>
<b>1 Vorbemerkungen .....</b>	<b>5</b>
<b>2 Standort .....</b>	<b>6</b>
<b>3 Berechnungsmethode der 50-jährigen Extremwerte .....</b>	<b>7</b>
<b>4 Ergebnisse.....</b>	<b>8</b>
<b>5 Quellenverzeichnis .....</b>	<b>10</b>
<b>Anhang A Deutschland 3 km Windatlas .....</b>	<b>11</b>
<b>Anhang B Abkürzungsverzeichnis.....</b>	<b>16</b>



## 1 Vorbemerkungen

Die anemos Gesellschaft für Umweltmeteorologie mbH wurde am 16. August 2023 von der Firma F2E Fluid & Energy Engineering GmbH & Co. KG beauftragt, eine Abschätzung der Extremwindverhältnisse am Standort Georgshof durchzuführen. Angaben über die geplanten WEA (siehe Tab. 1) wurden vom Kunden zur Verfügung gestellt.

Das Ergebnis dieses Berichtes ist die 50-Jahreswindgeschwindigkeit (50-Jahresextremwert), die gemäß DIBt §16.2a (Punkt vi) über eine Gumbel-Verteilung mittels Bootstrap-Verfahren berechnet wird. Sie gilt als belastbare Bemessungsgrundlage zur Berechnung der Standsicherheit.

Die Datengrundlage zur Abschätzung der zu erwartenden Extremwindereignisse am betreffenden Standort bilden hier die Daten des anemos Windatlas für Deutschland mit einer räumlichen Auflösung von 3 km und einer zeitlichen Auflösung (Instantan-Werte) von 10 Minuten (D-3km.M2). Der Referenzzeitraum deckt 26 Jahre von 1997 – 2022 ab.

Beim Windatlas für Deutschland 3 km wurde ein hausintern entwickeltes „Remodelling“-Verfahren angewandt. Hierbei erfolgt eine komplexe Korrektur des Windatlas anhand von qualitativ hochwertigen Windmessungen. Das „Remodelling“-Verfahren wurde anschließend anhand weiterer unabhängiger Winddaten überprüft. Die Windgeschwindigkeitszeitreihe wird mittels Remodelling und Höhenkorrektur standortspezifisch für die geplante WEA am Standort Georgshof berechnet.

Die hier angewandte Vorgehensweise beinhaltet die Analyse der Extremwertereignisse am Standort Georgshof, berechnet mit Hilfe des anemos Windatlas für Deutschland. Sie ist als Abschätzung der Extremwindverhältnisse zu verstehen, die auf Modellsimulationen basiert. Der Windatlas wurde allerdings anhand einer Vielzahl von Windmessungen verifiziert. Diese Vorgehensweise unterliegt, nicht zuletzt durch die Methodik der Extremwertbestimmung, einer Unsicherheit. Die Gültigkeit der Ergebnisse bezieht sich auf die zeitliche Auflösung der 10 Minuten Instantan-Werte. Extremböen (Gust) im Sekundenbereich sind nicht vollständig durch das Modell abgedeckt. Dies sollte bei der Interpretation der hier aufgezeigten Ergebnisse unbedingt berücksichtigt werden.

## 2 Standort

Das zu beurteilende Windparkareal am Standort Georgshof in Niedersachsen besteht aus fünf geplanten WEA, welche sich in der Zelle 62x239 des anemos Windatlas für Deutschland befinden. Aufgrund der Nähe der WEA 03 – WEA 04 & WEA Verweyen zur östlich sowie der WEA 01 – WEA 02 & WEA Verweyen zur nördlich gelegenen Nachbarzelle, werden die Windverhältnisse dieser Zellen mit den jeweiligen Standortbedingungen von WEA 03 – WEA 04 & WEA Verweyen bzw. WEA 01 – WEA 02 & WEA Verweyen ebenfalls untersucht, wobei sich eine niedrigere Windgeschwindigkeit für die östlich gelegene Nachbarzelle bzw. eine höhere Windgeschwindigkeit für die nördlich gelegene Nachbarzelle ergibt. Für die Extremwertberechnung wird daher die konservativste Gitterzelle (62x240, siehe Abb. 1) ausgewählt. Die Extremwertberechnung wird mit den Standortbedingungen von WEA 01 durchgeführt, da diese WEA im Gelände mit am höchsten liegt und somit die höchsten Windgeschwindigkeiten aufweist. Zusammenfassend wählen wir einen konservativen Ansatz für die Extremwertberechnung. Informationen über die Konfiguration sind der Tab. 1 zu entnehmen.

Tab. 1: Koordinaten der geplanten Anlagen

WEA	GK PD Bessel		Nabenhöhe	Bestand / geplant
	Rechtswert	Hochwert		
WEA 01	2593479	5946172	111 m	geplant
WEA 02	2593615	5945915		
WEA 03	2594114	5945851		
WEA 04	2594240	5945431		
WEA Verweyen	2593933	5946136		

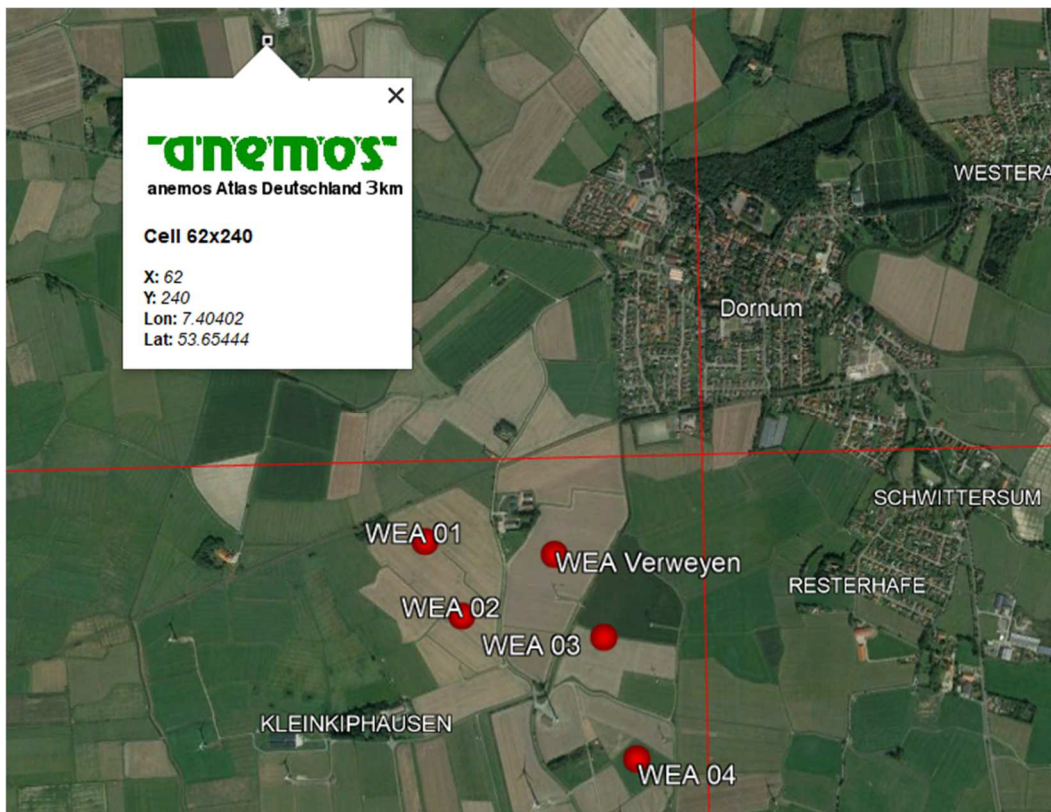


Abb. 1: Lageplan des Standortes und des entsprechenden D-3 km.M2 - Atlas-Knotenpunktes (Google-Earth Pro)

### 3 Berechnungsmethode der 50-jährigen Extremwerte

Das Berechnungsverfahren beinhaltet folgende Schritte:

- Mit 40 Onshore Messungen wurde ein Skalierungsfaktor für extreme Windgeschwindigkeiten berechnet und auf die Windgeschwindigkeitszeitreihen angewendet. Der Skalierungsfaktor wurde durch eine mittlere QQ-Verteilung entwickelt.
- Bei der Extremwertberechnung für die konservativste WEA werden alle geplanten WEA aus Tab. 1 berücksichtigt. Für die konservativste WEA, d. h. die WEA die den höchsten Extremwert aufweist, wird der Extremwert ausgewiesen.
- Die Berechnung der standortspezifischen Windgeschwindigkeitszeitreihe auf der gewünschten Nabenhöhe wird für die WEA 01 (111 m) durchgeführt.
- Es werden insgesamt 40 Extremereignisse der Windgeschwindigkeit gespeichert. Die Auswahl der Extremereignisse ist in Kap. 4 dargestellt.
- Mit einer Gumbel-Verteilung werden der Extremwert und die Standardabweichung für 50 Jahre mithilfe eines Bootstrap-Verfahrens berechnet. Die dabei verwendete Gumbel-Anpassung basiert auf der Methode der kleinsten Quadrate (Regressionsverfahren). Die Ergebnisse haben dabei eine Gültigkeit für die gleiche zeitliche Auflösung wie die Eingangsdaten (10 min. Instantan-Werte).

#### 4 Ergebnisse

Die folgenden Ergebnisse sind ausschließlich für die in diesem Bericht ausgewiesene Windparkkonfiguration des Standortes Georgshof gültig. Der 50-Jahresextremwert der Windgeschwindigkeit ist zu verstehen als wahrscheinliches einmaliges Ereignis innerhalb einer Zeitspanne von 50 Jahren. Die Überschreitungswahrscheinlichkeit beträgt folglich 2 % (2 Ereignisse innerhalb 100 Jahren), wie es die Norm vorgibt (DIBt §2, 2.1: Wert, der statistisch einmal in 50 Jahren erreicht oder überschritten wird. Jährliche Überschreitungswahrscheinlichkeit von 0.02).

Tab. 2: Extremwerte (111 m Höhe) – D-3km.M2-Atlas

Windatlas: D-3km.M2	V <sub>ref</sub> (50 Jahre)	V <sub>ref</sub> (50 Jahre) + 1x StdAbw	V <sub>ref</sub> (50 Jahre) + 2x StdAbw
Georgshof (standortspezifisch für WEA 01)	35.01 m/s	<b>36.49 m/s</b>	37.97 m/s

Der erwartete 50-Jahres Extremwind auf Basis des Windatlas D-3km.M2 am Standort Georgshof beträgt **36.49 m/s** in 111 m Höhe über Grund, unter Berücksichtigung der einfachen Standardabweichung. Dieser Wert gilt als Bemessungsgrundlage zur Berechnung der Standsicherheit.

Tab. 3: Auswahl der Extremereignisse und angepasste Gumbel-Verteilungsparameter

Auswahl der Extremereignisse		Angepasste Gumbel-Verteilungsparameter	
Unabhängigkeits-Kriterium	4 Tage	Alpha	0.4698
Werte Extremereignisse	40	Beta	25.7645
Mittlere Windgeschwindigkeit der Extremereignisse	26.92 m/s	Mittel	26.9931 m/s
Standardabweichung der Extremereignisse	2.40 m/s	Standardabweichung	2.7299 m/s
		Lambda [Ereignisse pro Jahr]	1.5385

Tab. 4: Extremwindgeschwindigkeit in unterschiedlichen Bezugszeiträumen

EWS-Schätzung	Statistische Unsicherheitsabschätzung			
Bezugszeitraum Jahre	Wind [m/s]	VarK [%]	EWS+1xStdAbw [m/s]	EWS+2xStdAbw [m/s]
1	26.68	1.30	27.03	27.38
5	30.11	2.58	30.88	31.66
25	33.53	3.78	34.80	36.07
<b>50</b>	<b>35.01</b>	<b>4.24</b>	<b>36.49</b>	<b>37.97</b>

Tab. 5: Stichprobe mit 40 Werten aus dem Deutschland 3 km Windatlas

Datum [UTC]	Extremwert [m/s]	Datum [UTC]	Extremwert [m/s]
18.01.2007 14:10	34.71	29.10.2017 03:10	26.14
05.12.2013 14:50	31.93	29.11.2015 18:50	26.14
03.12.1999 15:30	31.18	08.01.2005 15:20	26.01
10.01.2015 12:50	30.62	11.01.2007 21:10	25.90
29.01.2000 17:20	30.29	20.01.2005 04:50	25.78
20.03.2004 20:40	29.81	27.11.2011 11:50	25.67
27.10.2002 20:40	29.69	29.01.2022 15:00	25.35
16.02.2022 21:20	29.38	05.01.1998 05:40	25.19
26.02.2002 15:10	29.29	08.06.2003 15:50	25.16
12.02.2005 16:20	27.51	01.12.2021 17:30	25.05
01.03.2008 01:50	27.49	08.01.2016 07:10	24.98
31.03.2015 04:40	27.38	21.12.2003 13:30	24.97
07.03.2002 02:30	27.33	16.10.2009 09:40	24.93
01.11.2006 03:10	26.96	22.02.2020 12:40	24.80
05.02.1999 04:00	26.83	25.02.1997 04:40	24.71
28.01.2002 21:50	26.80	26.12.1998 02:00	24.63
28.10.1998 06:30	26.58	20.02.2002 23:50	24.62
13.09.2017 14:00	26.54	28.10.2013 11:30	24.61
05.01.2012 04:10	26.51	16.12.2005 06:30	24.54
09.02.2020 22:40	26.46	09.11.2007 10:00	24.41

## 5 Quellenverzeichnis

- Christoffer, J. und M. Ulbricht-Eissing, 1989: Die bodennahen Windverhältnisse in der Bundesrepublik Deutschland, Bericht des DWD, Nr. 147
- DIBt, 2015: Richtlinie für Windenergieanlagen, Mitteilungen des DIBt – Deutsches Institut für Bautechnik
- DIN EN 1991-1-4/NA, 2010: Nationaler Anhang – National festgelegte Parameter – Eurocode 1: Einwirkungen auf Tragwerke – Teil 1-4: Allgemeine Einwirkungen - Windlasten
- Farr, T. G., et al., 2007: The Shuttle Radar Topography Mission, Rev. Geophys., 45, RG2004, doi:10.1029/2005RG000183; <http://www2.jpl.nasa.gov/srtm/srtmBibliography.html>
- Kalnay E, Kanamitsu M, Kistler R, Collins W, Deaven D, Gandin L, Iredell M, Saha S, White G, Woollen J, Zhu Y, Chelliah MW, Ebisuzaki W, Higgins J, Janowiak KC, Mo C, Ropelewski A, Leetmaa R, Reynolds, Jenne R (1996) The NCEP/NCAR reanalysis project. Bull. Am. Meteorol. Soc., 77:437–471
- Keil, M., M. Bock, T. Esch, A. Metz, S. Nieland, A. Pfitzner, 2010: CORINE Land Cover Aktualisierung 2006 für Deutschland. Abschlussbericht zu den F+E Vorhaben UBA FKZ 3707 12 200 und FKZ 3708 12 200, Deutsches Zentrum für Luft- und Raumfahrt e.V., Deutsches Fernerkundungsdatenzentrum Oberpfaffenhofen, Januar 2010
- Mengelkamp, H.-T., 2015: Wind-, Ertrags- und Erlösgutachten für Windenergieanlagen, promet – meteorologische Fortbildung, Hrsg. Deutscher Wetterdienst, Jahrg. 39, Nr. 3/4, 193-202
- Mengelkamp, H.-T., 1988: On the energy output estimation of wind turbines, Int. Journal of Energy Research, 12, 113-123
- Mengelkamp, H.-T., 1999: Wind Climate Simulation over Complex Terrain and Wind Turbine Energy Output Estimation, Theor. Appl. Climatol, 63, 129-139
- Mengelkamp, H.-T., H. Kapitza und U. Pflüger, 1997: Statistical-dynamical downscaling of wind climatologies, Journal of Wind Engineering and Industrial Aerodynamics, 67&68, 449-457
- Mengelkamp, H.-T., T. Sperling, 2005: Windindizes werden von Produktionsdaten unabhängig, Erneuerbare Energien, 2, 25-27
- Rienecker, M.M., M.J. Suarez, R. Gelaro, R. Todling, J. Bacmeister, E. Liu, M.G. Bosilovich, S.D. Schubert, L. Takacs, G.-K. Kim, S. Bloom, J. Chen, D. Collins, A. Conaty, A. da Silva, et al., 2011: MERRA: NASA's Modern-Era Retrospective Analysis for Research and Applications. J. Climate, 24, 3624-3648, doi:10.1175/JCLI-D-11-00015.1
- Schneider, M., A. Glücksmann, Anselm Grötzner und H.-T. Mengelkamp (2022): A wind atlas for Germany and the effect of remodeling, Meteorol. Z., 31, 2, 117-130, doi: 10.1127/metz/2022/1102
- Traup, S. und B. Kruse, 1996: Winddaten für Windenergienutzer, Selbstverlag des Deutschen Wetterdienstes
- Troen, I. und E.L. Petersen, 1989: European Wind Atlas. Risø National Laboratory, Roskilde. 656 pp. ISBN 87-550-1482-8
- Weiter, A., M. Schneider, D. Peltret und H.-T. Mengelkamp (2019): Electricity production by wind turbines as a means for the verification of wind simulations. Meteorol. Z. doi: 10.1127/metz/2019/0924

## Anhang A Deutschland 3 km Windatlas

### Eingangsdaten

Der anemos Windatlas für Deutschland 3 km wird mithilfe des meteorologischen Mesoskalen-Modells WRF-ARW<sup>1</sup> erstellt. Er nutzt dabei die weltweit verbreiteten MERRA-2-Reanalysedaten<sup>2</sup> als Eingangs- bzw. Antriebsdaten. Somit können die Vorteile des MERRA-2-Reanalysedatensatzes – Konsistenz, Homogenität, Länge der Zeitreihe, ständige Aktualisierung, Verfügbarkeit über Land und Meer – erhalten bzw. verstärkt werden. Auf der anderen Seite werden mit dem anemos Windatlas für Deutschland 3 km die Nachteile der MERRA-2-Reanalysedaten – relativ geringe räumliche (0.5° Breite, 0.625° Länge) und zeitliche Auflösung (3 h) – überwunden.

Das WRF-Modell erlaubt durch seine sogenannte Multi-Nesting-Fähigkeit (Abb. 2) hochaufgelöste Simulationen und Prognosen der atmosphärischen Zirkulation. Dadurch können detaillierte Bodeninformationen verwendet werden, welche den Einfluss von Vegetation, Rauigkeit und Topographie berücksichtigen. Die atmosphärischen Zustandsvariablen werden alle 10 min auf einem Gitter von 3 x 3 km<sup>2</sup> ausgegeben. Die Simulation umfasst den Zeitraum von 1997 bis heute und wird kontinuierlich erweitert. Die vertikale Struktur der Atmosphäre wird in 25 Höhen-Schichten sehr hoch aufgelöst. Dazwischenliegende Höhen werden durch Interpolation berechnet.



Abb. 2: Verschachtelte Domains der WRF Simulationen

<sup>1</sup> <http://www.wrf-model.org>

<sup>2</sup> Modern-Era Retrospective Analysis for Research and Application, Version 2 (MERRA-2) Reanalysis data zur Verfügung gestellt durch die US National Aeronautics and Space Administration (NASA) Webseite auf <http://www.nasa.gov/>

Die Geländehöhen sind dem SRTM Datensatz (*Shuttle Radar Topography Mission, USGS EROS Data Center*) entnommen und dem Modellgitter entsprechend interpoliert. Die Daten wurden im Jahre 2000 erhoben und stehen in einer räumlichen Auflösung von ca. 90 m zur Verfügung. Die vertikale Auflösung beträgt hier 1 m.

Alle Informationen über die Vegetation und Rauigkeiten innerhalb des Simulationsgebietes liefert der CORINE Datensatz der Europäischen Umweltagentur (European Environment Agency, EEA). Diese Informationen basieren auf den Daten des Landsat-7-Satelliten im Maßstab 1:100.000. Die Daten stehen auf einem Modellgitter in räumlicher Auflösung von 100 m zur Verfügung. Deren letzte Überarbeitung fand im Jahre 2018 statt. Aufgrund der Repräsentativität über die letzten 25 Jahre, sowie aus Konsistenzgründen, wird für die Modellsimulation der CORINE Datensatz von 2006 verwendet.

Die Daten des anemos Windatlas für Deutschland 3 km dürfen nicht als absolute Wahrheit des vorherrschenden Atmosphärenzustands an einem Standort oder als Ersatz für eine langzeitliche Messreihe angesehen werden. Durch Modellsimulationen wird versucht die natürlichen Vorgänge innerhalb der Atmosphäre möglichst repräsentativ nachzubilden. Die simulierten Größen sind daher als erste Schätzung der Windverhältnisse auf dem vorhandenen Modellgitter mit der räumlichen Auflösung von 3 x 3 km<sup>2</sup> zu bewerten und sollten ohne ein entsprechendes „Remodelling“ nicht als Absolutwerte verstanden werden. Die Anwendung der Windatlas-Daten beruht in erster Linie auf der Langzeiteinordnung erhobener Kurzzeit-Windmessungen durch Korrelationsanalysen in einen klimatologisch repräsentativ anzusehenden Zeitraum. Durch das folgende beschriebene „Remodelling“ wird der Einsatzbereich des Windatlas erweitert, da eine Annäherung an die Absolutwerte erfolgt.

**Für die folgenden Anwendungsbereiche ist der Windatlas inkl. Remodelling geeignet:**

- ✓ **Windpotential (Windgeschwindigkeit, Weibull A & k, Leistungsdichte)**
- ✓ **Langzeitbezug mit Windmessungen bzw. Ertragsdaten**
- ✓ **Ertragsberechnungen ohne / mit Verlusten auf 10-min. Basis**
- ✓ **Ertragsindex**
- ✓ **Extremwindberechnungen**
- ✓ **Marktwertanalysen**
- ✓ **Erlösprognosen**
- ✓ **Risiko- / Portfolioanalysen**
- ✓ **SCADA-Daten Analysen**
- ✓ **Rückrechnung nach TR10 (10-min. Reanalysedaten)**



## Optimierung der Modelleinstellungen

Vor der eigentlichen Hauptsimulation wurden die Modelleinstellungen und Parametrisierungen (wie zum Beispiel Grenzschichtschema, Bodenschema, Strahlungsschema, etc.) getestet und für die relevanten atmosphärischen Parameter (Windgeschwindigkeit und Windrichtung) optimiert. Hierfür wurden mehr als 30 verschiedene Modelleinstellungen für ausgesuchte Monate aus Frühling, Sommer, Herbst und Winter über das Jahr verteilt getestet und mit Windmessungen (Messmasten und LiDAR) verifiziert. Durch diese Testphase zeigt sich, wie das bodennahe Windfeld auf unterschiedliche Parametrisierungen und Schemata reagiert (Sensitivitätstests). Die den Beobachtungen am nächsten kommende Einstellung wird im letzten Test über ein Jahr simuliert und anschließend ebenfalls verifiziert. Bei guter Prognosegüte wird anschließend die Hauptsimulation kontinuierlich fortlaufend (> 20 Jahre) gestartet.

## Statistische Verifikation mit Windmessungen als Vorbereitung für das Remodelling

Die wichtigste Aufgabe nach der Durchführung der Hauptsimulation ist die intensive Verifikation anhand zahlreicher Windmessungen. Für die Verifikation des Deutschland 3km Atlas wurden 45 Messungen verwendet. Zum einen erhält man aus der Verifikation die Prognosegüte und Qualität der Hauptsimulation und zum anderen werden systematische Fehler im letzten Schritt, dem *Remodelling*, behoben und die Qualität des Atlas wird verbessert. Verifiziert werden statistische Kenngrößen wie Mittelwert, Bestimmtheitsmaß ( $R^2$ ) bzw. Korrelation ( $R$ ), Bias, RMSE und Extremwerte (QQ-Verteilung). Außerdem werden Vertikalprofile, Tagesgänge, Windrosen, Häufigkeitsverteilungen mit Weibull-Parametern überprüft.

## Remodelling Verfahren

Nach der vollständigen Verifikation der Hauptsimulation mit allen verfügbaren Windmessungen wird der Windatlas im vorletzten Schritt der Prozesskette durch das Remodelling optimiert. Es wird anhand der Abweichungen und deren Abhängigkeiten bei der Verifikation mit 28 Windmessungen ein sektorielles Training durchgeführt. Die verbleibenden Windmessungen werden für die anschließende unabhängige Verifikation des Remodelling Verfahrens benötigt. Durch das Training werden Skalierungsparameter mithilfe einer multiplen linearen Regressionsanalyse entwickelt, welche anschließend auf die Windatlas-Zeitreihen angewendet werden. Es wird nach Abhängigkeiten der Skalierungsparameter von der Subgrid-Topographie gesucht und bei ausreichender Signifikanz verwendet. Infolgedessen können durch die im Training entwickelten Skalierungsparameter alle Gitterzellen mithilfe der Subgrid-Informationen (Orographie, Rauigkeit, etc.) korrigiert werden. Letztendlich verbessert das Remodelling die statistischen Kenngrößen sowie auch die Häufigkeitsverteilung mit Weibull-Parametern und das Vertikalprofil.

## Verifikation nach dem Remodelling

Im Anschluss an das Remodelling werden die Windatlas-Zeitreihen mit 45 internen und zusätzlich 56 externen Windmessungen verifiziert. Die Ergebnisse der internen Verifikation werden in Abb. 3 exemplarisch für die Messhöhe 100 Meter gezeigt. Hierfür wird der Bias der Windgeschwindigkeit an den vier Offshore und 41 Onshore Stationen gebildet und graphisch dargestellt.

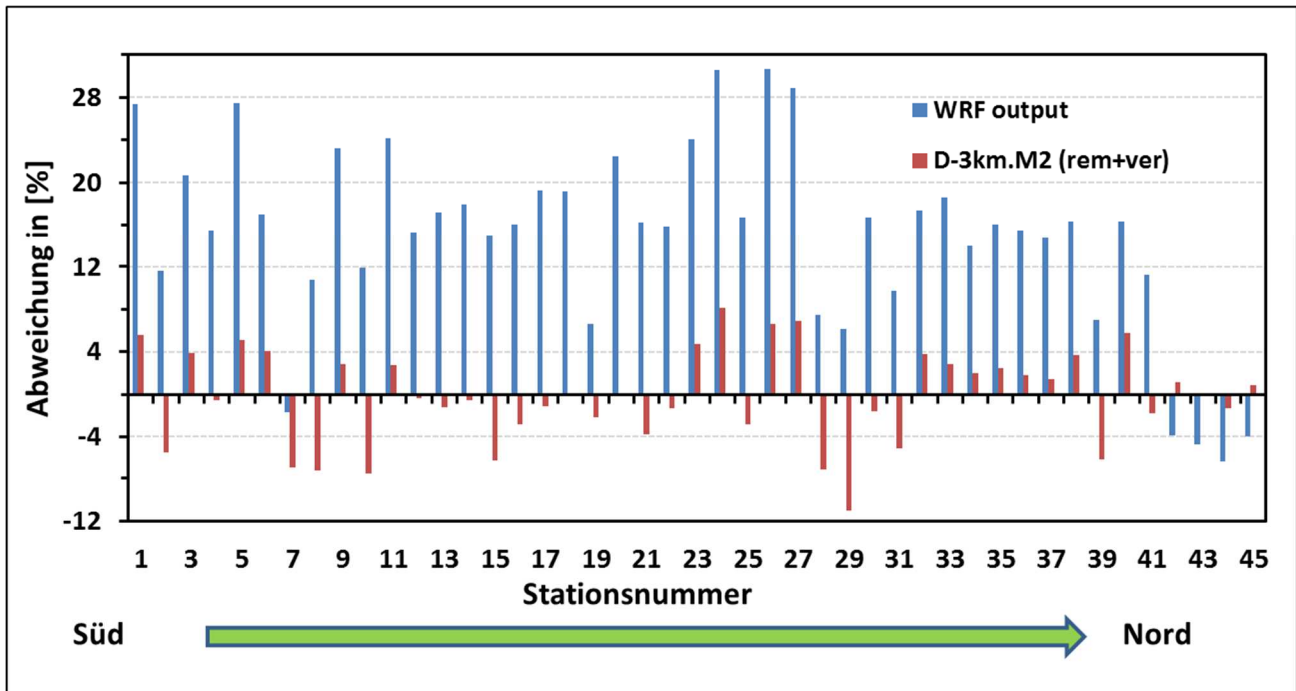


Abb. 3: Bias der mittleren Windgeschwindigkeit zwischen den 45 internen Messungen und WRF Output (blau) bzw. D-3km.M2 (rot). Die Messungen sind von Süd (links) nach Nord (rechts) sortiert. Die Messhöhe beträgt 100 Meter ü. G. und das Messintervall 1 Jahr.

Abb. 3 zeigt die Abweichung in Prozent der Windgeschwindigkeit jeder Messung, einmal für den Windatlas vor dem Remodelling (WRF Output, blau) und für das Endprodukt mit Remodelling (D-3km.M2, rot). Zum einen können der deutliche positive Bias der Onshore Messungen und die leicht negativen Abweichungen der Offshore Stationen durch das Remodelling behoben werden. Zum anderen liegen die meisten Stationen nach dem Remodelling im Bereich von  $\pm 5\%$  (71% der Messungen), was eine signifikante Verbesserung darstellt. Auf Stundenbasis ergibt sich für die mittlere Korrelation (R) ein Wert von 84.2% und der mittlere Bias liegt bei -0.2%. Der RMSE der Abweichung liegt mit 4.4% unter der 5%-Marke.

Außerdem wurde eine externe Verifikation von Dr. Anselm Grötzner von CUBE Engineering GmbH – Part of Ramboll durchgeführt. Die Ergebnisse dieser Verifikation werden in Abb. 4 dargestellt. Bei dieser Verifikation wurden vor allem die für die Windkraftanlagen relevanten Höhen zwischen 80 m und 140 m ü. G. untersucht.

In Abb. 4 wird der Bias der Windgeschwindigkeit und zusätzlich der Bias der Energiedichte für 56 externe Windmessungen dargestellt. Die Abweichungen der Windgeschwindigkeit zwischen Messung und dem D-3km.M2 liegen bei den meisten Stationen (88% der Messungen) im Bereich von  $\pm 7\%$ . Auf Stundenbasis ergibt sich für die mittlere Korrelation (R) ein Wert von 84.8% und der mittlere Bias liegt bei 0.9%. Der RMSE der Abweichung liegt mit 5.3% nur knapp oberhalb der 5%-Marke. Die Abweichungen der Energiedichte sind ebenfalls sehr gering (Bias 0.7% und RMSE 6.8%). Dies ist vor allem für die Berechnung von Erträgen und Marktwerten relevant. Im Zuge des „Remodelling“-Verfahrens werden insbesondere die Weibull-Verteilung und das Vertikalprofil der Windgeschwindigkeit deutlich besser getroffen, sodass der Bias der Energiedichte bei 93% der Messungen im Bereich von  $\pm 10\%$  liegt.

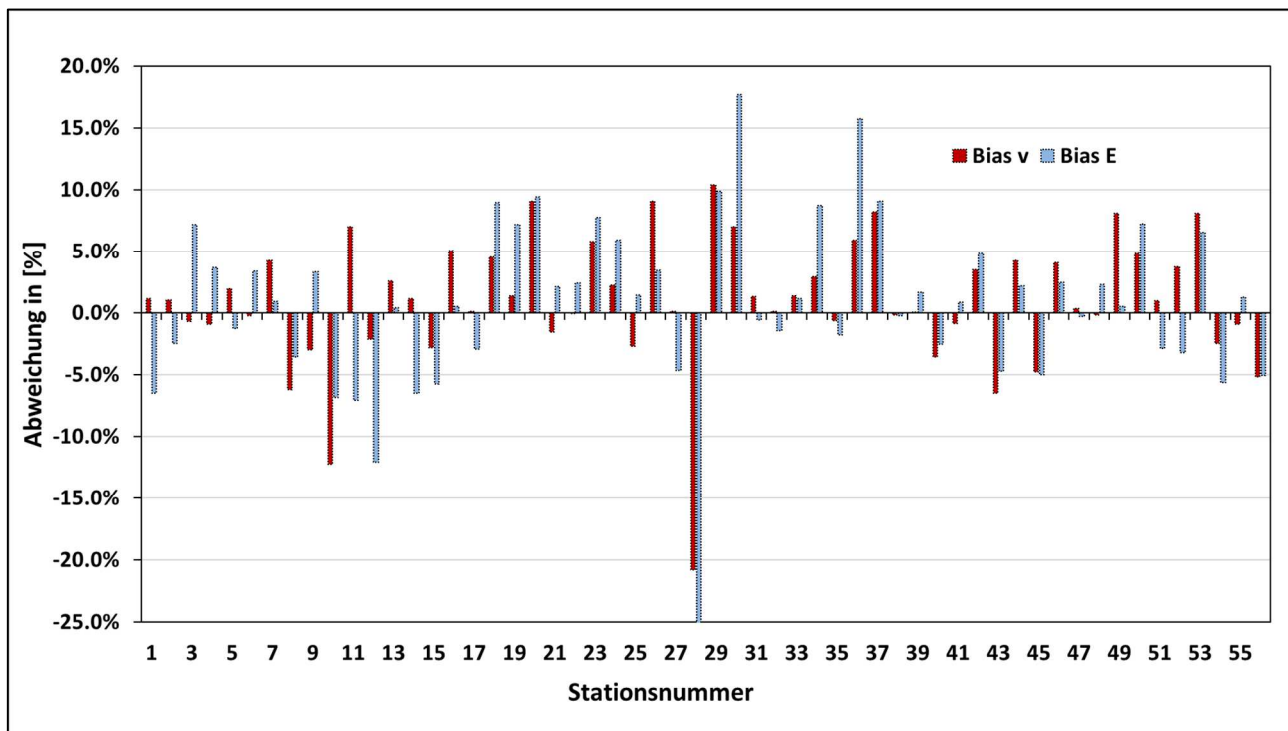


Abb. 4: Bias der mittleren Windgeschwindigkeit (rot) und der mittleren Energiedichte (blau) zwischen den 56 externen Messungen und dem D-3km.M2. Die Messhöhen liegen zwischen 80 m und 140 m ü. G. und das Messintervall beträgt 1 Jahr. Die Verifikation wurde durchgeführt von Dr. Anselm Grötzner von CUBE Engineering GmbH – Part of Ramboll

### Standortsspezifische Zeitreihen der Windgeschwindigkeit

Im Rahmen des Remodelling-Verfahrens wurde eine standortsspezifische Höhenkorrektur mithilfe von CFD Simulationen an verschiedenen, komplexen Messstandorten entwickelt. Mit dem CFD Modell Meteodyn werden die 3 x 3 km<sup>2</sup> Atlaszeitreihen der Teststandorte hochaufgelöst modelliert. Die orographischen Informationen sind dem SRTM-Datensatz (3 arcsec ~ 90 m) entnommen.

Da die Höhenkorrektur ein Teil des Remodelling Prozesses ist, um den Höhenunterschied zwischen Atlaszelle und Messung zu berücksichtigen, stellt die standortsspezifische Höhenkorrektur vor allem in komplexen Regionen eine deutliche Verbesserung der mittleren Windgeschwindigkeit dar. Im flachen Gelände hat die Höhenkorrektur keinen signifikanten Einfluss aufgrund der geringen Höhenunterschiede. Die Höhenkorrekturfunktion wird beim Auslesen von Zeitreihen der Windgeschwindigkeit auf jeden Zeitschritt angewendet.

## Anhang B Abkürzungsverzeichnis

Abkürzung	Referenz
CFD	Computational Fluid Dynamics
D-3km.M2	anemos Windatlas für Deutschland 3km, Basis: MERRA-2 Daten
DIN	Deutsches Institut für Normung
EEG	Erneuerbare Energien Gesetz
EWS	Extreme Wind Speed
ISO	Internationale Organisation für Normung
MERRA-2	Reanalysedatensatz, "The Modern Era Retrospective-analysis for Research and Applications 2 "
QQ-Verteilung	Quantile-Quantile-Verteilung
R / R <sup>2</sup>	Korrelationskoeffizient / Bestimmtheitsmaß
RMSE	Root mean squared error
SRTM	Shuttle Radar Topography Mission
StdAbw	Standardabweichung
UTM	Universale Transversale Mercatorprojektion
VarK	Variationskoeffizient
Vref	Extremwindgeschwindigkeit für den Bezugszeitraum
WEA	Windenergieanlage
WRF	The Weather Research and Forecasting Model

Schmitz+Beilke Ingenieure GmbH \* Cloppenburger Straße 4a \* 26135 Oldenburg

**SCHMITZ + BEILKE INGENIEURE GMBH**  
Cloppenburger Str. 4a · 26135 Oldenburg

Telefon 0441 / 999051-10  
info@baugrund-ol.de  
www.gruppe-ingenieurbau.de

Gerichtsstand Oldenburg  
RG Oldenburg · HRB 201602  
USt-IdNr. DE255308841

Geschäftsführer:  
Dipl.-Ing. Ralf Schmitz  
Florian Geesen, M.Eng.  
Martin Schierholt, M.Eng.

---

**Projekt:** Repowering Windpark Georgshof / Verweyen

**Art:** Geotechnisches Gutachten - 1. Revision

**Auftraggeber:** Vulhop + Becker GmbH & Co. KG, Rastede

**Projektnummer:** 23.1098

**Datum:** 24.10.2023

## Inhaltsverzeichnis

1	Bauvorhaben.....	4
2	Bearbeitungsunterlagen .....	4
3	Baugrund .....	5
3.1	Art und Umfang der Untersuchungen.....	5
3.2	Ergebnisse der Trockenbohrungen und Kleinbohrungen .....	7
3.3	Ergebnisse der Drucksondierungen .....	8
3.4	Vereinfachter Baugrundaufbau .....	9
3.5	Hydrogeologische Angaben .....	13
3.5.1	Angetroffene Grundwasserverhältnisse .....	13
3.5.2	Schwankungsbereich der Grundwasserstände, Bemessungswasserstand .....	14
3.5.3	Betonaggressivität des Grundwassers .....	15
3.6	Ergebnisse der Laboruntersuchungen .....	16
3.6.1	Korngrößenverteilung.....	16
3.6.2	Wassergehalt und Glühverlust .....	16
3.6.3	Laborflügelsondierungen (undrainede Kohäsion) .....	17
3.6.4	Zustandsgrenzen (Konsistenzgrenzen).....	18
3.7	Bautechnische Eigenschaften der angetroffenen Bodenarten .....	18
3.8	Bodenmechanische Kennziffern.....	19
4	Gründung der Windenergieanlagen .....	25
5	Tiefgründung der Windenergieanlagen auf Pfählen.....	25
5.1	Stahlbetonrammpfähle .....	26
5.2	Ortbetonrammpfahl mit Außenrammung (System Vibrex oder Simplex).....	28
5.3	Ortbetonrammpfahl mit Innenrammung (System Franki) .....	30
5.4	Bohrpfahl (DIN EN 1536) .....	32
5.5	Begrenzung der Pfahlwiderstände .....	35
5.6	Hinweise zur Pfahlgründung .....	35
5.7	Standsicherheit der Tiefgründung - Aufnahme von Zugkräften .....	36
6	Aufnahme des Frischbetoneigengewichtes.....	38
7	Seitendruck auf Pfähle und negative Mantelreibung .....	39
8	Hinweis zum Erdbau .....	40
9	Wasserhaltung .....	40
10	Baugrubensicherung .....	41
11	Standsicherheit der Pfahlherstellungsgeräte und der Kräne .....	41
12	Schlussbemerkung.....	41

## Anlagenverzeichnis

- Anl. 1 Lagepläne und Koordinaten der Baugrunderkundungen
- Anl. 2 Bohrprofile der Trockenbohrungen und Kleinbohrungen und Diagramme der Drucksondierungen
- Anl. 3 Schichtenverzeichnisse der Kleinbohrungen und Trockenbohrungen (inkl. Protokolle von Vulhop + Becker)
- Anl. 4 Diagramme der Drucksondierungen
- Anl. 5 Ergebnisse der Siebanalysen
- Anl. 6 Ergebnisse der Laborflügelsondierungen
- Anl. 7 Ergebnisse der Zustandsgrenzen
- Anl. 8 Ergebnisse der Grundwasseranalyse
- Anl. 9 Nachweise der äußeren Pfahltragfähigkeit
- Anl. 10 Nachweise der Standsicherheit (Zug)
- Anl. 11 Exemplarische Berechnung - vereinfachter Geländebruchnachweis

## 1 Bauvorhaben

In der Nähe von Dornum ist im Zuge des Windparks Georgshof und der WEA Verweyen der Rückbau von bestehenden Windenergieanlagen sowie der Neubau weiterer Windenergieanlagen geplant. Bei den neu zu errichtenden Energieeinheiten handelt es sich um den Typ ENERCON E-138 EP3 E3 (mit 111 m Nabenhöhe).

Die Standorte der geplanten Windenergieanlagen sind bauseits als WEA 01, WEA 02, WEA 03, WEA 04 und WEA 01 Verweyen bezeichnet. In diesem Geotechnischen Gutachten werden die Windenergieanlagen als WEA 1, WEA 2, WEA 3, WEA 4 und WEA 5 Verweyen benannt. Die Lage der einzelnen Anlagenstandorte sowie deren Bezeichnung kann den Lageplänen in der Anlage 1 entnommen werden.

Für einen anderen Anlagentyp wurde zunächst die Ausarbeitung vom 15.09.2023 erstellt, die nunmehr durch das vorliegende Gutachten und einen neuen Anlagentyp ENERCON E-138 EP3 E3 (mit 111 m Nabenhöhe) ersetzt wird.

## 2 Bearbeitungsunterlagen

Zur Bearbeitung haben neben allgemeinen Unterlagen wie Normen, Merkblättern und Richtlinien zunächst folgende Unterlagen zur Verfügung gestanden:

- U1 Technische Beschreibung - Fundamente E-115 EP3 E3-HAST-122-FB-C-01; Datum: 21.03.2023; bereitgestellt: Vulhop + Becker GmbH & Co. KG, Rastede
- U2 Technische Spezifikation - Zuwegung und Baustellenflächen, ENERCON Windenergieanlage E-115 EP3 E3, 122 m Hybrid-Stahlurm; Datum: 21.03.2023; bereitgestellt: Vulhop + Becker GmbH & Co. KG, Rastede
- U3 Koordinaten Windenergieanlagen - Windpark Georgshof; Datum: 21.03.2023; bereitgestellt: Vulhop + Becker GmbH & Co. KG, Rastede
- U4 Theodor Verweyen, WEA 01; Datum: 23.06.2023; bereitgestellt: Vulhop + Becker GmbH & Co. KG, Rastede
- U5 Spezifikation Anforderungskatalog für die Durchführung von geotechnischen Untersuchungen und die Erstellung eines Geotechnischen Entwurfsberichts für ENERCON Windenergieanlagen; Datum: 02.08.2017; erstellt: ENERCON
- U6 Übersichtsplan Eigentümer - Standort WEA 01; Maßstab 1 : 1.250; Datum: 21.03.2023; bereitgestellt: Vulhop + Becker GmbH & Co. KG, Rastede
- U7 WEA Verweyen Enercon Transporte von der K210 - 1 WEA Enercon E-115EP3/E4; Maßstab 1 : 2.000; Datum: 21.03.2023; bereitgestellt: Vulhop + Becker GmbH & Co. KG, Rastede
- U8 WEA Mustermann Enercon Transporte von der K210 - 2 WEA Enercon E82/E4; Maßstab 1 : 5.000; Datum: 21.03.2023; bereitgestellt: Vulhop + Becker GmbH & Co. KG, Rastede
- U9 WEA Mustermann Enercon Transporte von der K210 - 4 WEA Enercon E-115/EP3E3; Maßstab 1 : 2.500; Datum: 21.03.2023; bereitgestellt: Vulhop + Becker GmbH & Co. KG, Rastede

Ergänzend wurden am 22.09.2023 nachfolgend aufgeführte Unterlagen übermittelt, die der vorliegenden Ausarbeitung zugrunde liegen.

- U10 Lageplan - WP Georgshof E-138EP3/E3 Erschließung von K210; Maßstab 1 : 1.2000; Datum: 05.06.2023; bereitgestellt: Rastede Projektierung
- U11 Lageplan - WEA Verweyen - E-138EP3/E3 Erschließung von K210; Maßstab 1 : 1.2000; Datum: 05.06.2023; bereitgestellt: Rastede Projektierung



- U12 Lageplan - WEA 01 - E-138EP3/E3 Detailplan - ohne ET A3; Maßstab 1 : 1.250; Datum: 05.06.2023; bereitgestellt: Rasteder Projektierung
- U13 Lageplan - WEA 02 - E-138EP3/E3 Detailplan - ohne ET A3; Maßstab 1 : 1.1000; Datum: 05.06.2023; bereitgestellt: Rasteder Projektierung
- U14 Lageplan - WEA 03 - E-138EP3/E3 Detailplan - ohne ET A3; Maßstab 1 : 1.1000; Datum: 05.06.2023; bereitgestellt: Rasteder Projektierung
- U15 Lageplan - WEA 04 - E-138EP3/E3 Detailplan - ohne ET A3; Maßstab 1 : 1.1000; Datum: 05.06.2023; bereitgestellt: Rasteder Projektierung
- U16 Lageplan - WEA Verweyen - E-138EP3/E3 Detailplan - ohne ET A3; Maßstab 1 : 1.1250; Datum: 05.06.2023; bereitgestellt: Rasteder Projektierung
- U17 Technisches Datenblatt E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01 - Tiefgründung (11 Seiten); Datum: 10.02. 2022; erstellt: ENERCON
- U18 Technische Spezifikation - Zuwegung und Baustellenflächen - E-138 EP3 E3 - 131 m-Hybrid-Stahlurm (32 Seiten); Datum: 23.06. 2021; erstellt: ENERCON

Hinweis: Die Technische Spezifikation (U18) bezieht sich auf einen 131-m-Hybrid-Stahlurm (statt 111 m). Eine andere Spezifikation liegt nicht vor, so dass zunächst die genannte Ausarbeitung berücksichtigt werden soll.

Weitere Unterlagen und Informationen zum geplanten Bauvorhaben stehen uns derzeit nicht zur Verfügung.

### 3 Baugrund

#### 3.1 Art und Umfang der Untersuchungen

Zur Erkundung der Baugrundverhältnisse wurden durch unser Büro Kleinbohrungen (BS) und ergänzend durch die Firma Vulhop + Becker GmbH & Co. KG, Rastede, Trockenbohrungen (B) sowie Drucksondierungen (CPT) ausgeführt. Nähere Angaben zur Tiefe und zum Ausführungsdatum sind in der Tabelle 1 und 2 enthalten. Die Lage der Ansatzpunkte kann den Lageplänen der Anlage 1 entnommen werden.

Tabelle 1 Baugrundaufschlüsse - WEA 1

Standort	Aufschluss			Datum
	Art	Bezeichnung (Anordnung)	Endteufe	
WEA 1 (Anlage 1.1.1)	Trockenbohrung	B WEA 1 Anlage	30,0 m	08.08.2023
	Kleinbohrung	BS WEA 1 Anlage	10,0 m	22.05.2023
		BS WEA 1 Kran 1	6,0 m	17.05.2023
		BS WEA 1 Kran 2	6,0 m	17.05.2023
		BS WEA 1 Kran 3	6,0 m	17.05.2023
		BS WEA 1 Kran 4	6,0 m	17.05.2023
	Drucksondierung	CPT WEA 1 Nord	29,1 m	12.04.2023
		CPT WEA 1 Ost	29,4 m	12.04.2023
		CPT WEA 1 Süd	29,4 m	12.04.2023
		CPT WEA 1 West	29,1 m	12.04.2023
		CPT WEA 1 KSF 1	30,2 m	12.04.2023
CPT WEA 1 KSF 2		28,3 m	12.04.2023	

Tabelle 2 Baugrundaufschlüsse - WEA 2 bis WEA 4 und WEA Verweyen >Fortsetzung<

Aufschluss				Datum
Standort	Art	Bezeichnung (Anordnung)	Endteufe	
WEA 2 (Anlage 1.1.2)	Trockenbohrung	B WEA 2 Anlage	30,0 m	08.08.2023
	Kleinbohrung	BS WEA 2 Anlage	10,0 m	16.05.2023
		BS WEA 2 Kran 1	6,0 m	15.05.2023
		BS WEA 2 Kran 2	6,0 m	15.05.2023
		BS WEA 2 Kran 3	6,0 m	16.05.2023
		BS WEA 2 Kran 4	6,0 m	16.05.2023
	Drucksondierung	CPT WEA 2 Nord	35,1 m	13.04.2023
		CPT WEA 2 Ost	35,1 m	13.04.2023
		CPT WEA 2 Süd	30,1 m	13.04.2023
		CPT WEA 2 West	34,1 m	13.04.2023
		CPT WEA 2 KSF 1	30,2 m	13.04.2023
CPT WEA 2 KSF 2	30,2 m	13.04.2023		
WEA 3 (Anlage 1.1.3)	Trockenbohrung	B WEA 3 Anlage	30,0 m	10.07.2023
	Kleinbohrung	BS WEA 3 Anlage	10,0 m	01.06.2023
		BS WEA 3 Kran 1	6,0 m	09.05.2023
		BS WEA 3 Kran 2	6,0 m	09.05.2023
		BS WEA 3 Kran 3	6,0 m	09.05.2023
		BS WEA 3 Kran 4	6,0 m	09.05.2023
	Drucksondierung	CPT WEA 3 Nord	30,2 m	24.04.2023
		CPT WEA 3 Ost	30,1 m	24.04.2023
		CPT WEA 3 Süd	25,5 m	24.04.2023
		CPT WEA 3 West	30,1 m	24.04.2023
		CPT WEA 3 KSF 1	22,8 m	24.04.2023
CPT WEA 3 KSF 2	30,1 m	24.04.2023		
WEA 4 (Anlage 1.1.4)	Trockenbohrung	B WEA 4 Anlage	30,0 m	06.07.2023
	Kleinbohrung	BS WEA 4 Anlage	10,0 m	10.05.2023
		BS WEA 4 Kran 1	6,0 m	10.05.2023
		BS WEA 4 Kran 2	6,0 m	10.05.2023
		BS WEA 4 Kran 3	6,0 m	10.05.2023
		BS WEA 4 Kran 4	6,0 m	10.05.2023
	Drucksondierung	CPT WEA 4 Nord	29,2 m	27.04.2023
		CPT WEA 4 Ost	28,9 m	27.04.2023
		CPT WEA 4 Süd	29,8 m	27.04.2023
		CPT WEA 4 West	29,4 m	27.04.2023
		CPT WEA 4 KSF 1	28,6 m	27.04.2023
CPT WEA 4 KSF 2	30,1 m	27.04.2023		
WEA 5 (Anlage 1.1.5)	Trockenbohrung	B WEA 5 Verw. Anlage	30,0 m	16.08.2023
	Kleinbohrung	BS WEA 5 Verw. Anlage	10,0 m	05.07.2023
		BS WEA 5 Verw. Kran 1	6,0 m	06.07.2023
		BS WEA 5 Verw. Kran 2	6,0 m	06.07.2023
		BS WEA 5 Verw. Kran 3	6,0 m	06.07.2023
		BS WEA 5 Verw. Kran 4	6,0 m	05.07.2023
	Drucksondierung	CPT WEA 5 Verw. Nord	28,8 m	12.07.2023
		CPT WEA 5 Verw. Ost	29,6 m	12.07.2023
		CPT WEA 5 Verw. Süd	24,8 m	12.07.2023
		CPT WEA 5 Verw. West	28,3 m	12.07.2023
		CPT WEA 5 Verw. KSF 1	24,7 m	13.07.2023
CPT WEA 5 Verw. KSF 2	27,5 m	13.07.2023		

Die Ergebnisse der *direkten* Bohrungen sind in Form von Bohrprofilen nach DIN 4023 in der Anlage 2 dargestellt. Weitere Angaben können den Schichtenverzeichnissen (Anlage 3) entnommen werden.

Aus den Bohrungen aller Anlagenstandorte wurden insgesamt 386 gestörte sowie 14 ungestörte Bodenproben der Probengüte 1 (Stahlstutzen) und 15 teilgestörte Proben der Probengüte 2 (Kunststoffliner) gewonnen und im bodenmechanischen Labor vom Gutachter visuell beurteilt. Die Benennung und Beschreibung der angetroffenen Bodenarten erfolgte anhand der in situ bzw. in unserem Labor vom Gutachter vorgenommenen Bodenansprache. Dabei wurde das bodenmechanische Verhalten der jeweiligen Bodenarten berücksichtigt.

Während der Kleinbohrungen wurde stellenweise ein Kernverlust beim Ziehen des Bohrgestänges verzeichnet. Dieser tritt in der Regel auf, wenn im Erkundungsbereich gröbere Sande und Kiese oder breiige bzw. sehr weiche bindige Böden anstehen, die sich aufgrund ihrer geringen Haftreibung nicht ausreichend innerhalb des Sondiergestänges verspannen.

Zur *indirekten* Erkundung sowie zur Feststellung der Lagerungsdichte der anstehenden Sande wurden zusätzlich 30 Drucksondierungen (6 Drucksondierungen je Anlagenstandort) ausgeführt. Die Sondierdiagramme, in denen die Verläufe von Spitzendruck, lokaler Mantelreibung und Bodenindex aufgetragen sind, wurden in der Anlage 2 und 4 aufgetragen.

### 3.2 Ergebnisse der Trockenbohrungen und Kleinbohrungen

Zur *indirekten* Erkundung des Baugrundes wurde durch die Firma Vulhop + Becker GmbH & Co. KG, Rastede, je Anlagenstandort eine Trockenbohrung niedergebracht. Ergänzend wurden durch unser Büro je Anlagenstandort eine Kleinbohrung im Bereich der Windenergieanlage und jeweils vier weitere Kleinbohrungen im Bereich der vorgesehenen Kranstellfläche ausgeführt. Die Ergebnisse sind in Form von Bohrprofilen und Schichtenverzeichnissen in den Anlagen 2 und 3 aufgeführt. Zusammengefasst muss anhand der Bohrergebnisse bei allen Anlagenstandorten von einem sehr wechselhaften und inhomogenen Baugrundaufbau ausgegangen werden.

---

Nach den Aufschlussergebnissen liegt im Bereich der WEA 1 bis zur Endtiefe der Bohrungen stark vereinfacht eine dreigeteilte Schichtenfolge aus

- **Auffüllungen** (künstlich umgelagerte Kleischichtungen)
- **Weichschichten/Sanden** (Wechselagerungen)
- **Schluffen** (tonige / sandige / humose Schluffe)

vor. Am Anlagenstandort der Windenergieanlage WEA 2 wurde bis zur Endtiefe der Bohrungen ein stark vereinfachter, dreigeteilter Schichtenaufbau aus

- **Auffüllungen** (künstlich umgelagerte Kleischichtungen)
- **Weichschichten/Sanden** (Wechselagerungen)
- **Sanden/Schluffen** (Wechselagerungen / lokal schluffige Sande)

festgestellt. Nach den Erkundungsergebnissen liegt im Bereich der WEA 3 bis zur Endtiefe der Bohrungen stark vereinfacht eine viergeteilte Schichtenfolge aus

- **Auffüllungen** (künstlich umgelagerte Kleischichtungen)
- **Weichschichten/Sanden** (Wechselagerungen)
- **Lauenburger Tone/Geschiebemergel** (Wechselagerungen)
- **Sanden**

vor. Am Anlagenstandort der Windenergieanlage WEA 4 wurde bis zur Endtiefe der Bohrungen ein stark vereinfachter, fünfgeteilter Schichtenaufbau aus

- **Auffüllungen** (künstlich umgelagerte Kleischichtungen)
- **Weichschichten/Sanden** (Wechselagerungen)
- **oberen Sanden** (lokal auch schluffige Sande)
- **Torf**
- **unteren Sanden**

angetroffen. Nach den Aufschlussergebnissen im Bereich der WEA 5 Verweyen handelt es sich bis zur Endtiefe der Bohrungen um eine stark vereinfachte, dreigeteilte Schichtenfolge aus

- **Auffüllungen** (künstlich umgelagerte Kleischichtungen)
- **Weichschichten/Sanden** (Wechselagerungen)
- **Sanden** (lokal Gemisch aus Sanden und Schluffen)

Eine vereinfachte Zusammenfassung der angetroffenen Böden kann dem Kapitel 3.4 entnommen werden. Weitere Angaben sind den Bohrprofilen (Anlage 2) und Schichtenverzeichnissen (Anlage 3) zu entnehmen.

### 3.3 Ergebnisse der Drucksondierungen

Zur *indirekten* Erkundung des Baugrundes wurden durch die Firma Vulhop + Becker GmbH & Co. KG, Rastede, am Standort der jeweiligen Windenergieanlage sechs Drucksondierungen niedergebracht. Davon befinden sich jeweils vier Drucksondierungen im Bereich der Windenergieanlage und jeweils zwei im Bereich der vorgesehenen Kranstellfläche.

Die Sondierkurven für den Spitzendruck, die örtliche Mantelreibung sowie den Bodenindex sind in der Anlage 2 und 4 aufgetragen.

Aus dem Kurvenverlauf für den Spitzenwiderstand ist zu ersehen, dass die unter Kapitel 3.2 beschriebene Zusammensetzung des Baugrundes der jeweiligen Anlagenstandorte weitgehend bestätigt wird.

Am Standort der Windenergieanlage WEA 1 wurden innerhalb der Drucksondierungen CPT WEA 1 KSF 1 und CPT WEA 1 KSF 2 (im Bereich der vorgesehenen Kranstellfläche) unterhalb der direkt erkundeten Schluffe voraussichtlich hoch tragfähige Sande in größeren Tiefen erkundet. Der Bodenindex fällt hier auf etwa 1 % und die Spitzenwiderstände steigen deutlich an.

Grundsätzlich lassen die Bodenindexwerte eine indirekte Beurteilung der Bodenart zu. Kleine Werte von ca. 1 % weisen auf nichtbindige Böden (Sande oder Kiese) hin. Bei größeren Werten ist von bindigen bzw. gemischtkörnigen oder humosen Böden auszugehen.

Anhand der festgestellten Spitzendrücke ist eine Beurteilung der Lagerungsdichte der nichtbindigen Böden möglich. Spitzendrücke von  $q_c < 2,5 \text{ MN/m}^2$  weisen auf eine *sehr lockere* Lagerung und Spitzendrücke von  $q_c < 7,5 \text{ MN/m}^2$  auf eine *lockere* Lagerung hin. Böden mit Spitzendrücken von  $q_c \geq 7,5$  bis  $15 \text{ MN/m}^2$  sind *mitteldicht* gelagert. Bei Spitzendrücken  $q_c \geq 15 \text{ MN/m}^2$  kann von einer *dichten* Lagerung ausgegangen werden. Werte von  $q_c \geq 25 \text{ MN/m}^2$  lassen hingegen auf eine *sehr dichte* Lagerung schließen.

Anhand der Ergebnisse der Drucksondierungen können die Größenordnung der Steifemoduln und der Reibungswinkel der anstehenden Sande in Anlehnung an die frühere DIN 4094 und das Grundbautaschenbuch (Teil 1) zugeordnet werden.

Tabelle 3 Zuordnung - Drucksondierergebnisse, Reibungswinkel und Steifeziffer

Spitzenwiderstand	Reibungswinkel $\varphi'_k$	Steifemodul $E_{s,k}$	Lagerungsdichte
0 bis 2,5 MN/m <sup>2</sup>	< 30°	< 20 MN/m <sup>2</sup>	sehr locker
> 2,5 bis 7,5 MN/m <sup>2</sup>	30,0 bis 32,5°	20 bis 30 MN/m <sup>2</sup>	locker
> 7,5 bis 15,0 MN/m <sup>2</sup>	32,5 bis 35,0°	30 bis 50 MN/m <sup>2</sup>	mitteldicht
> 15,0 bis 25,0 MN/m <sup>2</sup>	35,0 bis 37,5°	50 bis 70 MN/m <sup>2</sup>	dicht
> 25,0 MN/m <sup>2</sup>	37,5 bis 40,0°	70 bis 100 MN/m <sup>2</sup>	sehr dicht

Für organische, schluffige oder für bindige bzw. gemischtkörnige Böden ist die Auswertung nach oben angegebener Zuordnung auf der Grundlage der *indirekten* Erkundungen nicht möglich. Diese Böden zeichnen sich durch erhöhte Bodenindexwerte von > 1 % ab. Erfahrungsgemäß lassen Spitzenwiderstände von  $q_c < 1 \text{ MN/m}^2$  auf eine lediglich *weiche* oder *weich bis steife* Zustandsform bindiger Böden schließen. Werte von  $q_c > 1$  bis  $2 \text{ MN/m}^2$  deuten auf eine *steife* und Werte von  $q_c > 2$  bis  $4 \text{ MN/m}^2$  auf eine überwiegend *halbfeste* Konsistenz hin.

### 3.4 Vereinfachter Baugrundaufbau

Anhand der durchgeführten Baugrunderkundungen können auf Grundlage der ungünstigeren Drucksondier- bzw. Bohrbereiche nachfolgende Baugrundaufbauten für die jeweiligen Anlagenstandorte der Windenergieanlagen sowie teilweise gesondert für die Kranstellflächen angegeben werden (vgl. Tabelle 4 bis 10).

Tabelle 4 Vereinfachter Baugrundaufbau - WEA 1

bis Tiefe unter GOK	Bodenart	Lagerungsdichte / Konsistenz / Zersetzungsgrad	Bemerkungen
Standort WEA 1			
rd. 0,6 m	Auffüllungen	halbfest	künstlich umgelagerte Kleischichtungen
rd. 6,0 m	Weichschichten	weich bis steif / stark bis sehr stark zersetzt	Klei, Mischwatt, Torf
rd. 7,5 m	Sande	locker bis mitteldicht	-
rd. 9,5 m	Weichschichten	weich bis steif / stark bis sehr stark zersetzt	Mischwatt, Klei, Schluffe
rd. 12,0 m	Sande	mitteldicht bis dicht	lokal auch dicht gelagerte Sande
rd. 30,0 m	Schluffe	halbfest	tonige Schluffe, in größeren Tiefen auch steife Konsistenz (sandige, humose Schluffe)
Hinweis: bis in t = 10,0 m bis 30,0 m direkt erkundet			

Tabelle 5 Vereinfachter Baugrundaufbau - WEA 1 >Fortsetzung<

bis Tiefe unter GOK	Bodenart	Lagerungsdichte / Konsistenz / Zersetzungsgrad	Bemerkungen
Kranstandort WEA 1			
rd. 0,6 m	Auffüllungen	halbfest	künstlich umgelagerte Kleischichtungen
rd. 5,5 m	Weichschichten	weich bis steif / stark bis sehr stark zersetzt	Klei, Mischwatt, Torf, Wattsande
rd. 8,0 m	Sande	locker	tw. mitteldicht (CPT WEA 1 KSF 1)
rd. 9,5 m	Weichschichten	weich bis steif / stark bis sehr stark zersetzt	Mischwatt, Klei, Schluffe, Wattsande
rd. 11,5 m	Sande	mitteldicht bis dicht	-
rd. 25,5 m	Schluffe	halbfest	tonige Schluffe, in größeren Tiefen auch steife Konsistenz (sandige, humose Schluffe)
rd. 30,0 m	Sande / Schluffe	dicht bis sehr dicht	Sand-Schluff-Gemische
Hinweis: bis in t = 6,0 m direkt erkundet			

Tabelle 6 Vereinfachter Baugrundaufbau - WEA 2

bis Tiefe unter GOK	Bodenart	Lagerungsdichte / Konsistenz / Zersetzungsgrad	Bemerkungen
Standort WEA 2 und Kranstandort WEA 2 (vereinfacht zusammengefasst)			
rd. 0,6 m	Auffüllungen	steif	künstlich umgelagerte Kleischichtungen
rd. 5,0 m	Weichschichten	weich / stark zersetzt bis sehr stark zersetzt	Mischwatt, Klei, Torf, Schluffe
rd. 8,5 m	Sande	locker bis mitteldicht	lokal auch dicht gelagerte Sande
rd. 12,0 m	Weichschichten	steif / stark zersetzt	Torf, Schluffe, Wattsande, Mischwatt, Ton, Klei
rd. 15,0 m	Sande	locker bis mitteldicht	lokal auch dicht gelagerte Sande
rd. 17,0 m	Weichschichten	steif / stark zersetzt	Torf, Schluffe, Wattsande, Mischwatt, Ton, Klei
rd. 22,0 m	schluffige Sande	locker bis mitteldicht	lokal auch dicht gelagerte Sande
rd. 26,0 m	schluffige Sande	locker bis mitteldicht	-
rd. 30,0 m	Schluffe	weich bis steif	-
rd. 35,0 m	Sande / Schluffe	locker bis mitteldicht / steif	lokal auch dicht gelagerte Sande
Hinweis: bis in t = 6,0 bzw. 10,0 m bis 30,0 m direkt erkundet			

Tabelle 7 Vereinfachter Baugrundaufbau - WEA 3

bis Tiefe unter GOK	Bodenart	Lagerungsdichte / Konsistenz / Zersetzungsgrad	Bemerkungen
Standort WEA 3 und Kranstandort WEA 3 (vereinfacht zusammengefasst)			
rd. 0,6 m	Auffüllungen	halbfest	künstlich umgelagerte Kleischichtungen
rd. 4,0 m	Weichschichten	weich / stark zersetzt	Mischwatt, Torf, Klei
rd. 6,0 m	Sande	locker bis mitteldicht	-
rd. 17,0 m	Lauenburger Ton / Geschiebemergel	steif	Wechsellagerungen aus Lauenburger Ton und Geschiebemergel, bereichsweise Sande bis in t = 7,5 m
rd. 21,0 m		halbfest	Wechsellagerungen aus Lauenburger Ton und Geschiebemergel, bereichsweise höher beginnende Sande
rd. 27,0 m	Sande	dicht bis sehr dicht	-
rd. 30,0 m		dicht bis sehr dicht	bereichsweise nur dicht
Hinweis: bis in t = 6,0 bzw. 10,0 m bis 30,0 m direkt erkundet			

Tabelle 8 Vereinfachter Baugrundaufbau - WEA 4

bis Tiefe unter GOK	Bodenart	Lagerungsdichte / Konsistenz / Zersetungsgrad	Bemerkungen
Standort WEA 4			
rd. 0,2 m	Auffüllungen	halbfest	künstlich umgelagerte Kleischichtungen
rd. 2,5 m	Weichschichten	steif / stark zersetzt	Klei, Torf, Mischwatt,
rd. 4,5 m	Sande	locker	schluffig
rd. 6,0 m	Sande	locker bis mitteldicht	-
rd. 8,0 m	Weichschichten	steif / stark zersetzt	Schluffe, Klei, Torf, Mischwatt
rd. 15,0 m	oberen Sande	mitteldicht bis sehr dicht	-
rd. 19,5 m		locker bis mitteldicht	schluffige obere Sande
rd. 26,0 m		dicht bis sehr dicht	tw. inkl. Übergangsbereich zum Torf
rd. 28,5 m	Torf	sehr stark zersetzt	tw. Sande
rd. 30,0 m	unteren Sande	sehr dicht	-
Hinweis: bis in t = 10,0 m bis 30,0 m direkt erkundet			
Kranstandort WEA 4			
rd. 0,6 m	Auffüllungen	halbfest	künstlich umgelagerte Kleischichtungen
rd. 3,5 m	Weichschichten	steif / stark zersetzt	Klei, Torf, Mischwatt,
rd. 7,5 m	Sande	locker	-
rd. 9,5 m	Weichschichten	steif / stark zersetzt	Schluffe, Klei, Torf, Mischwatt,
rd. 14,0 m	oberen Sande	mitteldicht bis sehr dicht	-
rd. 15,5 m		locker	schluffige obere Sande
rd. 18,0 m		dicht bis sehr dicht	-
rd. 20,0 m		locker bis mitteldicht	-
rd. 28,0 m	Torf (Sand)	sehr stark zersetzt	Torf-Sand-Gemisch (Grundlage B WEA 4 Anlage); ggf. Schluff-Ton-Gemisch; vorsorglich ungünstig angesetzt, da keine tiefere Bohrung vorliegt
rd. 30,0 m	unteren Sande	sehr dicht	-
Hinweis: bis in t = 6,0 m direkt erkundet			

Tabelle 9 Vereinfachter Baugrundaufbau - WEA 5 Verweyen

bis Tiefe unter GOK	Bodenart	Lagerungsdichte / Konsistenz / Zersetungsgrad	Bemerkungen
Standort WEA 5 Verweyen			
rd. 2,1 m	Auffüllungen	steif	künstlich umgelagerte Kleischichtungen
rd. 5,0 m	Weichschichten	weich / mäßig zersetzt bis stark zersetzt	Torf, Schluffe, Klei, Mischwatt
rd. 6,5 m	Sande	locker bis mitteldicht	-
rd. 8,0 m	Weichschichten	steif / mäßig zersetzt bis stark zersetzt	Schluffe, Torf, Schluffe, Klei, Mischwatt
rd. 8,5 m	Sande	mitteldicht	-
rd. 14,0 m	Schluffschichten	steif bis halbfest	<i>Bodenindex nur 2 %</i>
rd. 17,5 m	Sande	mitteldicht bis dicht	-
rd. 27,0 m		dicht bis sehr dicht	-
rd. 30,0 m		mitteldicht bis dicht	-
Hinweis: bis in t = 10,0 m bis 30,0 m direkt erkundet			



Tabelle 10 Vereinfachter Baugrundaufbau - WEA 1 Verweyen >Fortsetzung<

bis Tiefe unter GOK	Bodenart	Lagerungsdichte / Konsistenz / Zersetzungsgrad	Bemerkungen
Kranstandort WEA 5 Verweyen			
rd. 0,8 m	Auffüllungen	steif	künstlich umgelagerte Kleischichtungen
rd. 4,5 m	Weichschichten	weich / mäßig zersetzt bis stark zersetzt	Torf, Schluffe, Klei, Mischwatt
rd. 7,5 m	Sande	locker bis mitteldicht	-
rd. 8,5 m	Weichschichten	steif / mäßig zersetzt bis stark zersetzt	Schluffe, Torf, Schluffe, Klei, Mischwatt
rd. 9,5 m	Sande	mitteldicht	-
rd. 19,0 m	Schluffschichten	steif bis halbfest	<i>Bodenindex nur 2 %, bereichsweise mitteldicht gelagerte Sande</i>
rd. 25,5 m	Sande	mitteldicht bis dicht	tw. sehr dicht
rd. 27,5 m		sehr dicht	-
Hinweis: bis in t = 6,0 m direkt erkundet			

In den oben aufgeführten Tabellen wurden die Angaben für die WEA-Standort und den Kranstandort bei eher geringen Abweichungen zusammengefasst und sehr großen Abweichungen getrennt betrachtet.

### 3.5 Hydrogeologische Angaben

#### 3.5.1 Angetroffene Grundwasserverhältnisse

Während der Bohrarbeiten im April bis August 2023 wurden im Bereich der Anlagenstandorte der geplanten Windenergieanlagen Wasserstände von rd. 0,1 bis 2,3 m unter Ansatzpunkt gemessen (vgl. Tabellen 11 und 12).

Tabelle 11 Während der Bohrarbeiten festgestellte Wasserstände

Standort	Aufschluss	Ansatzhöhe	Wasserstand		Datum
			u. Ansatzpunkt	bez. auf NHN	
WEA 1	B WEA 1 Anlage	NHN + 0,90 m	2,00 m	NHN - 1,10 m	08.08.2023
	BS WEA 1 Anlage	NHN + 0,92 m	1,60 m	NHN - 0,68 m	22.05.2023
	BS WEA 1 Kran 1	NHN + 0,88 m	0,80 m	NHN + 0,08 m	17.05.2023
	BS WEA 1 Kran 2	NHN + 0,79 m	1,10 m	NHN - 0,31 m	17.05.2023
	BS WEA 1 Kran 3	NHN + 0,74 m	0,40 m	NHN + 0,34 m	17.05.2023
	BS WEA 1 Kran 4	NHN + 0,82 m	1,20 m	NHN - 0,38 m	17.05.2023
WEA 2	B WEA 2 Anlage	NHN + 0,81 m	2,20 m	NHN - 1,39 m	08.08.2023
	BS WEA 2 Anlage	NHN + 0,85 m	0,55 m	NHN + 0,30 m	16.05.2023
	BS WEA 2 Kran 1	NHN + 0,84 m	1,40 m	NHN - 0,56 m	15.05.2023
	BS WEA 2 Kran 2	NHN + 0,85 m	1,20 m	NHN - 0,35 m	15.05.2023
	BS WEA 2 Kran 3	NHN + 0,88 m	0,85 m	NHN + 0,03 m	16.05.2023
	BS WEA 2 Kran 4	NHN + 0,73 m	0,55 m	NHN + 0,18 m	16.05.2023

Tabelle 12 Während der Bohrarbeiten festgestellte Wasserstände >Fortsetzung<

Standort	Aufschluss	Ansatzhöhe	Wasserstand		Datum
			u. Ansatzpunkt	bez. auf NHN	
WEA 3	B WEA 3 Anlage	NHN + 0,75 m	1,50 m	NHN - 0,75 m	10.07.2023
	BS WEA 3 Anlage	NHN + 0,69 m	0,80 m	NHN - 0,11 m	01.06.2023
	BS WEA 3 Kran 1	NHN + 0,75 m	1,50 m	NHN - 0,75 m	09.05.2023
	BS WEA 3 Kran 2	NHN + 0,78 m	1,10 m	NHN - 0,32 m	09.05.2023
	BS WEA 3 Kran 3	NHN + 0,86 m	nicht messbar		09.05.2023
	BS WEA 3 Kran 4	NHN + 0,84 m	0,95 m	NHN - 0,11 m	09.05.2023
WEA 4	B WEA 4 Anlage	NHN + 0,73 m	2,20 m	NHN - 1,47 m	06.07.2023
	BS WEA 4 Anlage	NHN + 0,76 m	0,80 m	NHN - 0,04 m	10.05.2023
	BS WEA 4 Kran 1	NHN + 0,53 m	0,10 m	NHN + 0,43 m	10.05.2023
	BS WEA 4 Kran 2	NHN + 0,73 m	0,70 m	NHN + 0,03 m	10.05.2023
	BS WEA 4 Kran 3	NHN + 0,66 m	0,80 m	NHN - 0,14 m	10.05.2023
	BS WEA 4 Kran 4	NHN + 0,74 m	0,70 m	NHN + 0,04 m	10.05.2023
WEA 5 Verweyen	B WEA 5 Verw. Anlage	NHN + 0,61 m	2,30 m	NHN - 1,69 m	16.08.2023
	BS WEA 5 Verw. Anlage	NHN + 0,60 m	1,70 m	NHN - 1,10 m	05.07.2023
	BS WEA 5 Verw. Kran 1	NHN + 0,61 m	1,60 m	NHN - 0,99 m	06.07.2023
	BS WEA 5 Verw. Kran 2	NHN + 0,60 m	1,80 m	NHN - 1,20 m	06.07.2023
	BS WEA 5 Verw. Kran 3	NHN + 0,88 m	1,95 m	NHN - 1,07 m	06.07.2023
	BS WEA 5 Verw. Kran 4	NHN + 0,72 m	1,50 m	NHN - 0,78 m	05.07.2023

### 3.5.2 Schwankungsbereich der Grundwasserstände, Bemessungswasserstand

Nach den hydrogeologischen Übersichtskarten des Niedersächsischen Landesamtes für Bergbau, Energie und Geologie (LBEG) ist der mittlere Grundwasserstand im Bereich des Bauvorhabens auf einer Höhenkote von rd. NHN ± 0,0 m bis NHN + 1,0 m zu erwarten. Bei einer gemittelten Geländehöhe im Bereich der Baugrunderkundungen bzw. im Bereich des umgebenden Geländeniveaus von ungefähr NHN + 0,8 m entspricht dies einem Grundwasserflurabstand von rd. 0,0 m bis 0,8 m.

Bei diesen Werten ist zu berücksichtigen, dass es sich in den Bereichen der tonigen Schluff und den Tonschichtungen (vgl. WEA 1 und WEA 5) und den Wechsellagerungen aus Lauenburger Ton und Geschiebemergel (vgl. WEA 3) nicht um den möglichen, oberflächennahen Stauwasserhorizont, sondern vielmehr um die Grundwasserdruckhöhe des Grundwasserleiters unterhalb der wassersperrend wirkenden Schichten aus tonigen Schluffen und Ton, Lauenburger Ton und Geschiebemergel handeln dürfte. Sollten die tonigen Schluffe und Tone sowie die Wechsellagerungen aus Lauenburger Ton und Geschiebemergel jedoch nur lokal vorhanden sein und keine durchgängigen Horizonte ausbilden, muss in Teilbereichen mit einem sogenannten „schwebendem Grundwasserstockwerk“ gerechnet werden. Das Grundprinzip von „schwebendem Grundwasser“ wird in der nachfolgenden Darstellung nochmal verdeutlicht:

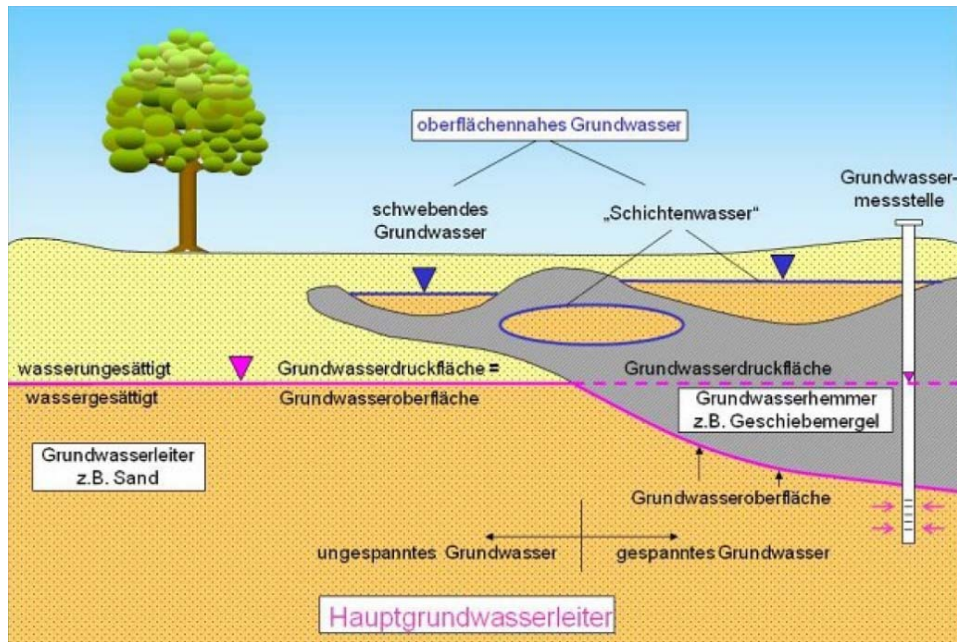


Abb. 1: Hydrogeologische Begriffe (Quelle: Bundesministerium für Umwelt, Naturschutz und Reaktorsicherheit)

In und nach niederschlagsreichen Perioden muss mit einem Anstieg der Wasserstände gerechnet werden. Das Maß dieses Anstiegs ist im Wesentlichen von den lokalen hydrogeologischen und hydrologischen Randbedingungen abhängig und lässt sich anhand der stichprobenartigen Wasserstandmessungen in den Bohrlöchern ohnehin nicht abschließend beurteilen. Gleichwohl ist davon auszugehen, dass sich das Wasser in niederschlagsreichen Zeiten zumindest vorübergehend innerhalb und auf den praktisch wasserundurchlässigen bindigen bzw. gemischtkörnigen und humosen Bodenschichtungen aufstaut.

Auf Basis der bisher vorliegenden Erkenntnisse aus den Baugrunderkundungen und den im Übrigen vorliegenden Messwerten des LBEG, empfehlen wir im Bereich aller Anlagenstandorte der geplanten Windenergieanlagen einen vorläufigen Bemessungswasserstand (temporäres Stauwasser) bei etwa NHN + 0,8 m bzw. bei der jeweiligen Geländeoberkante anzusetzen. Die Windenergieanlagen sind somit für den vollen Auftrieb zu bemessen.

Für Bauzustände sind gegebenenfalls auch geringere Bemessungswasserstände denkbar, sofern diese über eine Wasserhaltung (redundantes System) sichergestellt werden können und deren Auswirkungen auf das Umfeld vertretbar sind bzw. hingenommen werden können.

Hinsichtlich der erforderlichen Erd- und Gründungsarbeiten - insbesondere bei tief reichenden Baugruben - wird darauf hingewiesen, dass das Grundwasser unterhalb der bindigen bzw. gemischtkörnigen und humosen Böden gespannt anstehen kann.

### 3.5.3 Betonaggressivität des Grundwassers

Eine Bestimmung des Betonangriffsgrades des Grundwassers nach DIN 4030 (vgl. Anlage 8) durch ein chemisches Labor ergab für alle Anlagenstandorte (WEA 1, WEA 2, WEA 3, WEA 4 und WEA 5 Verweyen), dass das Wasser als schwach betonangreifend eingestuft werden kann. Dies entspricht der Expositionsklasse XA1.

### 3.6 Ergebnisse der Laboruntersuchungen

Aus den Bohrungen wurden insgesamt 393 gestörte Bodenproben gewonnen und im bodenmechanischen Labor vom Gutachter visuell begutachtet. Anhand der Bodenansprache wurde die bautechnische Klassifizierung im bodenmechanischen Labor überprüft und bei der Erstellung der Bohrprofile berücksichtigt.

#### 3.6.1 Korngrößenverteilung

An einzelnen Bodenproben wurde die Korngrößenverteilung mit Hilfe von Nasssiebungen bestimmt (vgl. Anlage 5). Die Ergebnisse der ermittelten Korngrößenverteilungen sind in Tabelle 13 enthalten.

Tabelle 13 Ergebnisse der Siebanalysen

Ansatzpunkt / Probe	Tiefe u. GOK	Bodenart	Feinkornanteil	Boden- gruppe	Durchlässigkeit (n. Hazen oder Kaubisch)
B WEA 5 Verw. Anlage / K 3	16,00 bis 17,00 m	Sand	10,0 %	SU	$4,8 \times 10^{-5}$ m/s
B WEA 2 Anlage / K 3	27,00 bis 28,00 m	Sand + Schluff	48,4 %	SU* / UL	$5,9 \times 10^{-9}$ m/s
B WEA 3 Anlage / B 5	5,00 bis 6,00 m	schluffiger Sande	12,4 %	SU	$1,0 \times 10^{-5}$ m/s
B WEA 3 Anlage / B 20	23,00 bis 24,00 m	Sand	11,2 %	SU	$1,4 \times 10^{-5}$ m/s
B WEA 4 Anlage / B 23	23,00 bis 24,00 m	schluffiger Sand	35,5 %	SU*	$6,0 \times 10^{-8}$ m/s

#### 3.6.2 Wassergehalt und Glühverlust

An ausgewählten Proben wurden zudem der Wassergehalt und der Glühverlust bestimmt (vgl. Tabellen 14 und 15). Die ermittelten Wassergehalte und Glühverluste sind in der nachfolgenden Tabelle zusammengestellt.

Tabelle 14 Ergebnisse der Wassergehalt- und Glühverlustanalysen

Ansatzpunkt / Probe	Tiefe u. GOK	Bodenart	zugeordnete Konsistenz	Wasser- gehalt [%]	Glüh- verlust [%]
BS WEA 1 Anlage / GP 12	7,65 bis 8,25 m	Schluff	weich	30,9	-
BS WEA 1 Kran 2 / GP 2	0,50 bis 1,60 m	Klei	weich bis steif	30,6	-
BS WEA 1 Kran 3 / GP 4	2,00 bis 2,60 m	Klei	weich	78,4	-
BS WEA 1 Kran 3 / GP 7	4,00 bis 5,10 m	Klei	weich	56,5	-
B WEA 1 Anlage / B 28	29,00 bis 30,00 m	humoser Schluff	steif	42,1	12,9
B WEA 1 Anlage / K 1	4,00 bis 5,00 m	Mischwatt	weich bis steif	38,5	-
BS WEA 2 Anlage / GP 14	9,50 bis 10,00 m	Ton	steif bis halbfest	47,9	-
BS WEA 2 Kran 2 / GP 8	4,25 bis 4,70 m	Torf	-	244,0	48,2
BS WEA 2 Kran 4 / GP 5	2,75 bis 3,65 m	Mischwatt	weich bis steif	41,4	-
B WEA 2 Anlage / K 3	27,00 bis 28,00 m	Sand + Schluff	-	25,6	-
BS WEA 3 Kran 1 / GP 5	2,90 bis 3,50 m	Torf	-	287,2	47,6
BS WEA 3 Kran 2 / GP 4	1,60 bis 2,30 m	Mischwatt	weich bis steif	37,0	-

Tabelle 15 Ergebnisse der Wassergehalt- und Glühverlustanalysen >Fortsetzung<

Ansatzpunkt / Probe	Tiefe u. GOK	Bodenart	zugeordnete Konsistenz	Wassergehalt [%]	Glühverlust [%]
B WEA 3 Anlage / B 5	5,00 bis 6,00 m	schluffiger Sand	-	27,1	-
B WEA 3 Anlage / B 8	8,00 bis 9,00 m	Geschiebemergel	steif	17,1	-
B WEA 3 Anlage / B 17	19,30 bis 20,80 m	Geschiebemergel	halbfest	14,8	-
B WEA 3 Anlage / B 20	23,00 bis 24,00 m	Sand	-	17,2	-
BS WEA 3 Kran 2 / GP 6	2,80 bis 3,20 m	Torf	-	298,7	50,8
BS WEA 4 Kran 1 / GP 1	0,00 bis 0,20 m	Auffüllung (Klei)	weich bis steif	68,9	-
BS WEA 4 Kran 1 / GP 4	2,00 bis 2,80 m	Torf	-	401,2	54,4
BS WEA 4 Kran 4 / GP 5	2,30 bis 3,05 m	Torf	-	107,8	23,6
B WEA 4 Anlage / B 23	23,00 bis 24,00 m	schluffiger Sand	-	22,0	-
B WEA 4 Anlage / RK 3	27,00 bis 27,50 m	Torf	-	197,9	68,6
B WEA 4 Anlage / RK 3	27,00 bis 27,50 m	Torf	-	175,4	-
B WEA 4 Anlage / B 27/28	28,00 bis 29,00 m	Torf	-	101,4	39,2
BS WEA 5 V Kran 1 / GP 4	2,00 bis 3,00 m	Mischwatt	weich	40,6	-
BS WEA 5 V Kran 1 / GP 6	3,70 bis 4,15 m	Torf	-	418,9	75,6
BS WEA 5 V Kran 3 / GP 3	0,80 bis 1,90 m	Klei	steif bis halbfest	38,0	-
B WEA 5 V Anlage / K 2	11,00 bis 12,00 m	toniger Schluff	steif	22,4	-
B WEA 5 V Anlage / K 3	16,00 bis 17,00 m	Sand	-	15,6	-
B WEA 5 V Anlage / B 11	12,00 bis 12,75 m	humoser Schluff	steif	20,0	6,7
B WEA 5 V Anlage / B 25	28,00 bis 28,80 m	humoser Sand	-	59,9	27,7

Die Probe B WEA 4 Anlage RK 3 wurde einer Wiederholungsprüfung unterzogen. Hintergrund: Der zunächst festgestellte Wassergehalt schien aufgrund der Tiefenlage und der damit verbundenen, geologischen Auflast relativ hoch zu sein. Das Ergebnis der Wiederholungsuntersuchung bestätigt allerdings in der Größenordnung die vorangegangene Auswertung.

### 3.6.3 Laborflügelsondierungen (undrÄnierte Kohäsion)

An fünf exemplarischen Bodenproben wurden die undrÄnierten Scherparameter mittels Laborflügelsondierung bestimmt (vgl. Tabelle 16). Die Ergebnisse der Auswertungen können der Anlage 6 entnommen werden.

Tabelle 16 Bestimmung der Scherversuche (Laborflügelsondierung)

Ansatzpunkt	Tiefe u. GOK [m]	Benennung nach EAK	Wassergehalt	undrain. Kohäsion
			w in %	c <sub>u</sub> [kN/m <sup>2</sup> ]
B WEA 1 Anlage / UP 2	19,75 bis 20,00 m	toniger Schluff	16,0	338,36 (1,23)
B WEA 2 Anlage / UP 1	3,75 bis 4,00 m	Mischwatt	59,4	4,90 (1,01)
B WEA 2 Anlage / UP 2	9,75 bis 10,00 m	toniger Schluff	37,3	37,44 (0,97)
B WEA 3 Anlage / UP 3	17,75 bis 18,00 m	Geschiebemergel	12,9	510,76 (1,21)
B WEA 5 V Anlage / UP 2	9,75 bis 10,00 m	toniger Schluff	25,0	56,98 (1,09)
Klammerwert: Korrekturbeiwert				

### 3.6.4 Zustandsgrenzen (Konsistenzgrenzen)

An fünf exemplarischen Bodenproben wurden die Konsistenzgrenzen sowie die Fließgrenzen bestimmt (vgl. Anlage 7). Die Ergebnisse wurden in der Tabelle 17 zusammengefasst.

Tabelle 17 Bestimmung der Konsistenzgrenzen

Ansatzpunkt / Probe	Tiefe u. GOK [m]	Benennung nach EAK	Wassergehalt			Plastizitätszahl I <sub>p</sub> in %	Konsistenzzahl I <sub>c</sub> in 1
			w <sub>n</sub> in %	w <sub>i</sub> in %	w <sub>p</sub> in %		
B WEA 1 Anlage / UP 2	19,75 bis 20,00 m	toniger Schluff	16,0	27,2	15,1	12,1	0,93
B WEA 2 Anlage / UP 1	3,75 bis 4,00 m	Mischwatt	59,4	42,1	19,5	22,6	- 0,76
B WEA 2 Anlage / UP 2	9,75 bis 10,00 m	toniger Schluff	37,3	45,9	20,0	25,9	0,33
B WEA 3 Anlage / UP 3	17,75 bis 18,00 m	Geschiebemergel	12,9	28,4	14,3	14,1	1,10
B WEA 5 V Anlage / UP 2	9,75 bis 10,00 m	Mischwatt	25,0	35,7	17,2	18,5	0,58

Bei der Bestimmung der Zustandsgrenzen ergaben sich gemäß Handansprache abweichende Konsistenzen an den tonigen Schluff- und Mischwattproben. Teilweise (z.B. Probe B WEA 2 Anlage UP 1) ergeben sich unrealistisch große Abweichungen. Erfahrungsgemäß ist der Unterschied auf erhöhte organische Bestandteile und die Bodenstruktur der vorliegenden Bodenarten zurückzuführen, die einen starken Einfluss auf die Plastizität haben. Die endgültige Zuordnung der Konsistenzen erfolgte daher nach einer erneuten Begutachtung der Bodenprobe im Labor.

### 3.7 Bautechnische Eigenschaften der angetroffenen Bodenarten

Zur bautechnischen Klassifizierung und zur Beurteilung der angetroffenen Bodenarten hinsichtlich der erforderlichen Erdarbeiten sind in den Tabellen 18 und 19 die Bodengruppen und Bodenklassen angegeben.

Tabelle 18 Bodengruppen und Bodenklassen

Bodenart	Bodengruppe nach DIN 18196	Bodenklasse nach DIN 18300:2012
Auffüllungen (Klei)	A / [TA] / [UL]	4 <sup>1) 2) 3)</sup>
Weichschichten (Klei)	OT / TA / UL	4 <sup>1) 2) 3)</sup>
Weichschichten (Mischwatt)	TA / UL / UM	4 <sup>1) 2) 3)</sup>
Weichschichten (Wattsande)	SU / SU*	3, 4 <sup>1)</sup>
Weichschichten (Torf)	HN / HZ	2
Weichschichten (Schluffe)	OU / TA / UA / UL	4 <sup>1) 2) 3)</sup>
Schluff-Ton-Gemisch	UA / TA / UM / TM	4 <sup>1) 2) 3)</sup>
Sande (Wechselagerungen)	SE / SU / SU* / OH	3, 4 <sup>1)</sup>
Schluffe	UA / UL / OU	4 <sup>1) 2) 3)</sup>
Sande	SE / SU / SU* / OH	3, 4

Tabelle 19 Bodengruppen und Bodenklassen >Fortsetzung<

Bodenart	Bodengruppe nach DIN 18196	Bodenklasse nach DIN 18300:2012
Lauenburger Ton	TA	4 <sup>1) 2) 3)</sup>
Geschiebemergel	SU*	4 <sup>1) 2) 3)</sup>
Torf	HN / HZ	2

- 1) bei Wasserzutritt und dynamischer Beanspruchung auch Bodenklasse 2
- 2) bei den Bohrungen können Steinanteile nicht ermittelt werden, mit mehr als 30 % Steinen auch Bodenklasse 5
- 3) bei annähernd halbfester Konsistenz auch Bodenklasse 5 und bei annähernd fester Konsistenz auch Bodenklasse 6

### 3.8 Bodenmechanische Kennziffern

Die aufgeführten bodenmechanischen Kennziffern wurden auf der Grundlage der Ergebnisse der Aufschlussbohrungen und der Drucksondierungen unter Berücksichtigung unserer Erfahrungen mit vergleichbaren Bodenarten sowie der Laborversuche festgelegt.

Tabelle 20 Bodenmechanische Kennziffern (charakteristisch)

Bodenart	Konsistenz / Lagerungsdichte (Sonstiges)	Wichte		Schерparameter		Steifemodul
		$\gamma$	$\gamma'$	$\varphi'$	$c'$	$E_s$
		[kN/m <sup>3</sup> ]		[°]	[kN/m <sup>2</sup> ]	[MN/m <sup>2</sup> ]
Auffüllungen (Klei)	-	17 - 19	7 - 9	keine bautechnische Verwendung		
Klei	weich	15	5	17,5	10	1
	steif	15,5	5,5	20	15	2 bis 3
	halbfest	16	6	20	20	3 bis 5
Mischwatt	weich	16	6	22,5	2,5	2 bis 4
	steif	17	7	25	5	4 bis 6
	halbfest	18	8	25	7,5	6 bis 8
Wattsande	(sehr) locker	17	9	27,5	-	5 bis 10
Torf	-	11 - 13	1 - 3	15	5	0,3 bis 1,0
Schluffe	weich	18	8	25	2,5	4 bis 6
	steif	19	9	25	5	6 bis 9
	halbfest	20	10	25	7,5	9 bis 12
humose Schluffe	weich	16	6	25	5	1 bis 2
	steif	17	7	25	7,5	2 bis 4
	halbfest	18	8	25	10	4 bis 6
sandige Schluffe	weich	18	8	27,5	2,5	4 bis 6
	steif	19	9	27,5	5	8 bis 10
	halbfest	20	10	27,5	10	10 bis 15
tonige Schluffe	weich	18	8	25	5	2 bis 4
	steif	19	9	25	7,5	4 bis 8
	halbfest	20	10	25	10	10 bis 20
Tone	steif	18	8	22,5	15	5 bis 10
	halbfest	19	9	22,5	20	10 bis 12

Tabelle 21 Bodenmechanische Kennziffern (charakteristisch) >Fortsetzung<

Bodenart	Konsistenz / Lagerungsdichte (Sonstiges)	Wichte		Scherparameter		Steifemodul
		$\gamma$	$\gamma'$	$\varphi'$	$c'$	$E_s$
		[kN/m <sup>3</sup> ]		[°]	[kN/m <sup>2</sup> ]	[MN/m <sup>2</sup> ]
Sande	locker	18	10	30	-	20 bis 30
	mitteldicht	18,5	10,5	32,5	-	30 bis 50
	dicht	19	11	35	-	50 bis 70
	sehr dicht	19	11	37,5	-	70 bis 100
humose Sande	locker	18	10	27,5	-	5 bis 20
	mitteldicht	18,5	10,5	30	-	20 bis 35
	dicht	19	11	32,5	-	35 bis 50
schluffige Sande	locker	18	10	27,5	-	10 bis 20
	mitteldicht	18,5	10,5	30	-	20 bis 40
	dicht	19	11	32,5	-	40 bis 60
Lauenburger Ton	steif	18	8	22,5	15	5 bis 10
	halbfest	19	9	22,5	20	10 bis 12
Geschiebemergel	steif	21	11	27,5	7,5	10 bis 15
	halbfest	22	12	27,5	10	15 bis 20
Füllsand (SE / SW)	mitteldicht (verdichtet)	19	11	32,5	-	40 bis 60

Die Steifemoduln sind in Abhängigkeit vom jeweiligen Belastungsbereich anzusetzen. Anhand von zusätzlichen Erkenntnissen können sich Änderungen bei den Kennziffern ergeben.

Die Querdehnungszahl für die anstehenden Sande kann mit  $\nu = 0,30$  bis  $0,35$  angesetzt werden. Für die bindigen bzw. gemischtkörnigen und humosen Böden ist die Größenordnung von  $\nu = 0,40$  bis  $0,50$  zu berücksichtigen. Gemäß Grundbautaschenbuch (Teil 1, 4. Auflage, Seite 242) ermittelt sich der statische Steifemodul aus dem Spitzenwiderstand einer Drucksondierung wie folgt:

$$E_s = \beta \times q_c$$

Darin sind:

- $E_s$  Steifemodul statisch in kN/m<sup>2</sup>
- $\beta$  Faktor für bindige Böden und für nichtbindige Böden
- $q_c$  Spitzenwiderstand der Drucksondierung in kN/m<sup>2</sup>

Aus der oben angegebenen Beziehung sowie einem Abgleich mit unseren Erfahrungswerten ergeben sich für die Bodenschichten auf der Grundlage der jeweils ungünstigeren Bohr- bzw. Drucksondierbereiche vereinfacht die in den nachfolgenden Tabellen aufgeführten Steifemoduln.



Tabelle 22 Steifemoduln - WEA 1

bis Tiefe unter GOK	Bodenart		Spitzenwider- stand $q_c$	Steifemodul [kN/m <sup>2</sup> ]	Steifemodul [kN/m <sup>2</sup> ]
				$E_s^{Stat}$	$E_s^{Dyn}$
Standort WEA 1					
rd. 0,6 m	Auffüllungen	halbfest	rd. < 1 bis 3 MN/m <sup>2</sup>	-	-
rd. 6,0 m	Weichschichten	weich bis steif / stark bis sehr stark zersetzt	rd. < 1 bis 4 MN/m <sup>2</sup>	300	1500
rd. 7,5 m	Sande	locker bis mitteldicht	rd. 3 bis 16 MN/m <sup>2</sup>	20.000	60.000
rd. 9,5 m	Weichschichten	weich bis steif / stark bis sehr stark zersetzt	rd. < 1 MN/m <sup>2</sup>	2.000	10.000
rd. 12,0 m	Sande	mitteldicht bis dicht	rd. 8 bis 22 MN/m <sup>2</sup>	50.000	150.000
rd. 30,0 m	Schluffe	halbfest	rd. 1 bis 30 MN/m <sup>2</sup>	12.000	60.000
Kranstandort WEA 1					
rd. 0,6 m	Auffüllungen	halbfest	rd. < 1 bis 2 MN/m <sup>2</sup>	-	-
rd. 5,5 m	Weichschichten	weich bis steif / stark bis sehr stark zersetzt	rd. < 1 bis 3 MN/m <sup>2</sup>	300	1500
rd. 8,0 m	Sande	locker	rd. 1 bis 17 MN/m <sup>2</sup>	20.000	60.000
rd. 9,5 m	Weichschichten	weich bis steif / stark bis sehr stark zersetzt	rd. < 1 MN/m <sup>2</sup>	2.000	10.000
rd. 11,5 m	Sande	mitteldicht bis dicht	rd. 12 bis 24 MN/m <sup>2</sup>	50.000	150.000
rd. 25,5 m	Schluffe	halbfest	rd. 1 bis 10 MN/m <sup>2</sup>	12.000	60.000
rd. 30,0 m	Sande / Schluffe	dicht bis sehr dicht	rd. 5 bis 37 MN/m <sup>2</sup>	70.000	210.000

Tabelle 23 Steifemoduln - WEA 2

bis Tiefe unter GOK	Bodenart		Spitzenwiderstand $q_c$	Steifemodul [kN/m <sup>2</sup> ]	Steifemodul [kN/m <sup>2</sup> ]
				$E_s^{Stat}$	$E_s^{Dyn}$
Standort WEA 2 und Kranstandort WEA 2 (vereinfacht zusammengefasst)					
rd. 0,6 m	Auffüllungen	steif	rd. < 1 bis 2 MN/m <sup>2</sup>	-	-
rd. 5,0 m	Weichschichten	weich / stark bis sehr stark zersetzt	rd. < 1 bis 3 MN/m <sup>2</sup>	300	1500
rd. 8,5 m	Sande	locker bis mitteldicht	rd. 1 bis 22 MN/m <sup>2</sup>	25.000	75.000
rd. 12,0 m	Weichschichten	steif / stark zersetzt	rd. < 1 bis 4 MN/m <sup>2</sup>	300	1500
rd. 15,0 m	Sande	locker bis mitteldicht	rd. 1 bis 22 MN/m <sup>2</sup>	30.000	90.000
rd. 17,0 m	Weichschichten	steif / stark zersetzt	rd. < 1 bis 7 MN/m <sup>2</sup>	2.000	10.000
rd. 22,0 m	schluffige Sande	locker bis mitteldicht	rd. 2 bis 28 MN/m <sup>2</sup>	20.000	60.000
rd. 26,0 m	schluffige Sande	locker bis mitteldicht	rd. 3 bis 16 MN/m <sup>2</sup>	30.000	90.000
rd. 30,0 m	Schluffe	weich bis steif	rd. 2 bis 15 MN/m <sup>2</sup>	6.000	30.000
rd. 35,0 m	Sande / Schluffe	locker bis mitteldicht / steif	rd. 2 bis 16 MN/m <sup>2</sup>	30.000 <sup>1)</sup> 9.000 <sup>2)</sup>	90.000 <sup>1)</sup> 45.000 <sup>2)</sup>
<sup>1)</sup> Ansatz für WEA <sup>2)</sup> Ansatz für Kranstellfläche					

Tabelle 24 Steifemoduln - WEA 3

bis Tiefe unter GOK	Bodenart		Spitzenwiderstand $q_c$	Steifemodul [kN/m <sup>2</sup> ]	Steifemodul [kN/m <sup>2</sup> ]
				$E_s^{Stat}$	$E_s^{Dyn}$
Standort WEA 3 und Kranstandort WEA 3 (vereinfacht zusammengefasst)					
rd. 0,6 m	Auffüllungen	halbfest	rd. < 1 MN/m <sup>2</sup>	-	-
rd. 4,0 m	Weichschichten	weich / stark zersetzt	rd. < 1 bis 2 MN/m <sup>2</sup>	300	1500
rd. 6,0 m	Sande	locker bis mitteldicht	rd. 1 bis 22 MN/m <sup>2</sup>	20.000	60.000
rd. 17,0 m	Lauenburger Ton / Geschiebemergel	steif	rd. 1 bis 10 MN/m <sup>2</sup>	10.000	50.000
rd. 21,0 m		halbfest	rd. 4 bis 19 MN/m <sup>2</sup>	12.000	60.000
rd. 27,0 m	Sande	dicht bis sehr dicht	rd. 23 bis 45 MN/m <sup>2</sup>	100.000	300.000
rd. 30,0 m	Sande	dicht bis sehr dicht	rd. 13 bis 40 MN/m <sup>2</sup>	70.000	210.000

Tabelle 25 Steifemoduln - WEA 4

bis Tiefe unter GOK	Bodenart		Spitzenwiderstand $q_c$	Steifemodul [kN/m <sup>2</sup> ]	Steifemodul [kN/m <sup>2</sup> ]
				$E_s^{Stat}$	$E_s^{Dyn}$
Standort WEA 4					
rd. 0,2 m	Auffüllungen	halbfest	rd. < 1 MN/m <sup>2</sup>	-	-
rd. 2,5 m	Weichschichten	steif / stark zersetzt	rd. < 1 bis 2 MN/m <sup>2</sup>	300	1500
rd. 4,5 m	Sande	locker	rd. 1 bis 7 MN/m <sup>2</sup>	15.000	45.000
rd. 6,0 m	Sande	locker bis mitteldicht	rd. 1 bis 18 MN/m <sup>2</sup>	30.000	90.000
rd. 8,0 m	Weichschichten	steif / stark zersetzt	rd. < 1 bis 6 MN/m <sup>2</sup>	2.000	10.000
rd. 15,0 m	oberen Sande	mitteldicht bis sehr dicht	rd. 5 bis 31 MN/m <sup>2</sup>	65.000	195.000
rd. 19,5 m		locker bis mitteldicht	rd. 1 bis 8 MN/m <sup>2</sup>	30.000	90.000
rd. 26,0 m		dicht bis sehr dicht	rd. 13 bis 56 MN/m <sup>2</sup>	70.000	210.000
rd. 28,5 m	Torf	sehr stark zersetzt	rd. 3 bis 10 MN/m <sup>2</sup>	800	4.000
rd. 30,0 m	unteren Sande	sehr dicht	rd. 37 bis 50 MN/m <sup>2</sup>	100.000	300.000
Kranstandort WEA 4					
rd. 0,6 m	Auffüllungen	halbfest	rd. < 1 MN/m <sup>2</sup>	-	-
rd. 3,5 m	Weichschichten	steif / stark zersetzt	rd. < 1 bis 2 MN/m <sup>2</sup>	300	1500
rd. 7,5 m	Sande	locker	rd. 1 bis 12 MN/m <sup>2</sup>	20.000	60.000
rd. 9,5 m	Weichschichten	steif / stark zersetzt	rd. < 1 bis 10 MN/m <sup>2</sup>	2.000	10.000
rd. 14,0 m	oberen Sande	mitteldicht bis sehr dicht	rd. 12 bis 28 MN/m <sup>2</sup>	65.000	195.000
rd. 15,5 m		locker	rd. 3 bis 7 MN/m <sup>2</sup>	30.000	90.000
rd. 18,0 m		dicht bis sehr dicht	rd. 17 bis 33 MN/m <sup>2</sup>	70.000	210.000
rd. 20,0 m		locker bis mitteldicht	rd. 3 bis 12 MN/m <sup>2</sup>	30.000	90.000
rd. 28,0 m	Torf <sup>1)</sup>	sehr stark zersetzt	rd. 3 bis 8 MN/m <sup>2</sup>	1.000	5.000
rd. 30,0 m	unteren Sande	sehr dicht	rd. 28 bis 42 MN/m <sup>2</sup>	90.000	270.000

1) Bei der tief reichenden Bohrung B WEA 4 Anlage wurde zwischen t = 26,0 und 28,5 m eine Torfschichtung festgestellt, die sich auch anhand der Drucksondierwiderstände durch einen deutlich erhöhten Bodenindex und eher moderate Spitzenwiderstände abzeichnet. Hierbei handelt es sich um eine stark vorbelastete, humose Schichtung. Beim Kranstandort zeichnet sich ein vergleichbarer bzw. ähnlicher Drucksondiervverlauf von t = 20,0 m bis 28,5 m Tiefe ab. Wenngleich es nach den bisherigen Erfahrungen relativ unwahrscheinlich ist, dass eine derart mächtige Torfschicht tatsächlich ansteht, wurde diese für den Kranbereich vorsorglich angesetzt.

Wenn Pfähle für den Kran nicht mit ausreichendem Abstand oberhalb oder nicht mit ausreichender Einbindung unterhalb der „Torfschichtung“ abgesetzt werden können, sollte eine ergänzende Trockenbohrung im Kranstellbereich erfolgen, um die genaue Zusammensetzung der Schichtungen zwischen t = 20,0 bis 28,5 m Tiefe zu erkunden.

Tabelle 26 Steifemoduln - WEA 5 Verweyen

bis Tiefe unter GOK	Bodenart		Spitzenwiderstand $q_c$	Steifemodul [kN/m <sup>2</sup> ]	Steifemodul [kN/m <sup>2</sup> ]
				$E_s^{Stat}$	$E_s^{Dyn}$
Standort WEA 5 Verweyen					
rd. 2,1 m	Auffüllungen	steif	rd. < 1 bis 3 MN/m <sup>2</sup>	-	-
rd. 5,0 m	Weichschichten	weich / mäßig bis stark zersetzt	rd. < 1 bis 2 MN/m <sup>2</sup>	300	1500
rd. 6,5 m	Sande	locker bis mitteldicht	rd. 1 bis 14 MN/m <sup>2</sup>	20.000	60.000
rd. 8,0 m	Weichschichten	steif / mäßig bis stark zersetzt	rd. < 1 MN/m <sup>2</sup>	2.000	10.000
rd. 8,5 m	Sande	mitteldicht	rd. 2 bis 20 MN/m <sup>2</sup>	50.000	150.000
rd. 14,0 m	Schluffschichten	steif bis halbfest	rd. 1 bis 13 MN/m <sup>2</sup>	9.000	45.000
rd. 17,5 m	Sande	mitteldicht bis dicht	rd. 5 bis 22 MN/m <sup>2</sup>	50.000	150.000
rd. 27,0 m		dicht bis sehr dicht	rd. 23 bis 45 MN/m <sup>2</sup>	80.000	240.000
rd. 30,0 m		mitteldicht bis dicht	rd. 7 bis 39 MN/m <sup>2</sup>	60.000	180.000
Kranstandort WEA 5 Verweyen					
rd. 0,8 m	Auffüllungen	steif	rd. < 1 bis 3 MN/m <sup>2</sup>	-	-
rd. 4,5 m	Weichschichten	weich / mäßig bis stark zersetzt	rd. < 1 bis 2 MN/m <sup>2</sup>	300	1500
rd. 7,5 m	Sande	locker bis mitteldicht	rd. 4 bis 15 MN/m <sup>2</sup>	30.000	90.000
rd. 8,5 m	Weichschichten	steif / mäßig bis stark zersetzt	rd. < 1 bis 2 MN/m <sup>2</sup>	2.000	10.000
rd. 9,5 m	Sande	mitteldicht	rd. 14 bis 19 MN/m <sup>2</sup>	50.000	150.000
rd. 19,0 m	Schluffschichten	steif bis halbfest	rd. 1 bis 5 MN/m <sup>2</sup>	9.000	45.000
rd. 25,5 m	Sande	mitteldicht bis dicht	rd. 4 bis 44 MN/m <sup>2</sup>	60.000	180.000
rd. 27,5 m		sehr dicht	rd. 24 bis 44 MN/m <sup>2</sup>	100.000	300.000

Als dynamischer Steifemodul wurden der ungefähr 3-fache statische Steifemodul für nichtbindige und der bis zu 5-fache für bindige bzw. gemischtkörnige Schichten angesetzt. Die humosen Schichten sollten nicht in Ansatz gebracht werden. Für einen nachverdichteten Austauschboden können Werte von  $E_s^{Stat} = 50 \text{ MN/m}^2$  mindestens *mitteldicht* gelagerten, groben Sand oder  $E_s^{Stat} = 70 \text{ bis } 100 \text{ MN/m}^2$  für ein intensiv verdichtetes Mineralgemisch (mindestens *dicht* bis *sehr dicht* gelagert) angesetzt werden.

## 4 Gründung der Windenergieanlagen

Bei Windenergieanlagen sind üblicherweise hohe Belastungen (Momente, Vertikallasten, Horizontalkräfte) und starke dynamische Beanspruchungen zu erwarten. Erhöhte Setzungen und Setzungsdifferenzen können daher nicht hingenommen werden oder müssen zumindest auf ein Minimum reduziert werden.

Unterhalb der Gründungsebene der Windenergieanlagen, das heißt bei dem vorliegenden Anlagentyp ab etwa Geländeoberkante, wurden zunächst an allen Anlagenstandorten stark kompressible Auffüllungen und Wechsellagerungen aus Weichschichten in größeren Mächtigkeiten angetroffen. Diese Schichtungen stellen aufgrund ihres erheblichen Setzungspotenzials keinen geeigneten Baugrund für eine Flachgründung der Windenergieanlagen dar. Die gebotene Gründungsart ist daher eine Tiefgründung auf Pfählen.

Auf der Grundlage des vorliegenden Technischen Datenblattes (vgl. Unterlage U17) und den darin enthaltenden Angaben, soll nachfolgend die empfohlene Tiefgründung auf Pfählen näher betrachtet werden.

Hinweis: Das Fundament wird gemäß dem Fundament-Datenblatt mit einer seitlichen Anschüttung sowie einer Aufschüttung versehen. Diese Bodenandeckungen müssen dauerhaft verbleiben.

## 5 Tiefgründung der Windenergieanlagen auf Pfählen

Nach den vorliegenden Fundament-Datenblatt sind bei einer Tiefgründung auf Pfählen (mit Auftriebswirkung) folgende Varianten zu berücksichtigen:

### ENERCON E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01 mit 111 m NH

Variante A →	30 x Fertigteilrammpfähle aus Stahlbeton □ 45/45 cm
Variante A →	30 x Ortbetonrammpfähle aus Stahlbeton Ø 51 cm
Variante B →	24 x Ortbetonrammpfähle aus Stahlbeton Ø 56 cm
Variante C →	14 x Bohrpfähle aus Stahlbeton Ø 100 cm

Hinweis: Es wird davon ausgegangen, dass es sich bei den Ortbetonrammpfählen der Version A um ein System mit Außenrammung und einem Fußdurchmesser von  $d = 62$  cm und bei dem Schaftdurchmesser von  $\varnothing 56$  cm (Version B) um einem Ortbetonrammpfahl mit Innenrammung handelt.

Folgende, charakteristische Einwirkungen sind zu berücksichtigen.

- Variante A (30 x Fertigteilrammpfahl □ 45 / 45 cm):  $F_{c,k} \approx 1.812$  kN (Druck) /  $F_{t,k} \approx 419$  kN (Zug)
- Variante A (30 x Ortbetonrammpfahl Ø 51 / 62 cm):  $F_{c,k} \approx 1.812$  kN (Druck) /  $F_{t,k} \approx 419$  kN (Zug)
- Variante B (24 x Ortbetonrammpfahl Ø 56 cm):  $F_{c,k} \approx 2.246$  kN (Druck) /  $F_{t,k} \approx 480$  kN (Zug)
- Variante C (14 x Bohrpfahl Ø 100 cm):  $F_{c,k} \approx 3.702$  kN (Druck) /  $F_{t,k} \approx 770$  kN (Zug)

Folgende Bemessungswerte sind ebenfalls zu berücksichtigen.

- Variante A (30 x Fertigteilrammpfahl □ 45 / 45 cm):  $F_{c,d} \approx 2.167 \text{ kN (Druck)} / F_{t,d} \approx 646 \text{ kN (Zug)}$
- Variante A (30 x Ortbetonrammpfahl Ø 51 / 62 cm):  $F_{c,d} \approx 2.167 \text{ kN (Druck)} / F_{t,d} \approx 646 \text{ kN (Zug)}$
- Variante B (24 x Ortbetonrammpfahl Ø 56 cm):  $F_{c,d} \approx 2.689 \text{ kN (Druck)} / F_{t,d} \approx 754 \text{ kN (Zug)}$
- Variante C (14 x Bohrfahl Ø 100 cm):  $F_{c,d} \approx 4.427 \text{ kN (Druck)} / F_{t,d} \approx 1.219 \text{ kN (Zug)}$

## 5.1 Stahlbetonrammpfähle

Bei Stahlbetonrammpfählen handelt es sich um Fertigteilrammpfähle mit quadratischem Querschnitt, die mit einem Diesel- oder Hydraulikrammbären in den Baugrund eingerammt werden. Die Pfähle werden als Fertigteile auf die Baustelle geliefert und können über eine Kupplung verlängert werden. Bei diesem Pfahltyp sind folgende Punkte besonders zu beachten:

- Das Durchdringen von dicht bzw. sehr dicht gelagerten Sanden oder Böden mit eingelagerten Hindernissen (größere Steine, etc.) ist nicht oder nur eingeschränkt möglich.
- Die Anpassung an wechselnde Baugrundverhältnisse (unterschiedliche Horizonte und Lagerungsdichten) ist nur über die gewählte Pfahllänge oder die Pfahlanzahl möglich.

Der Nachweis der äußeren Tragfähigkeit der Rammpfähle erfolgt in der Anlage 9. Es ergeben sich folgende charakteristische Grenztragfähigkeiten  $R_k$  (Designwert:  $R_d \approx R_k / 1,6$ ):

Tabelle 27 Äußere Tragfähigkeit der Stahlbetonrammpfähle □ 45/45 cm

Ansatzpunkt	Anlage	Tiefe u. OK CPT	Druck	Zug <sup>1)</sup>	
			$R_{c,k}$ in kN		
			$R_{t,k}$ in kN		
30 x Stahlbetonrammpfähle 45/45 cm für WEA (Variante A)					
WEA 1	CPT WEA 1 Nord	Anlage 9.1.1	29,0 m	3,404	2,767
			<b>29,5 m</b>	<b>3,485</b>	<b>2,848</b>
			30,0 m	3,566	2,929
	CPT WEA 1 Ost	Anlage 9.2.1	29,0 m	3,826	2,763
			<b>29,5 m</b>	<b>3,961</b>	<b>2,898</b>
			30,0 m	4,096	3,033
	CPT WEA 1 Süd	Anlage 9.3.1	29,0 m	4,192	3,058
			<b>29,5 m</b>	<b>4,327</b>	<b>3,193</b>
			30,0 m	4,462	3,328
	CPT WEA 1 West	Anlage 9.4.1	29,0 m	3,746	2,895
			<b>29,5 m</b>	<b>3,854</b>	<b>3,003</b>
			30,0 m	3,962	3,111

Tabelle 28 Äußere Tragfähigkeit der Stahlbetonrammpfähle □ 45/45 cm

Ansatzpunkt	Anlage	Tiefe u. OK CPT	Druck	Zug <sup>1)</sup>	
			R <sub>c,k</sub> in kN	R <sub>t,k</sub> in kN	
			R <sub>c,k,max</sub> ≈ 3.500 kN <sup>2)</sup>		
WEA 2	30 x Stahlbetonrammpfähle 45/45 cm für WEA (Variante A)				
	CPT WEA 2 Nord	Anlage 9.5.1	27,5 m	3,488	2,921
			<b>28,0 m</b>	<b>3,560</b>	<b>2,993</b>
			28,5 m	3,632	3,065
	CPT WEA 2 Ost	Anlage 9.6.1	27,5 m	3,440	2,732
			<b>28,0 m</b>	<b>3,530</b>	<b>2,822</b>
			28,5 m	3,620	2,912
	CPT WEA 2 Süd	Anlage 9.7.1	27,5 m	3,717	3,150
			<b>28,0 m</b>	<b>3,789</b>	<b>3,222</b>
			28,5 m	3,861	3,294
	CPT WEA 2 West	Anlage 9.8.1	27,5 m	3,653	3,086
			<b>28,0 m</b>	<b>3,725</b>	<b>3,158</b>
28,5 m			3,797	3,230	
WEA 3	30 x Stahlbetonrammpfähle 45/45 cm für WEA (Variante A)				
	CPT WEA 3 Nord	Anlage 9.9.1	20,5 m	1,963	1,660
			<b>21,0 m</b>	<b>3,485</b>	<b>1,714</b>
			21,5 m	3,620	1,849
	CPT WEA 3 Ost	Anlage 9.10.1	20,5 m	3,973	2,201
			<b>21,0 m</b>	<b>4,108</b>	<b>2,336</b>
			21,5 m	4,243	2,471
	CPT WEA 3 Süd	Anlage 9.11.1	20,5 m	4,027	2,255
			<b>21,0 m</b>	<b>4,162</b>	<b>2,390</b>
			21,5 m	4,297	2,525
	CPT WEA 3 West	Anlage 9.12.1	20,5 m	4,069	2,297
			<b>21,0 m</b>	<b>4,204</b>	<b>2,432</b>
21,5 m			4,339	2,567	
WEA 4	30 x Stahlbetonrammpfähle 45/45 cm für WEA (Variante A)				
	CPT WEA 4 Nord	Anlage 9.13.1	17,0 m	3,900	2,979
			<b>17,5 m</b>	<b>4,017</b>	<b>3,096</b>
			18,0 m	4,134	3,213
	CPT WEA 4 Ost	Anlage 9.14.1	17,0 m	4,958	3,186
			<b>17,5 m</b>	<b>5,093</b>	<b>3,321</b>
			18,0 m	5,228	3,456
	CPT WEA 4 Süd	Anlage 9.15.1	17,0 m	3,452	2,743
			<b>17,5 m</b>	<b>3,587</b>	<b>2,878</b>
			18,0 m	3,722	3,013
	CPT WEA 4 West	Anlage 9.16.1	17,0 m	4,057	2,781
			<b>17,5 m</b>	<b>4,192</b>	<b>2,916</b>
18,0 m			4,327	3,051	

Tabelle 29 Äußere Tragfähigkeit der Stahlbetonrammpfähle □ 45/45 cm

Ansatzpunkt	Anlage	Tiefe u. OK CPT	Druck	Zug <sup>1)</sup>	
			R <sub>c,k</sub> in kN	R <sub>t,k</sub> in kN	
			R <sub>c,k,max</sub> ≈ 3.500 kN <sup>2)</sup>		
30 x Stahlbetonrammpfähle 45/45 cm für WEA (Variante A)					
WEA 5 Verweyen	CPT WEA 5 Verw. Nord	Anlage 9.17.1	17,5 m	3,449	1,678
			<b>18,0 m</b>	<b>3,584</b>	<b>1,813</b>
			18,5 m	3,719	1,948
	CPT WEA 5 Verw. Ost	Anlage 9.18.1	17,5 m	3,451	1,679
			<b>18,0 m</b>	<b>3,586</b>	<b>1,814</b>
			18,5 m	3,721	1,949
	CPT WEA 5 Verw. Süd	Anlage 9.19.1	17,5 m	3,595	1,823
			<b>18,0 m</b>	<b>3,730</b>	<b>1,958</b>
			18,5 m	3,865	2,093
	CPT WEA 5 Verw. West	Anlage 9.20.1	17,5 m	3,412	1,427
			<b>18,0 m</b>	<b>3,547</b>	<b>1,562</b>
			18,5 m	3,682	1,697

1) gemeint ist die allein durch die Mantelreibung aufnehmbare Zugkraft, hinsichtlich der Standsicherheit verweisen wir auf Kapitel 5.7

2) Begrenzung des charakteristischen Pfahlwiderstandes siehe hierzu Kapitel 5.5

## 5.2 Ort betonrammpfahl mit Außenrammung (System Vibrex oder Simplex)

Bei der Herstellung des *Vibrex*-Pfahlsystems bzw. des *Simplex*-Pfahlsystems wird ein Stahlrohr durch Außenrammung in den Boden eingetrieben. Am Pfahlfuß ist das Vortriebrohr mit einer Platte - die leicht übersteht - verschlossen. Der Boden wird beim Einrammen vollständig verdrängt. Nach dem Einstellen des Bewehrungskorbes wird Beton eingefüllt und das Rohr mit einem Gürtelrüttler (*Vibrex*) schrittweise in Abschnitte von ca. 3 m gezogen. Dadurch kann der umgebene Boden sowie der eingefüllte Beton nachverdichtet und eine höhere Mantelreibung aktiviert werden. Die Fußplatte verbleibt im Boden. Das System *Simplex* ist weitgehend mit dem System *Vibrex* vergleichbar und unterscheidet sich vornehmlich durch die Art des Ziehvorgangs. Bei diesem System wird das Stahlrohr in der Regel per Seilzug gezogen. Bei diesem Pfahltyp sind folgende Punkte besonders zu beachten:

- Das Durchdringen von dicht bzw. sehr dicht gelagerten Sanden oder Böden mit eingelagerten Hindernissen (größere Steine, etc.) ist nicht oder nur eingeschränkt möglich.
- Eine Anpassung an wechselnde Baugrundverhältnisse kann grundsätzlich über die Pfahllänge erfolgen.
- An Standorten mit größeren Absetztiefen ist eine leistungsfähige Zugeinrichtung zum Herausziehen des Pfahlrohres erforderlich.

Der Nachweis der äußeren Tragfähigkeit der Rammpfähle erfolgt in der Anlage 9. Es ergeben sich folgende charakteristische Grenztragfähigkeiten **R<sub>k</sub>** (Designwert:  $R_d \approx R_k / 1,6$ ):



Tabelle 30 Äußere Tragfähigkeit der Ort betonrammpfähle mit Außenrammung Ø 51/62 cm

Ansatzpunkt	Anlage	Tiefe u. OK CPT	Druck	Zug <sup>1)</sup>	
			R <sub>c,k</sub> in kN	R <sub>t,k</sub> in kN	
			R <sub>c,k,max</sub> ≈ 3.500 kN <sup>2)</sup>		
WEA 1	30 x Ort betonrammpfähle Ø 51/62 cm für WEA (Variante A)				
	CPT WEA 1 Nord	Anlage 9.1.2	29,0 m	3,414	2,463
			<b>29,5 m</b>	<b>3,486</b>	<b>2,535</b>
			30,0 m	3,558	2,607
	CPT WEA 1 Ost	Anlage 9.2.2	29,0 m	4,044	2,459
			<b>29,5 m</b>	<b>4,165</b>	<b>2,580</b>
			30,0 m	4,285	2,700
	CPT WEA 1 Süd	Anlage 9.3.2	29,0 m	4,413	2,722
			<b>29,5 m</b>	<b>4,533</b>	<b>2,842</b>
			30,0 m	4,653	2,962
	CPT WEA 1 West	Anlage 9.4.2	29,0 m	3,845	2,577
			<b>29,5 m</b>	<b>3,941</b>	<b>2,673</b>
30,0 m			4,037	2,769	
WEA 2	30 x Ort betonrammpfähle Ø 51/62 cm für WEA (Variante A)				
	CPT WEA 2 Nord	Anlage 9.5.2	27,5 m	3,445	2,600
			<b>28,0 m</b>	<b>3,509</b>	<b>2,664</b>
			28,5 m	3,573	2,728
	CPT WEA 2 Ost	Anlage 9.6.2	27,5 m	3,488	2,431
			<b>28,0 m</b>	<b>3,568</b>	<b>2,511</b>
			28,5 m	3,648	2,592
	CPT WEA 2 Süd	Anlage 9.7.2	27,5 m	3,649	2,804
			<b>28,0 m</b>	<b>3,713</b>	<b>2,868</b>
			28,5 m	3,777	2,932
	CPT WEA 2 West	Anlage 9.8.2	27,5 m	3,592	2,747
			<b>28,0 m</b>	<b>3,656</b>	<b>2,811</b>
28,5 m			3,721	2,875	
WEA 3	30 x Ort betonrammpfähle Ø 51/62 cm für WEA (Variante A)				
	CPT WEA 3 Nord	Anlage 9.9.2	20,5 m	1,930	1,477
			<b>21,0 m</b>	<b>4,167</b>	<b>1,525</b>
			21,5 m	4,287	1,645
	CPT WEA 3 Ost	Anlage 9.10.2	20,5 m	4,601	1,960
			<b>21,0 m</b>	<b>4,721</b>	<b>2,080</b>
			21,5 m	4,842	2,200
	CPT WEA 3 Süd	Anlage 9.11.2	20,5 m	4,649	2,008
			<b>21,0 m</b>	<b>4,769</b>	<b>2,128</b>
			21,5 m	4,890	2,248
	CPT WEA 3 West	Anlage 9.12.2	20,5 m	4,686	2,044
			<b>21,0 m</b>	<b>4,806</b>	<b>2,165</b>
21,5 m			4,926	2,285	

Tabelle 31 Äußere Tragfähigkeit der Ortbetonrammpfähle mit Außenrammung Ø 51/62 cm

Ansatzpunkt	Anlage	Tiefe u. OK CPT	Druck		Zug <sup>1)</sup>	
			R <sub>c,k</sub> in kN		R <sub>t,k</sub> in kN	
			R <sub>c,k,max</sub> ≈ 3.500 kN <sup>2)</sup>			
WEA 4	30 x Ortbetonrammpfähle Ø 51/62 cm für WEA (Variante A)					
	CPT WEA 4 Nord	Anlage 9.13.2	17,0 m	4,025	2,652	
			<b>17,5 m</b>	<b>4,129</b>	<b>2,756</b>	
			18,0 m	4,234	2,860	
	CPT WEA 4 Ost	Anlage 9.14.2	17,0 m	5,478	2,836	
			<b>17,5 m</b>	<b>5,598</b>	<b>2,956</b>	
			18,0 m	5,718	3,076	
	CPT WEA 4 Süd	Anlage 9.15.2	17,0 m	3,498	2,442	
			<b>17,5 m</b>	<b>3,619</b>	<b>2,562</b>	
			18,0 m	3,739	2,682	
	CPT WEA 4 West	Anlage 9.16.2	17,0 m	4,377	2,475	
			<b>17,5 m</b>	<b>4,498</b>	<b>2,596</b>	
18,0 m			4,618	2,716		
WEA 5 Verweyen	30 x Ortbetonrammpfähle Ø 51/62 cm für WEA (Variante A)					
	CPT WEA 5 Verw. Nord	Anlage 9.17.2	17,5 m	4,135	1,493	
			<b>18,0 m</b>	<b>4,255</b>	<b>1,613</b>	
			18,5 m	4,375	1,734	
	CPT WEA 5 Verw. Ost	Anlage 9.18.2	17,5 m	4,137	1,495	
			<b>18,0 m</b>	<b>4,257</b>	<b>1,615</b>	
			18,5 m	4,377	1,735	
	CPT WEA 5 Verw. Süd	Anlage 9.19.2	17,5 m	4,265	1,623	
			<b>18,0 m</b>	<b>4,385</b>	<b>1,743</b>	
			18,5 m	4,505	1,863	
	CPT WEA 5 Verw. West	Anlage 9.20.2	17,5 m	4,229	1,271	
			<b>18,0 m</b>	<b>4,349</b>	<b>1,391</b>	
18,5 m			4,470	1,511		

<sup>1)</sup> gemeint ist die allein durch die Mantelreibung aufnehmbare Zugkraft, hinsichtlich der Standsicherheit verweisen wir auf Kapitel 5.7

<sup>2)</sup> Begrenzung des charakteristischen Pfahlwiderstandes siehe hierzu Kapitel 5.5

### 5.3 Ortbetonrammpfahl mit Innenrammung (System Franki)

Bei einem Ortbetonrammpfahl mit Innenrammung System *Franki* wird ein dickwandiges Stahlrohr (Vortriebsrohr Durchmesser d = 42 cm bis 61 cm) dadurch in den Boden getrieben, dass sich ein erdfeucht eingefüllter, etwa 0,8 bis 1,0 m hoher Betonpfropfen unter den Schlägen eines freifallenden Rammhämmers verdichtet und dabei im Rohr verspannt. Diese Verspannung führt gleichzeitig dazu, dass das Rohr mit jedem Rammschlag hinuntergezogen wird. Der Boden unter dem Rohr wird seitlich verdrängt und verdichtet. Anschließend wird ein Pfahlfuß durch Nachfüllen und Einstampfen von Beton ausgebildet. Bei wechselhaften Baugrundverhältnissen in der Absetzebene vor Ort kann eine Anpassung der Pfahltragfähigkeit anhand der Rammkriterien erfolgen. In bindigen Böden oder im Bereich von Lockerzonen ist die Ausführung einer so genannten *Kiesfußvorverdichtung* erforderlich. Die hohe Tragfähigkeit wird

hierbei durch die Ausbildung des Pfahlfußes sichergestellt. Bei diesem Pfahltyp sind folgende Punkte besonders zu beachten:

- Das Durchdringen von dicht oder sehr dicht gelagerten Böden/Sande ist üblicherweise aufgrund der verwendeten hohen Rammenergie möglich. Eine Anpassung an wechselnde Baugrundverhältnisse ist über die Pfahlfußausbildung, die Pfahllänge sowie mit einer Kiesvorverdichtung möglich.
- An Standorten mit größeren Absetztiefen ist für das Herausziehen des Pfahlrohres ein tragfähiger Aufbau des Rammplanums erforderlich.

Auf der Grundlage von Erfahrungswerten anhand exemplarischer Probelastungen aus früheren Bauvorhaben werden folgende Absetztiefen (Ø 56 cm) festgelegt:

Tabelle 32 Äußere Tragfähigkeit der Ortbetonrammpfähle mit Innenrammung Ø 56 cm

Ansatzpunkt	Tiefe u. OK CPT	Druck	Zug <sup>1)</sup>	Bemerkung $R_{c,k,max} \approx 5.500 \text{ kN}^2)$	
		$R_{c,k}$ in kN	$R_{t,k}$ in kN		
24 x Ortbetonrammpfähle Ø 56 cm für WEA (Variante B)					
WEA 1	CPT WEA 1 Nord	10,0 m	5.500	450	KVV von t = 7,0 bis 9,5 m
	CPT WEA 1 Ost		5.500	450	KVV von t = 7,0 bis 9,5 m
	CPT WEA 1 Süd		5.500	450	KVV von t = 7,0 bis 9,5 m
	CPT WEA 1 West		5.500	450	KVV von t = 7,0 bis 9,5 m
	Hinweis: bei einer Absetztiefe von t = 10,0 m lassen sich die Zugkräfte rechnerisch nicht mehr nachweisen				
	CPT WEA 1 Nord	15,0 m	4.500	1.100	KVV von t = 13,0 bis 17,0 m
	CPT WEA 1 Ost		4.500	1.100	KVV von t = 13,0 bis 17,0 m
	CPT WEA 1 Süd		4.500	1.100	KVV von t = 13,0 bis 17,0 m
CPT WEA 1 West	4.500		1.100	KVV von t = 13,0 bis 17,0 m	
24 x Ortbetonrammpfähle Ø 56 cm für WEA (Variante B)					
WEA 2	CPT WEA 2 Nord	13,0 m	5.500	1.100	KVV von t = 9,0 bis 11,0 m
	CPT WEA 2 Ost		5.500	1.100	KVV von t = 9,0 bis 11,0 m
	CPT WEA 2 Süd		5.500	1.100	KVV von t = 9,0 bis 11,0 m
	CPT WEA 2 West		5.500	1.100	KVV von t = 9,0 bis 11,0 m
24 x Ortbetonrammpfähle Ø 56 cm für WEA (Variante B)					
WEA 3	CPT WEA 3 Nord	21,0 m	5.500	1.100	ggf. alternativ t = 18,0 m mit KVV ab t = 16,0 m
	CPT WEA 3 Ost		5.500	1.100	
	CPT WEA 3 Süd		5.500	1.100	
	CPT WEA 3 West		5.500	1.100	
24 x Ortbetonrammpfähle Ø 56 cm für WEA (Variante B)					
WEA 4	CPT WEA 4 Nord	10,0 m	5.500	450	-
	CPT WEA 4 Ost		5.500	450	-
	CPT WEA 4 Süd		5.500	450	-
	CPT WEA 4 West		5.500	450	-
	Hinweis: bei einer Absetztiefe von t = 10,0 m lassen sich die Zugkräfte rechnerisch nicht mehr nachweisen				
	CPT WEA 4 Nord	13,0 m	5.500	1.100	sehr schwere Rammung
	CPT WEA 4 Ost		5.500	1.100	
	CPT WEA 4 Süd		5.500	1.100	
CPT WEA 4 West	5.500		1.100		
KVV = Kiesvorverdichtung					

Tabelle 33 Äußere Tragfähigkeit der Ortbetonrammpfähle mit Innenrammung Ø 56 cm

Ansatzpunkt	Tiefe u. OK CPT	Druck	Zug <sup>1)</sup>	Bemerkung $R_{c,k,max} \approx 5.500 \text{ kN}^{2)}$	
		$R_{c,k}$ in kN	$R_{t,k}$ in kN		
24 x Ortbetonrammpfähle Ø 56 cm für WEA (Variante B)					
WEA 5 Verweyen	CPT WEA 5 Verw. Nord	15,5 m	5.500	1.100	ggf. KVV
	CPT WEA 5 Verw. Ost		5.500	1.100	
	CPT WEA 5 Verw. Süd		5.500	1.100	
	CPT WEA 5 Verw. West		5.500	1.100	
KVV = Kiesvorverdichtung					

1) gemeint ist die allein durch die Mantelreibung aufnehmbare Zugkraft, hinsichtlich der Standsicherheit verweisen wir auf Kapitel 5.7

2) Begrenzung des charakteristischen Pfahlwiderstandes siehe hierzu Kapitel 5.5

Hinweis: Bei den Standorten WEA 1 und WEA 4 bietet sich im Hinblick auf die Abtragung von Druckkräften eine Pfahlabsetztiefe von  $t = 10 \text{ m}$  unter GOK an. Bei dieser Tiefe lassen sich allerdings die angegebenen Zugkräfte rechnerisch nicht mehr nachweisen. Somit bestehen folgende Optionen:

- A) Anpassung der Statischen Berechnung zur Reduzierung der Zugkräfte
- B) Verlängerung der Pfahlabsetztiefe auf  $t \geq 13,0 \text{ m}$  (siehe Kapitel 5.7)
- C) Ausführung von statischen Probelastungen an einer Pfahlgruppe

Bei wechselhaften Baugrundverhältnissen in der Absetztiefe des Pfahlfußes kann eine Anpassung anhand der Rammkriterien vor Ort erfolgen. In Abhängigkeit von den Rammernissen oder bei kürzerer Absetztiefe (in gering tragfähigen Böden) kann auch in weiteren Bereichen eine Kiesvorverdichtung (KVV) erforderlich werden. Die erforderliche Tragfähigkeit ergibt sich nach den Kriterien von *Jörß* (vgl. Grundbautaschenbuch, Teil 2, 3. Auflage, Seite 488) anhand des Fußvolumens und der dabei benötigten Schlagzahlen beim letzten Meter. Nach der Erfahrung wird ein Fußvolumen von etwa  $0,5$  bis  $1,0 \text{ m}^3$  erforderlich.

## 5.4 Bohrpfahl (DIN EN 1536)

Klassische Bohrpfähle werden in der DIN EN 1536 beschrieben. Der anstehende Boden wird nicht verdrängt, sondern durch Greifer, Bohreimer oder Schnecken vollständig gefördert. Die Stützung der Bohrlochwand erfolgt in der Regel durch eine Verrohrung.

Nach dem Erreichen der vorgesehenen Endtiefe erfolgen das Einstellen des Bewehrungskorbes und das Betonieren. Bei diesem Pfahltyp sind folgende Punkte besonders zu beachten:

- Das Durchdringen von dicht oder sehr dicht gelagerten Sanden oder Böden mit eingelagerten Hindernissen ist gerätetechnisch in der Regel möglich.
- Eine Anpassung an wechselnde Baugrundverhältnisse kann praktisch nur über die Pfahllänge erfolgen.
- Die Herstellung geneigter Pfähle ist nur sehr eingeschränkt möglich. Daher müssen nennenswerte Horizontalkräfte weitgehend über die seitliche Bettung aufgenommen werden.

- Bei gespannt anstehendem Grundwasser müssen Maßnahmen zur Vermeidung eines Aufbruchs der Bohrlochsohle (z. B. Arbeiten mit Wasserauflast) vorgesehen werden.

Der Nachweis der äußeren Tragfähigkeit der Bohrpfähle erfolgt in der Anlage 9. Es ergeben sich folgende charakteristische Grenztragfähigkeiten  $R_k$  (Designwert:  $R_d \approx R_k / 1,6$ ):

Tabelle 34 Äußere Tragfähigkeit der Großbohrpfähle Ø 100 cm

Ansatzpunkt	Anlage	Tiefe u. OK CPT	Druck	Zug <sup>1)</sup>	
			$R_{c,k}$ in kN	$R_{t,k}$ in kN	
			$R_{c,k,max} \approx 7.500$ kN <sup>2)</sup>		
WEA 1	14 x Bohrpfähle Ø 100 cm für WEA (Variante C)				
	CPT WEA 1 Nord	Anlage 9.1.3	34,0 m	6,982	5,568
			<b>34,5 m</b>	<b>7,095</b>	<b>5,681</b>
			35,0 m	7,208	5,794
	CPT WEA 1 Ost	Anlage 9.2.3	34,0 m	8,688	6,332
			<b>34,5 m</b>	<b>8,876</b>	<b>6,520</b>
			35,0 m	9,065	6,709
	CPT WEA 1 Süd	Anlage 9.3.3	34,0 m	9,204	6,770
			<b>34,5 m</b>	<b>9,393</b>	<b>6,958</b>
			35,0 m	9,581	7,146
	CPT WEA 1 West	Anlage 9.4.3	34,0 m	8,038	6,153
			<b>34,5 m</b>	<b>8,189</b>	<b>6,304</b>
			35,0 m	8,339	6,454
	WEA 2	14 x Bohrpfähle Ø 100 cm für WEA (Variante C)			
		CPT WEA 2 Nord	Anlage 9.5.3	34,0 m	7,440
<b>34,5 m</b>				<b>7,578</b>	<b>5,850</b>
35,0 m				7,716	5,988
CPT WEA 2 Ost		Anlage 9.6.3	34,0 m	7,233	5,662
			<b>34,5 m</b>	<b>7,359</b>	<b>5,788</b>
			35,0 m	7,484	5,913
CPT WEA 2 Süd		Anlage 9.7.3	34,0 m	7,076	5,820
			<b>34,5 m</b>	<b>7,177</b>	<b>5,920</b>
			35,0 m	7,277	6,021
CPT WEA 2 West		Anlage 9.8.3	34,0 m	7,900	6,172
			<b>34,5 m</b>	<b>8,038</b>	<b>6,310</b>
			35,0 m	8,176	6,448

Tabelle 35 Äußere Tragfähigkeit der Großbohrpfähle Ø 100 cm

Ansatzpunkt	Anlage	Tiefe u. OK CPT	Druck		Zug <sup>1)</sup>
			R <sub>c,k</sub> in kN		R <sub>t,k</sub> in kN
			R <sub>c,k,max</sub> ≈ 7.500 kN <sup>2)</sup>		
14 x Bohrpfähle Ø 100 cm für WEA (Variante C)					
WEA 3	CPT WEA 3 Nord	Anlage 9.9.3	24,0 m	7,072	3,931
			<b>24,5 m</b>	<b>7,261</b>	<b>4,119</b>
			25,0 m	7,449	4,308
	CPT WEA 3 Ost	Anlage 9.10.3	24,0 m	7,190	4,755
			<b>24,5 m</b>	<b>7,143</b>	<b>4,944</b>
			25,0 m	7,331	5,132
	CPT WEA 3 Süd	Anlage 9.11.3	24,0 m	8,005	4,863
			<b>24,5 m</b>	<b>8,193</b>	<b>5,052</b>
			25,0 m	8,382	5,240
	CPT WEA 3 West	Anlage 9.12.3	24,0 m	8,006	4,864
			<b>24,5 m</b>	<b>8,195</b>	<b>5,053</b>
			25,0 m	8,383	5,241
14 x Bohrpfähle Ø 100 cm für WEA (Variante C)					
WEA 4	CPT WEA 4 Nord	Anlage 9.13.3	20,0 m	7,731	5,218
			<b>20,5 m</b>	<b>7,919</b>	<b>5,406</b>
			21,0 m	8,108	5,595
	CPT WEA 4 Ost	Anlage 9.14.3	20,0 m	8,721	5,579
			<b>20,5 m</b>	<b>8,910</b>	<b>5,768</b>
			21,0 m	9,098	5,956
	CPT WEA 4 Süd	Anlage 9.15.3	20,0 m	6,344	4,773
			<b>20,5 m</b>	<b>8,040</b>	<b>4,898</b>
			21,0 m	8,228	5,087
	CPT WEA 4 West	Anlage 9.16.3	20,0 m	7,667	5,076
			<b>20,5 m</b>	<b>7,856</b>	<b>5,264</b>
			21,0 m	8,044	5,453
14 x Bohrpfähle Ø 100 cm für WEA (Variante C)					
WEA 5 Verweyen	CPT WEA 5 Verw. Nord	Anlage 9.17.3	22,5 m	7,424	4,283
			<b>23,0 m</b>	<b>7,613</b>	<b>4,471</b>
			23,5 m	7,251	4,660
	CPT WEA 5 Verw. Ost	Anlage 9.18.3	22,5 m	7,029	4,280
			<b>23,0 m</b>	<b>7,217</b>	<b>4,469</b>
			23,5 m	7,406	4,657
	CPT WEA 5 Verw. Süd	Anlage 9.19.3	22,5 m	7,605	4,464
			<b>23,0 m</b>	<b>7,794</b>	<b>4,652</b>
			23,5 m	7,982	4,841
	CPT WEA 5 Verw. West	Anlage 9.20.3	22,5 m	7,085	3,943
			<b>23,0 m</b>	<b>7,273</b>	<b>4,132</b>
			23,5 m	7,462	4,320

1) gemeint ist die allein durch die Mantelreibung aufnehmbare Zugkraft, hinsichtlich der Standsicherheit verweisen wir auf Kapitel 5.7

2) Begrenzung des charakteristischen Pfahlwiderstandes siehe hierzu Kapitel 5.5

## 5.5 Begrenzung der Pfahlwiderstände

Unter Berücksichtigung der geotechnischen und herstellungstechnischen Randbedingungen, sowie der inneren Tragfähigkeit, sollten die jeweiligen, charakteristischen Widerstände  $R_{c,k}$  der verschiedenen Pfahltypen und Querschnitte begrenzt werden. Nach unserem Dafürhalten sollte der charakteristische Widerstand  $R_{c,k}$  folgende Größenordnungen nicht - ohne vorherige, erfolgreiche Ausführung statischer Probelastungen - nennenswert überschreiten:

- Stahlbetonrammpfahl (45 / 45 cm):  $R_{c,k,max} \approx 3.500 \text{ kN}$
- Ortbetonrammpfahl ( $\varnothing 51 / 62 \text{ cm}$ ):  $R_{c,k,max} \approx 3.500 \text{ kN}$
- Ortbetonrammpfahl ( $\varnothing 56 \text{ cm}$ ):  $R_{c,k,max} \approx 5.500 \text{ kN}$
- Bohrpfahl ( $\varnothing 100 \text{ cm}$ ):  $R_{c,k,max} \approx 7.500 \text{ kN}$

## 5.6 Hinweise zur Pfahlgründung

Da die Pfähle einer Wechselbelastung ausgesetzt sind, muss der nach dem *Teilsicherheitskonzept* anzusetzende Teilsicherheitsbeiwert für den Pfahlwiderstand (Druck- und Zug anhand von Erfahrungswerten) von  $\gamma_{s,t} = 1,4$  auf  $\gamma_{s,t} = 1,6$  erhöht werden.

Beim Einbringen der Rammpfähle sind der "Kleine Rammbericht" je Pfahl sowie mindestens zwei "Große Rammberichte" zu führen. Aus diesen Werten ergibt sich eine gewisse Kontrolle über die erreichte Einbindetiefe in den tragfähigen Boden.

Die Rammpfähle werden in der Regel unter einer Neigung eingebracht. Dies wurde bei den Ermittlungen für die äußere Tragfähigkeit und die erforderlichen Pfahllängen nicht berücksichtigt. Alle aufgeführten Längen beziehen sich auf Geländeoberkante. Die sich daraus ergebende Tiefe sollte die lotrechte Tiefe der Pfahlfußebene ab OK Drucksondierung (= GOK) sein.

Bei den Nachweisen der äußeren Pfahltragfähigkeit wurden alle Drucksondierungen des jeweiligen Standortes ausgewertet. Dabei ergeben sich Unterschiede bei der Pfahllänge. Die kürzere Pfahllänge dient dabei lediglich als Orientierung. Anzustreben ist die maximale Pfahllänge. Eine Anpassung an die Verhältnisse vor Ort und der daraus resultierende Aufwand sowie Verzögerungen sollten aufgrund der nur punktuellen Untersuchungen von vornherein eingeplant werden.

Sollten kürzere Absetztiefen der Pfähle als angegeben ausgeführt werden und/oder die Rammresultate keine gesicherten Erkenntnisse über die Tragfähigkeit der Pfähle ergeben, dann sind aussagefähige Probelastungen durchzuführen. Bei unzureichender Tragfähigkeit muss bei den Pfählen, die nicht nachträglich aufgestockt bzw. verlängert werden können, mit zusätzlichen Pfählen gerechnet werden. Dies gilt insbesondere wegen der nur punktuellen Baugrunduntersuchungen, aber auch hinsichtlich unvorhersehbarer Bodenanomalien.

Das Einbringen der Rammpfähle muss mit einem Bären erfolgen, der ein günstiges Verhältnis zwischen Schlaggewicht und Pfahlgewicht besitzt, damit die erforderlichen Einbindetiefen bzw. Pfahlabsetztiefen erreicht werden können.

Wegen der zu erwartenden harten Rammung im Bereich der bereichsweisen anstehenden dicht gelagerten und sehr dicht gelagerten Sande, können Beschädigungen der Pfähle oder das Nicht-Erreichen der geplanten Endtiefe nicht ausgeschlossen werden. Bei den Ortbetonrammpfählen wären zudem Einschnürungen des Betonquerschnittes möglich. Daher sollten bauseits zur Qualitätssicherung Integritätsmessungen an den Pfählen durchgeführt werden.

Entspannungsbohrungen, mit denen die Pfähle durch Zonen erhöhter Bodenfestigkeiten hindurch gebracht werden sollen oder anderweitige Erkundungsbohrungen (z. B. für Kampfmitteluntersuchungen), sind im Vorfeld mit dem Baugrundgutachter abzustimmen.

Es ist zu beachten, dass die sehr großen Rammtiefen bei diesem Pfahlsystem eine besonders leistungsstarke Zugeinrichtung notwendig machen, um das Pfahlrohr ziehen zu können. Dies setzt auch einen tragfähigen Aufbau der Rammebene voraus.

Wenn Horizontalkräfte über die Pfahlbettung bzw. die Biegung der Pfähle in den Baugrund eingeleitet werden, oder aus sonstigen Gründen eine Zusatzbewehrung erforderlich wird, muss diese bei Fertigpfählen ausreichend lang angeordnet werden. Ansonsten würde sie beim Kappen der Fertigpfähle entfallen, falls diese - eine ausreichende Tragfähigkeit vorausgesetzt - nicht auf die geplante Absetztiefe gerammt werden können.

## 5.7 Standsicherheit der Tiefgründung - Aufnahme von Zugkräften

Wirkt auf die Gründung das volle Moment aus Winddruck, werden die Pfähle (in Abhängigkeit von der gewählten Systemvariante) mit einer maximalen, charakteristischen Zugkraft von  $F_{t,k} = 419$  bis  $770$  kN belastet.

Für die Standsicherheit der Windenergieanlage muss gewährleistet sein, dass die Gewichtskraft des am Pfahl anhaftenden Bodens größer als die auftretende Zugkraft ist. Anhand von überschlägigen und exemplarischen Ermittlungen, wurde die zulässige Zugbelastung als charakteristischer Wert veränderlicher, destabilisierender Einwirkungen  $Q_{dst,rep}$  im Grenzzustand UPL (alt: GZ1A) nach dem Teilsicherheitskonzept bestimmt (vgl. Anlage 10.1.1 bis 10.3.1). Die Kubaturbreiten in radialer Richtung wurden für den Einzelpfahl gesondert ausgewertet (vgl. Anlage 10.4.1 bis 10.4.16)

Auf Basis der Ergebnisse ergeben sich für die unterschiedlichen Pfahlsystemvarianten die in den Tabellen 36 bis 38 aufgeführten Ausnutzungsgrade. Bei den Berechnungen wurde der Standort WEA 4 gewählt, da hier aufgrund der Baugrundverhältnisse die kürzesten Pfahllängen zu erwarten sind. Anhand des Pfahlkreisdurchmessers (gemäß Fundamentdatenblatt) wurde der Pfahlabstand für die verschiedenen Varianten ermittelt:



Tabelle 36 Nachweis gegen Abheben des Bodenblockes für Zugpfahlgruppen (Variante A)

Tiefe unter OK DS / CPT	Pfähllänge ab UK Fundament	Pfählsystem	Pfählabstand *)	Ausnutzungsgrad
				$\mu = F_{t,k} / Q_{dst,k, Einzel}$
17,5 m	17,5 m	Variante A 30 x Fertigteiltrammpfahl 45 cm / 45 cm oder Ortbetonrammpfahl Ø 51 cm	1,6 m x 6,6 m	419 / 746 = 0,56 < 1,0
*) vereinfachte Annahme				

Tabelle 37 Nachweis gegen Abheben des Bodenblockes für Zugpfahlgruppen (Variante B)

Tiefe unter OK DS / CPT	Pfähllänge ab UK Fundament	Pfählsystem	Pfählabstand *)	Ausnutzungsgrad
				$\mu = F_{t,k} / Q_{dst,k, Einzel}$
10,0 m	10,0 m	Variante B 24 x Ortbeton- rammpfahl Ø 56 cm	2,1 m x 2,3 m	480 / 186 = <b>2,58</b> > 1,0
13,0 m	13,0 m		2,1 m x 4,6 m	480 / 473 = 1,02 ≥ 1,0 <sup>1)</sup>
13,5 m	13,5 m		2,1 m x 5,0 m	480 / 528 = 0,91 < 1,1
*) vereinfachte Annahme <sup>1)</sup> unten stehenden Hinweis beachten				

Tabelle 38 Nachweis gegen Abheben des Bodenblockes für Zugpfahlgruppen (Variante C)

Tiefe unter OK DS / CPT	Pfähllänge ab UK Fundament	Pfählsystem	Pfählabstand *)	Ausnutzungsgrad
				$\mu = F_{t,k} / Q_{dst,k, Einzel}$
20,5 m	20,5 m	Variante C 14 x Bohrfahl Ø 100 cm	3,4 m x 9,0 m	770 / 2370 = 0,33 < 1,0
*) vereinfachte Annahme				

Nach dem Teilsicherheitskonzept ist ein Ausnutzungsgrad von  $\mu \leq 1,0$  nachzuweisen. Wie aus den Ergebnissen ersichtlich, wird der Nachweis bei den Pfahlsystemen A und C (Fertigteiltrammpfähle, Ortbetonrammpfähle mit Außenrammung sowie den Großbohrpfählen) aufgrund der großen Pfähllängen eingehalten. Bei den deutlich kürzeren und nur gering in den Baugrund einbindenden Ortbetonrammpfählen mit Innenrammung kann bei der für die Abtragung der Druckkräfte zunächst angedachten Absetztiefe von  $t = 10,0$  m keine ausreichende Standsicherheit nachgewiesen werden. Hier ist somit eine Anpassung der Pfahlabsetztiefe notwendig.

<sup>1)</sup> Hinweis: Bei einer Absetztiefe von  $t = 13,0$  m wird die zulässige Auslastung am Standort WEA 4 für die Ortbetonrammpfähle mit Innenrammung minimal überschritten. Hierbei ist allerdings zu beachten, dass nicht alle Pfähle mit der gleichen Zugkraft belastet werden. Bereits die angrenzenden Pfähle des maximal belasteten Zuggliedes erhalten eine immer geringer werdende Einwirkung (solange, bis sich die Zuglast auf dem Niveau 0 bewegt und mit jedem weiteren, angrenzenden Pfahl zur Druckbelastung wird). Eine Verlängerung der Ortbetonrammpfähle auf  $t = 13,5$  m unter GOK ist im Hinblick auf den Verlauf der Drucksondierungen (Stichworte:

Große Einbindetiefe in hoch tragfähige Sande sowie die Polsterstärke unter dem Pfahlfuß) nicht zu empfehlen. Die Absetztiefe von  $t = 13,0$  m am Standort WEA 4 sollte daher zusammenfassend für dieses Pfahlsystem beibehalten werden. Sollen hingegen kürzere Pfahlabsetztiefen aufgeführt werden, so sind statische Probestäbe an einer Pfahlgruppe (3 Pfähle) auszuführen oder die Pfahlbemessung ist so anzupassen, dass die Zugkräfte deutlich reduziert werden.

## 6 Aufnahme des Frischbetoneigengewichtes

Nach den Ergebnissen der Drucksondierungen und der Aufschlussbohrungen handelt es sich bei den unterhalb der Gründungsebene des Fundamentes bei GOK anstehenden Schichten zunächst um Auffüllungen und Wechsellagerungen aus Weichschichten und Sanden, die einen für die Aufnahme des Frischbetoneigengewichtes unzureichend tragfähigen Baugrund darstellen. Nach den Ergebnissen der Trockenbohrungen muss mit folgenden Mindesttiefen der oberflächennah anstehenden, kompressiblen Weichschichten gerechnet werden:

WEA 1	→	$t = 5,8$ m unter GOK
WEA 2	→	$t = 5,0$ m unter GOK
WEA 3	→	$t = 3,6$ m unter GOK
WEA 4	→	$t = 2,5$ m unter GOK
WEA 5 Verweyen	→	$t = 4,0$ m unter GOK

Ein vollständiger und weiträumiger Aushub der oberflächennahen Weichschichtungen ist aus wirtschaftlicher Sicht wahrscheinlich nicht vertretbar. Gleichwohl sollte ein Teilaushub und eine Begrenzung des Frischbetoneigengewichtes aus dem ersten Betonierabschnitt erfolgen. Der erste Abschnitt bildet hierbei die Tragkonstruktion für den folgenden Abschnitt. Hierbei ist die maximale Pressung aus dem Betoneigengewicht beim ersten Betonierabschnitt des Fundamentes auf etwa  $\sigma_{zul} = 25 \text{ kN/m}^2$  zu begrenzen. Zuvor ist ein Füllsandpolster (SE, SW, GE oder GW) an den Standorten WEA 1 und WEA 2 in einer Stärke von  $d = 1$  m unter GOK anzuordnen. Bei den Standorten WEA 3 bis WEA 5 sollte der unterlagernde und bis in  $t = 2,8$  m bis  $3,5$  m Tiefe anstehende, stark kompressible Torf vorsorglich komplett ausgehoben und durch Füllsand der Bodengruppen SE/SW ersetzt werden. Nach einem vollständigen Aushub des Torfes an den Standorten WEA 3 bis WEA 5 ist eine Begrenzung des Frischbetoneigengewichtes nicht mehr zwingend notwendig. Soll ein höheres Frischbetoneigengewicht an den Standorten WEA 1 und WEA 2 aufgebracht werden, so kann eine Festlegung nach Inaugenscheinahme der Aushubebene und ggf. ergänzender Untersuchungen durch den Baugrundgutachter getroffen werden.

Alternativ ist die Anwendung des sogenannten Überschüttverfahrens zu prüfen, bei dem mittels Vertikaldrainagen (Rastermaße: ca.  $0,8$  bis  $1,0$  m) eine Beschleunigung des Setzungsverhaltens erzielt wird. Ziel der Maßnahmen ist eine Verbesserung der Tragfähigkeit der anstehenden Weichschichten, eine Reduzierung möglicher Einwirkungen aus dem Seitendruck auf Pfähle sowie eine Minimierung der weiter zu erwartenden Setzungen.

Beim Überschüttverfahren mit Vertikaldrains ist ein Vorlauf für die Aktivierung nennenswerter Setzungsanteile von mindestens 3 bis 4 Monaten einzuplanen.

## 7 Seitendruck auf Pfähle und negative Mantelreibung

Nach den Angaben zur Fundamentgeometrie ist eine seitliche An- und Aufschüttung mit einer maximalen Höhe von  $h = 2,8$  m geplant. Diese nicht unerhebliche Bodenauflast wirkt auf die unterlagernden, minder tragfähigen Schichtungen setzungserzeugend. Hieraus können zudem Einwirkungen aus *negativer Mantelreibung* und ggf. auch aus dem sogenannten *Seitendruck* (oder Fließdruck) auf Pfähle resultieren.

Die Pfähle müssen für derartige Einwirkungen bemessen werden. Ist dies nicht möglich, müssen die Einwirkungen von den Pfählen abgeschirmt werden (z.B. mittels Spundwand) oder durch eine Vorbelastung der Weichschichten (z.B. mittels Überschüttverfahren inkl. Vertikaldrainagen). Werden die minder tragfähigen Schichtungen unter dem Fundament und unter der Aufschüttfläche unter Beachtung einer Lastausbreitung von  $45^\circ$  ausgetauscht (Tiefenlagen gemäß Kapitel 6), sind ein Ansatz von *negativer Mantelreibung* und eine Berücksichtigung einer Biegebeanspruchung aus dem Seitendruck nicht notwendig. Üblicherweise sind Aushubtiefen von  $t > 3$  m wirtschaftlich nicht mehr sinnvoll darstellbar.

Ob Seitendruck angesetzt werden muss, wird üblicherweise anhand einer Geländebruchauswertung nach DIN 4084 (*entkleidetes System*) ermittelt. Ein wichtiger Parameter für die Nachweisführung des Seitendrucks ist die Kohäsion im undränierten Zustand. Dieser Wert muss vor Ort oder im Labor anhand ungestörter Bodenproben nachgewiesen werden.

Bei Ausnutzungen von  $\mu > 0,75$  innerhalb der Böschungsbruchberechnungen ist bei organischen Böden ein Seitendruck bei der Bemessung der Pfähle zu berücksichtigen.

### Randbedingungen:

- Fundament bei GOK
- Teilbodenaustausch zur Aufnahme des Frischbetoneigengewichtes (Annahme:  $t = 1$  m)
- Flächenlast von max.  $53 \text{ kN/m}^2$  (für die Fundamentanschüttung)

Zum Nachweis der erforderlichen Scherfestigkeiten wurden überschlägige Auswertungen vorgenommen (vgl. Anlage 11). Die Ergebnisse sind nachfolgend aufgeführt.

Tabelle 39 Ergebnisse - exemplarische Böschungs- und Geländebruchauswertung

Schichtmächtigkeit Auffüllung	Anfangsscherfestigkeit $c_u$ in $[\text{kN/m}^2]$	Ausnutzung $\mu$	Anlage	Bemerkung
1,0 m	15	1,04	11.1	
	20	0,85	11.2	
	25	<u>0,72</u>	11.3	
	24	<u>0,74</u>	11.4	Optimierung

Die Ergebnisse der Berechnungen sind in der Anlage 11 aufgeführt.

Es ergibt sich eine rechnerische Ausnutzung von  $\mu = 0,74$ , wenn die Kohäsion im undrÄnierten Zustand  $c_U \geq 24 \text{ kN/m}^2$  betrÄgt. Bei diesem Eingangswert ( $\geq$ ) kann auf einen Ansatz des Seitendrucks verzichtet werden. Liegen die Werte darunter, dann muss mit Seitendruck auf die PfÄhle gerechnet werden. Aus geotechnischer Sicht bietet sich die Ausföhrung des Überschüttverfahrens inkl. Anordnung von VertikaldrÄnagen an (siehe auch Kapitel 6).

Die Lasten der eingesetzten GerÄte sind dementsprechend zu pröfen und es ist der Einsatz von ausreichenden Baggermatten zur Reduzierung der FlÄchenlasten vorzusehen. Auch die übrigen geometrischen Randbedingungen sowie die Bodenverhältnisse sind zu kontrollieren.

Wegen der inhomogenen Schichtungen sollten die Scherwiderstände vor Ort mittels Flögel-scherversuchen im Schüttbereich an mehreren Stellen vor einer Lastaufbringung (Bagger und Fundamentandeckung) gesondert nachgewiesen werden. In Abhängigkeit von der Plastizitätszahl oder der Bodenart sind hierbei Korrekturfaktoren zu berücksichtigen.

## 8 Hinweis zum Erdbau

Die Baggarbeiten sind nur vor Kopf mit einer glattkantigen Baggerschaufel ohne ReißzÄhne auszuföhren, da anderenfalls unnötige Auflockerungen erzeugt werden. Dennoch aufgeweichte Bereiche sind gegen Füllsand oder Magerbeton zu ersetzen. Wir empfehlen die Abnahme der Baugrubensohle durch den Baugrundgutachter oder einen fachkundigen Vertreter des Bauherrn.

## 9 Wasserhaltung

Bei den Bohrarbeiten wurde Grund- bzw. Schichtenwasser in  $t = 0,1 \text{ m}$  bis  $2,3 \text{ m}$  Tiefe eingemessen. Für die Erd- und Gründungsarbeiten wird somit eine Wasserhaltung erforderlich. Diese sollte bei den anstehenden Baugrundverhältnissen möglichst mittels Horizontaldrainage erfolgen. Tiefbrunnen oder SpölfILTER können in den Weichschichten nur eingeschränkt wirksam betrieben werden. Die DrainagegrÄben sollten mit abgestuftem Filtermaterial (zum Beispiel Granulat oder Kiessand) verfüllt werden. Die StrÄnge sind ausreichend tief zu verlegen. Wir empfehlen, eine Überdeckung der Drainagerohre von mindestens  $0,8 \text{ m}$  (unter Berücksichtigung eines ggf. erforderlichen Mehraushubes) sicherzustellen. Die Abstände der DrainagestrÄnge untereinander sollten - prinzipiell bzw. vereinfacht - nicht nennenswert über  $4 \text{ m}$  liegen.

Das Grundwasser kann unterhalb wassersperrender Weichschichten gespannt anstehen. Somit können in Abhängigkeit von der Druckhöhe und der Aushubtiefe gesonderte Entspannungsmaßnahmen erforderlich werden. Im Hinblick auf die derzeit vorgesehenen Fundamentanordnung ab Geländeoberkante und der damit verbundenen, geringen Aushubtiefe wÄren Entspannungsmaßnahmen nicht notwendig. Da jedoch bei den Standorten WEA 1 und WEA 2 die Anordnung eines Lastverteilungspolsters und bei den Standorten WEA 3 bis WEA 5 ggf. sogar ein vollständiger Bodenaustausch (Aushub des stark kompressiblen Torfes) notwendig werden kann, ist eine fachgerechte Dimensionierung, Planung und Begleitung einer Wasserhaltung in Abhängigkeit von der tatsächlichen Aushubtiefe durch einen Fachbetrieb erforderlich.

## 10 Baugrubensicherung

Bei den anstehenden Baugrundverhältnissen ist eine Abböschung unbelasteter Böschungen unter 45° grundsätzlich vertretbar (vgl. hierzu *Merckblatt BG Bau*). Bis zu einer Tiefenlage von maximal 1,2 m unter GOK ist auch eine senkrechte Baugrubenböschung zulässig. Letztere Option ist allerdings aus baupraktischen Gründen für die Baugrube der Windenergieanlage nur eingeschränkt zu empfehlen, da Abbrüche der Böschungskanten kaum zu vermeiden sind.

Eine geordnete Abfuhr von Oberflächenwasser ist zur Vermeidung von Ausspülungen im Böschungsbereich sicherzustellen. Werden Elemente der Wasserhaltung auch außerhalb der eigentlichen Baugrube angeordnet, kann eine Reduzierung des Wasserdrucks im Böschungsbereich erzielt und damit eine zusätzliche Stabilisierung der Böschung (insbesondere bei den Weichschichten) erreicht werden.

## 11 Standsicherheit der Pfahlherstellungsgeräte und der Kräne

Die Ausführung der Arbeitsebene für das Ramm- oder Bohrgerät soll gemäß Spezifikation vom Baugrundgutachter vorgegeben werden. Aufgrund des derzeitigen Planungs- und Beauftragungsstandes liegen noch keine Lastangaben vor. Nach Vorlage der Angaben zur Spannungsverteilung unter den Kettenfahrwerken und der Einwirkungen auf die Abstützungen können gesonderte Nachweise geführt werden. Die Bewertung muss daher nach Vorlage der noch ausstehenden Belastungen nachgereicht werden.

Für die weitere Planung kann zunächst folgender, exemplarischer Mindestaufbau zugrunde gelegt werden, der später mit den tatsächlichen Lasten abzugleichen ist:

- ⇒ Schottertragschicht
  - 0/32 oder 0/45
  - d = 0,2 bis 0,3 m
- ⇒ Füllsand
  - SE/SW
  - d = 0,7 bis 1,2 m
- ⇒ Geokunststoff / Vlies
  - min. GRK 3
  - Übergreifungslänge (unter Beachtung der Rammeinflüsse)
- ⇒ Drainageanordnung
  - zur Abfuhr von Stauwasser und zur Vermeidung von Aufweicherscheinungen

## 12 Schlussbemerkung

Unterhalb der Gründungsebene der Windenergieanlagen, das heißt ab GOK, wurden Auffüllungen und Wechsellagerungen aus kompressiblen Weichschichten und Sanden angetroffen. Die Weichschichtungen stellen aufgrund ihres erheblichen Setzungspotenzials keinen geeigneten Baugrund für eine Flachgründung von Windenergieanlagen dar. Die gebotene Gründungsart ist daher eine Tiefgründung auf Pfählen.

Zur Sicherstellung der Aufnahme des Frischbetoneigengewichtes sowie zur Vermeidung eines Ansatzes von *negativer Mantelreibung* und ggf. auch von *Seitendruck* auf Pfähle bietet sich ein Austausch der oberflächennahen Auffüllungen und Weichschichten, wie unter Kapitel 6 und 7 beschrieben, an. Aufgrund der Tiefenlage der Weichschichten (insbesondere des Torfes) dürfte ein tief reichender Bodenaustausch wirtschaftlich allerdings schwer darstellbar sein. Alternativ bietet sich eine frühzeitige Vorbelastung der Weichschichten im Überschüttverfahren in Kombination mit einer Vertikaldränage (Rastermaß ca. 0,8 bis 1,0 m) an.

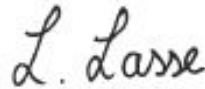
Beim Standort WEA 4 lassen die Drucksondierergebnisse in größerer Tiefe auf eine nennenswerte Schichtung aus einem Torf-Sand-Gemisch oder einem Schluff-Ton-Gemisch schließen. Während diese in der Bohrung nur eine Schichtdicke von  $d = 2,5$  m aufweist, lassen die vergleichbaren Sondierwiderstände auf eine Schichtdicke von  $d = 8,0$  m schließen. Diese Schichtdicke ist ungewöhnlich hoch und liegt außerhalb bisheriger Erfahrungen. Vorsorglich wurde diese Schichtung ungünstig angesetzt, da eine tiefere Bohrung im Bereich der Drucksondierung nicht vorliegt. Es liegt nahe, dass es sich vorwiegend um ein Schluff-Ton-Gemisch handelt, in dem nur bereichsweise Torf eingelagert ist.

Die Errichtung der Kran- und Montagefläche ist nicht Gegenstand der vorliegenden Ausarbeitung. Wir weisen darauf hin, dass für eine sichere Gründung des Montagekranes zusätzliche Maßnahmen erforderlich werden (z. B. Bodenaustausch, Lastverteilungsplatten, etc.).

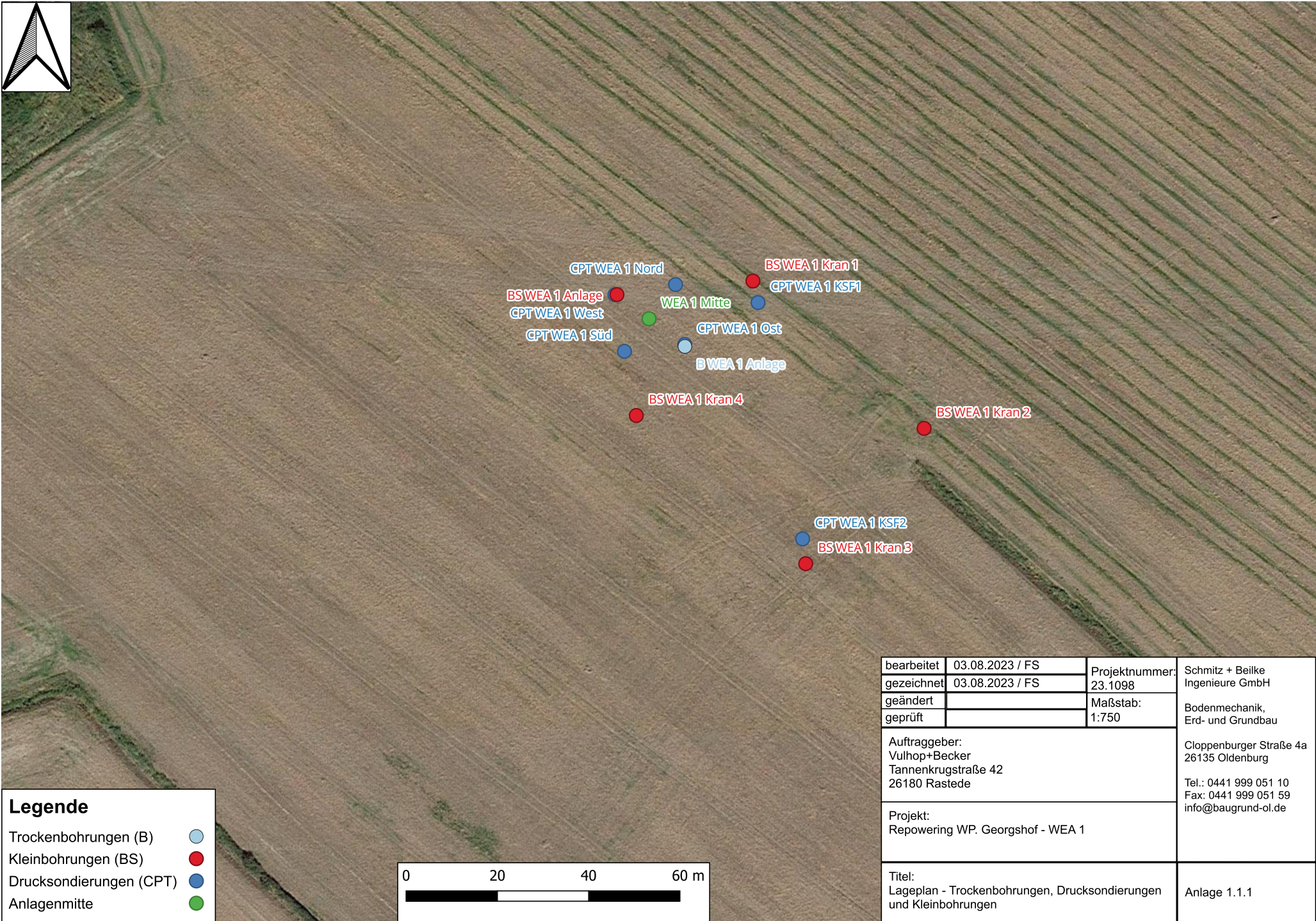
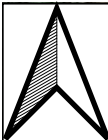
Oldenburg, 24.10.2023



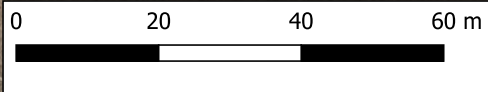
Dipl.-Ing. Ralf Schmitz



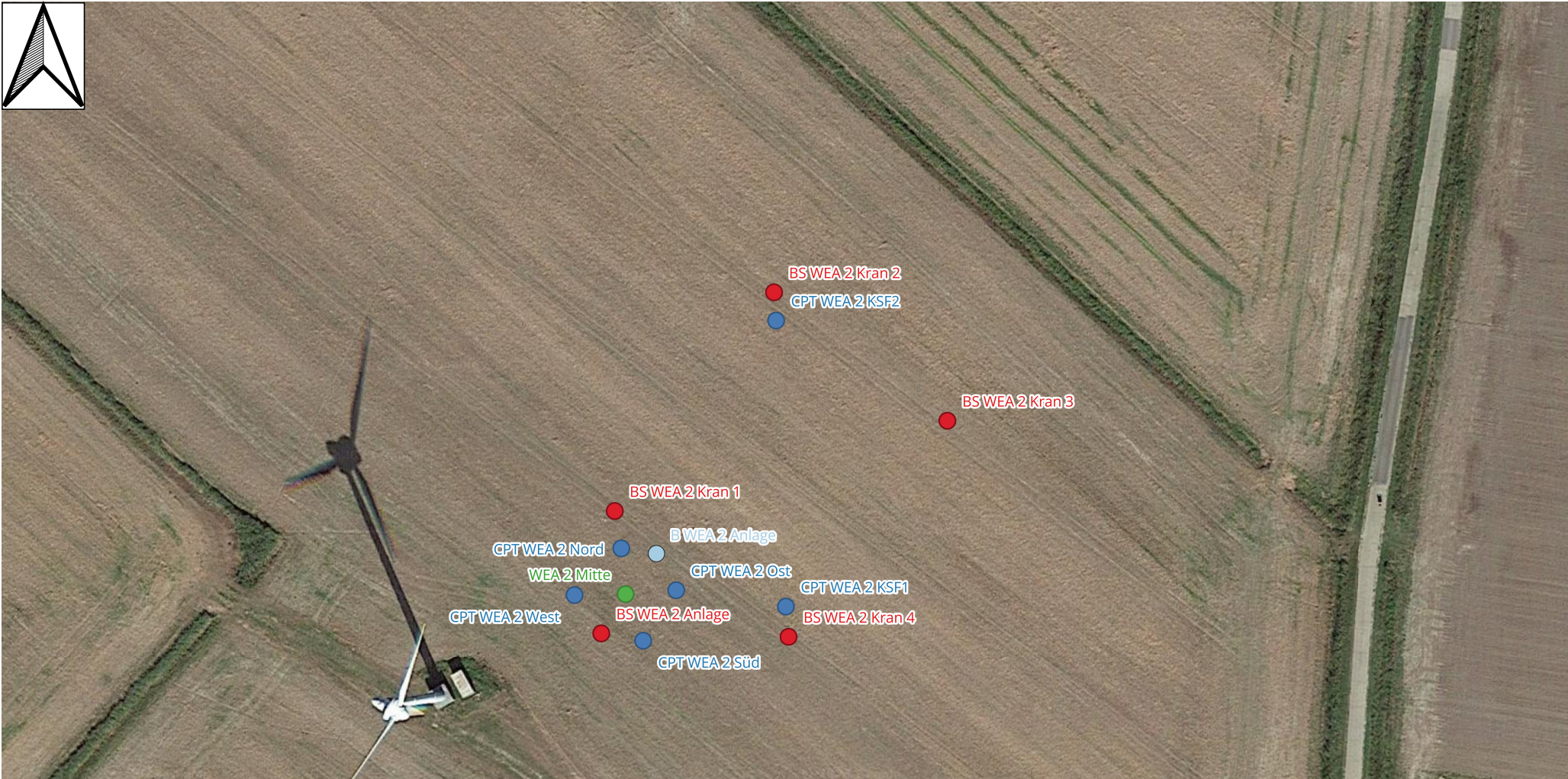
Leonie Lasse, B. Eng.



Legende	
Trockenbohrungen (B)	●
Kleinbohrungen (BS)	●
Drucksondierungen (CPT)	●
Anlagenmitte	●

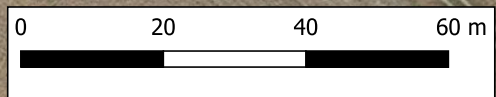


bearbeitet	03.08.2023 / FS	Projektnummer:	Schmitz + Beilke Ingenieure GmbH
gezeichnet	03.08.2023 / FS		
geändert		Maßstab:	Bodenmechanik, Erd- und Grundbau
geprüft			
Auftraggeber: Vulhop+Becker Tannenkrugstraße 42 26180 Rastede			Cloppenburger Straße 4a 26135 Oldenburg  Tel.: 0441 999 051 10 Fax: 0441 999 051 59 info@baugrund-ol.de
Projekt: Repowering WP. Georgshof - WEA 1			
Titel: Lageplan - Trockenbohrungen, Drucksondierungen und Kleinbohrungen			Anlage 1.1.1



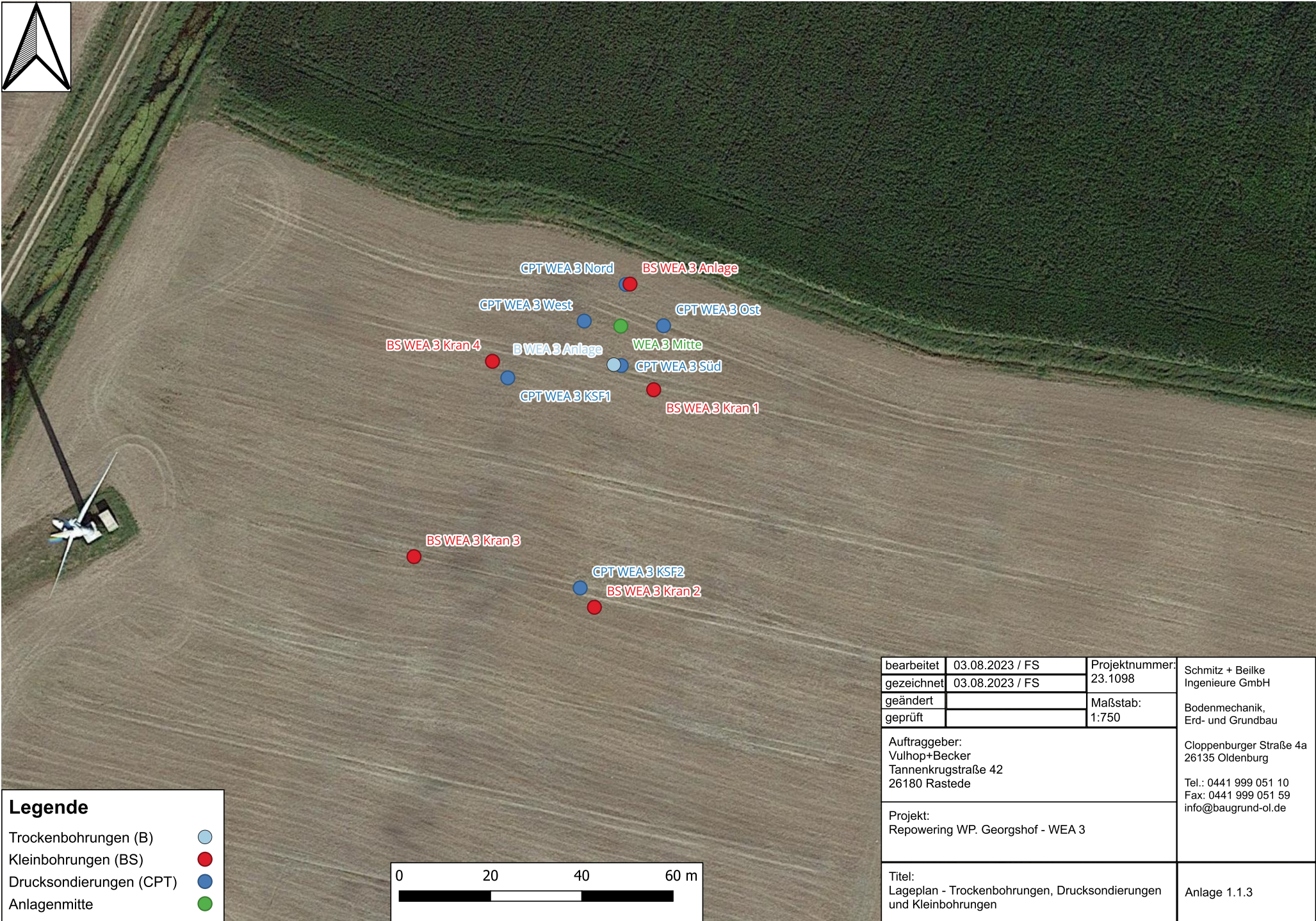
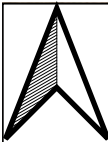
**Legende**

- Trockenbohrungen (B) ●
- Kleinbohrungen (BS) ●
- Drucksondierungen (CPT) ●
- Anlagenmitte ●

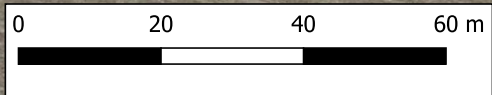


bearbeitet	03.08.2023 / FS	Projektnummer:	23.1098	Schmitz + Beilke Ingenieure GmbH
gezeichnet	03.08.2023 / FS			
geändert		Maßstab:	1:750	Bodenmechanik, Erd- und Grundbau
geprüft				
Auftraggeber: Vulhop+Becker Tannenkrugstraße 42 26180 Rastede			Cloppenburger Straße 4a 26135 Oldenburg	
Projekt: Repowering WP. Georgshof - WEA 2			Tel.: 0441 999 051 10 Fax: 0441 999 051 59 info@baugrund-ol.de	
Titel: Lageplan - Trockenbohrungen, Drucksondierungen und Kleinbohrungen			Anlage 1.1.2	

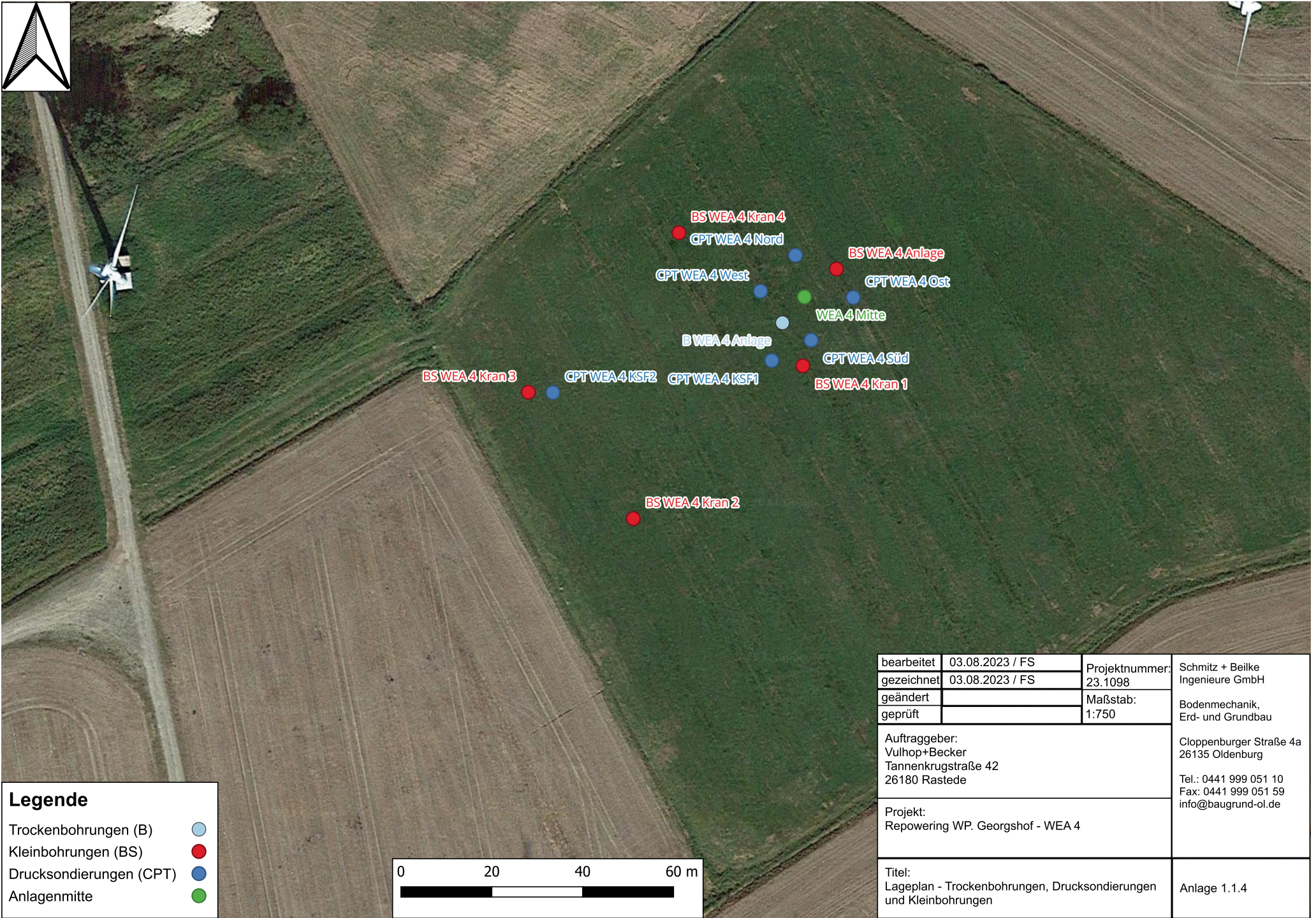




Legende	
Trockenbohrungen (B)	● (light blue)
Kleinbohrungen (BS)	● (red)
Drucksondierungen (CPT)	● (dark blue)
Anlagenmitte	● (green)

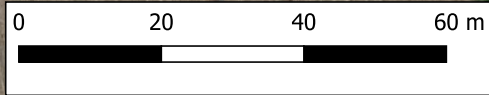


bearbeitet	03.08.2023 / FS	Projektnummer: 23.1098	Schmitz + Beilke Ingenieure GmbH
gezeichnet	03.08.2023 / FS		
geändert		Maßstab: 1:750	Bodenmechanik, Erd- und Grundbau
geprüft			
Auftraggeber: Vulhop+Becker Tannenkrugstraße 42 26180 Rastede			Cloppenburger Straße 4a 26135 Oldenburg  Tel.: 0441 999 051 10 Fax: 0441 999 051 59 info@baugrund-ol.de
Projekt: Repowering WP. Georgshof - WEA 3			
Titel: Lageplan - Trockenbohrungen, Drucksondierungen und Kleinbohrungen			Anlage 1.1.3

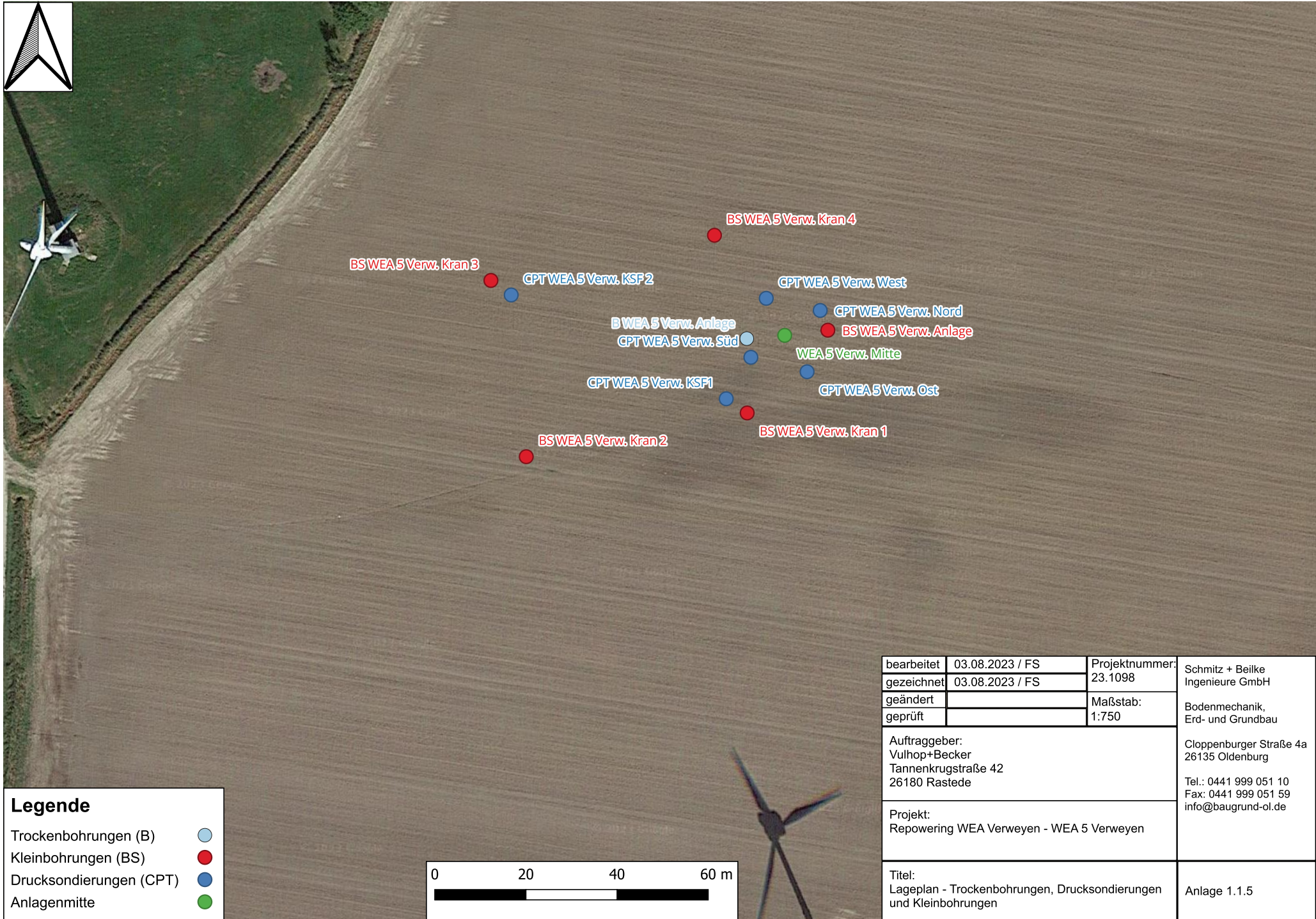


**Legende**

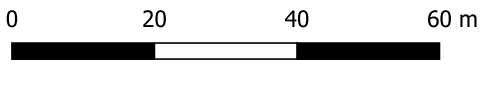
- Trockenbohrungen (B) ●
- Kleinbohrungen (BS) ●
- Drucksondierungen (CPT) ●
- Anlagenmitte ●




bearbeitet	03.08.2023 / FS	Projektnummer:	Schmitz + Beilke Ingenieure GmbH
gezeichnet	03.08.2023 / FS		
geändert		Maßstab:	Bodenmechanik, Erd- und Grundbau
geprüft			
Auftraggeber: Vulhop+Becker Tannenkrugstraße 42 26180 Rastede			Cloppenburger Straße 4a 26135 Oldenburg  Tel.: 0441 999 051 10 Fax: 0441 999 051 59 info@baugrund-ol.de
Projekt: Repowering WP. Georgshof - WEA 4			
Titel: Lageplan - Trockenbohrungen, Drucksondierungen und Kleinbohrungen			Anlage 1.1.4



Legende	
Trockenbohrungen (B)	●
Kleinbohrungen (BS)	●
Drucksondierungen (CPT)	●
Anlagenmitte	●



bearbeitet	03.08.2023 / FS	Projektnummer:	23.1098	Schmitz + Beilke Ingenieure GmbH
gezeichnet	03.08.2023 / FS			
geändert		Maßstab:	1:750	Bodenmechanik, Erd- und Grundbau
geprüft				
Auftraggeber: Vulhop+Becker Tannenkrugstraße 42 26180 Rastede			Cloppenburg Cloppenburg Straße 4a 26135 Oldenburg  Tel.: 0441 999 051 10 Fax: 0441 999 051 59 info@baugrund-ol.de	
Projekt: Repowering WEA Verweyen - WEA 5 Verweyen				
Titel: Lageplan - Trockenbohrungen, Drucksondierungen und Kleinbohrungen			Anlage 1.1.5	

Projekt: <b>Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen</b>	Auftraggeber: <b>Vulhop+Becker GmbH Tannenkrugstraße 42 26180 Rastede</b>	Projektnummer: <b>23.1098</b>	<b>SBI</b>  <small>SCHMITZ + BEILKE INGENIEURE GMBH</small>
Art: <b>Koordinatenliste der Baugrundaufschlüsse</b>	Datum: <b>03.08.2023</b>	<b>Anlage 1.2.1</b>	


**Koordinatenbezugssystem:**

<input checked="" type="checkbox"/>	ETRS89 / UTM Zone 32
<input type="checkbox"/>	DHDN / Gauß-Krüger Zone 3

**Lage und Höhe der Aufschlusspunkte \***

Aufschlusspunkt	Rechtswert	Hochwert	Höhe in m NHN
WEA 01 Mitte	32395054,853	5944476,540	0,87
B WEA 01 Anlage	32395062,714	5944470,478	0,90
BS WEA 01 Anlage	32395047,822	5944481,827	0,92
BS WEA 01 Kran1	32395077,612	5944484,813	0,88
BS WEA 01 Kran2	32395115,121	5944452,522	0,79
BS WEA 01 Kran3	32395089,181	5944422,878	0,74
BS WEA 01 Kran4	32395052,068	5944455,348	0,82
CPT WEA 01 Norden	32395060,668	5944484,019	0,83
CPT WEA 01 Osten	32395062,714	5944470,899	0,90
CPT WEA 01 Süden	32395049,475	5944469,401	0,79
CPT WEA 01 Westen	32395047,385	5944481,810	0,95
CPT WEA 01 KSF1	32395078,737	5944480,090	0,80
CPT WEA 01 KSF2	32395088,499	5944428,308	0,83
WEA 02 Mitte	32395179,953	5944212,878	0,83
B WEA 02 Anlage	32395185,383	5944220,337	0,81
BS WEA 02 Anlage	32395175,481	5944205,661	0,85
BS WEA 02 Kran1	32395177,960	5944228,162	0,84
BS WEA 02 Kran2	32395207,251	5944268,387	0,85
BS WEA 02 Kran3	32395239,121	5944244,765	0,88
BS WEA 02 Kran4	32395209,922	5944205,033	0,73
CPT WEA 02 Norden	32395179,159	5944221,288	0,83
CPT WEA 02 Osten	32395189,260	5944213,595	0,79
CPT WEA 02 Süden	32395183,188	5944204,311	0,81
CPT WEA 02 Westen	32395170,554	5944212,709	0,86
CPT WEA 02 KSF1	32395209,420	5944210,598	0,69
CPT WEA 02 KSF2	32395207,626	5944263,188	0,82
WEA 03 Mitte	32395675,892	5944127,897	0,82
B WEA 03 Anlage	32395674,362	5944119,468	0,75
BS WEA 03 Anlage	32395677,919	5944137,106	0,69
BS WEA 03 Kran1	32395683,112	5944113,965	0,78
BS WEA 03 Kran2	32395670,120	5944066,309	0,80
BS WEA 03 Kran3	32395630,593	5944077,401	0,86

\* Hinweis: Die tatsächliche Lage der CTPs kann örtlich geringfügig abweichen, da nicht alle Drucksondierpunkte im Zuge der Einmessungen wiedergefunden werden konnten.

Projekt: <b>Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen</b>	Auftraggeber: <b>Vulhop+Becker GmbH Tannenkrugstraße 42 26180 Rastede</b>	Projektnummer: <b>23.1098</b>	<b>SBI</b>  <small>SCHMITZ + BEILKE INGENIEURE GMBH</small>
Art: <b>Koordinatenliste der Baugrundaufschlüsse</b>	Datum: <b>03.08.2023</b>	<b>Anlage 1.2.2</b>	

Koordinatenbezugssystem:

<input checked="" type="checkbox"/>	ETRS89 / UTM Zone 32
<input type="checkbox"/>	DHDN / Gauß-Krüger Zone 3

**Lage und Höhe der Aufschlusspunkte \***

Aufschlusspunkt	Rechtswert	Hochwert	Höhe in m NHN
BS WEA 03 Kran4	32395647,783	5944120,189	0,84
CPT WEA 03 Norden	32395677,036	5944137,034	0,72
CPT WEA 03 Osten	32395685,270	5944127,987	0,79
CPT WEA 03 Süden	32395676,000	5944119,257	0,81
CPT WEA 03 Westen	32395667,893	5944129,011	0,82
CPT WEA 03 KSF1	32395651,142	5944116,566	0,83
CPT WEA 03 KSF2	32395667,002	5944070,540	0,80
WEA 04 Mitte	32395783,812	5943702,836	0,80
B WEA 04 Anlage	32395778,974	5943697,132	0,73
BS WEA 04 Anlage	32395790,856	5943708,969	0,76
BS WEA 04 Kran1	32395776,458	5943687,668	0,53
BS WEA 04 Kran2	32395746,152	5943654,043	0,73
BS WEA 04 Kran3	32395723,072	5943681,854	0,66
BS WEA 04 Kran4	32395756,198	5943716,951	0,74
CPT WEA 04 Norden	32395781,840	5943711,991	0,68
CPT WEA 04 Osten	32395794,550	5943702,701	0,79
CPT WEA 04 Süden	32395785,287	5943693,330	0,83
CPT WEA 04 Westen	32395774,156	5943704,091	0,46
CPT WEA 04 KSF1	32395776,629	5943688,826	0,83
CPT WEA 04 KSF2	32395728,458	5943681,780	0,81
WEA 05 Verw. Mitte	32395507,946	5944421,247	0,62
B WEA 05 Verw. Anlage	32395499,626	5944420,532	0,61
BS WEA 05 Verw. Anlage	32395517,410	5944422,381	0,60
BS WEA 05 Verw. Kran1	32395499,714	5944404,223	0,61
BS WEA 05 Verw. Kran2	32395451,240	5944394,625	0,60
BS WEA 05 Verw. Kran3	32395443,487	5944433,294	0,88
BS WEA 05 Verw. Kran4	32395492,535	5944443,205	0,72
CPT WEA 05 Verw. Norden	32395515,734	5944426,710	0,63
CPT WEA 05 Verw. Osten	32395512,853	5944413,263	0,59
CPT WEA 05 Verw. Süden	32395500,524	5944416,428	0,55
CPT WEA 05 Verw. Westen	32395503,895	5944429,370	0,63
CPT WEA 05 Verw. KSF1	32395495,120	5944407,332	0,69

\* Hinweis: Die tatsächliche Lage der CTPs kann örtlich geringfügig abweichen, da nicht alle Drucksondierpunkte im Zuge der Einmessungen wiedergefunden werden konnten.



# Zeichnerische Darstellung der Bohrergergebnisse

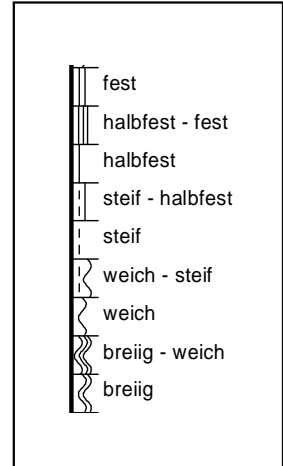


## Legende

## Anlage 2

Benennung:	Nebenanteile:	Zeichen:
Hauptbodenarten:	Nebenanteile:	
Steine	steinig	
Kies	kiesig	
Grobkies	grobkiesig	
Mittelkies	mittelkiesig	
Feinkies	feinkiesig	
Sand	sandig	
Grobsand	grobsandig	
Mittelsand	mittelsandig	
Feinsand	feinsandig	
Schluff	schluffig	
Ton	tonig	
Torf	humos, organisch	
Auffüllung		<b>A</b>
Geschiebelehm		
Geschiebemergel		
Klei		

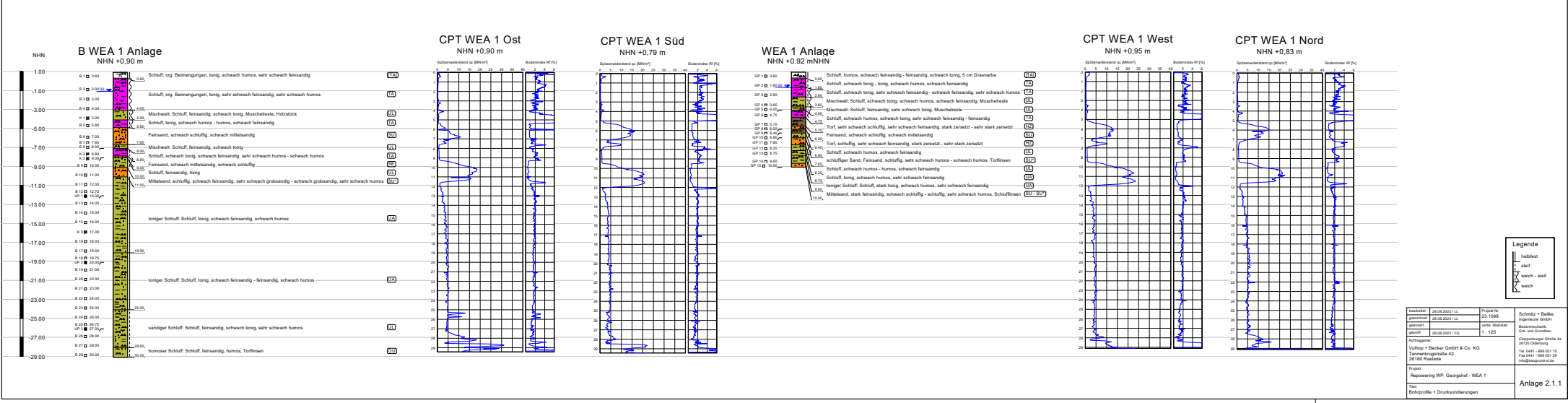
### Zustandsform bindiger Bodenarten:



**Wasserstand:** Grundwasser nach Beendigung der Bohrung

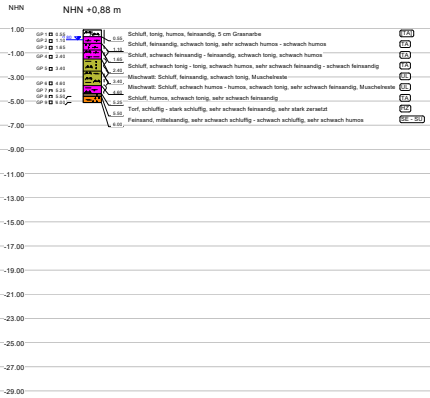
**Probenarten:** GP gestörte Probe

SP ungestörte Probe (Sonderprobe)

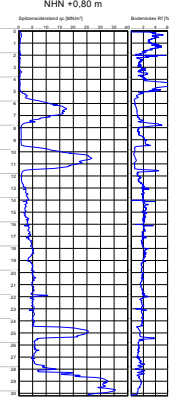




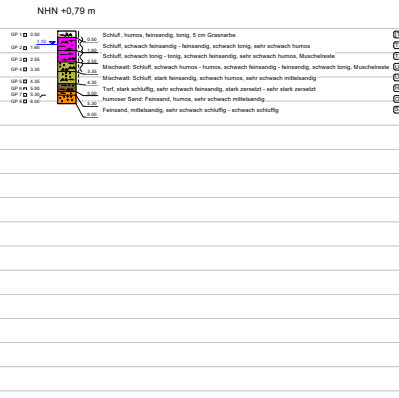
WEA 1 Kran 1



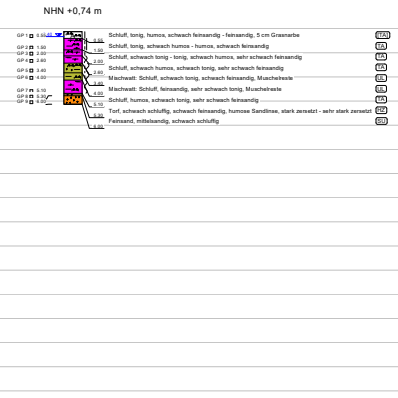
CPT WEA 1 KSF 1



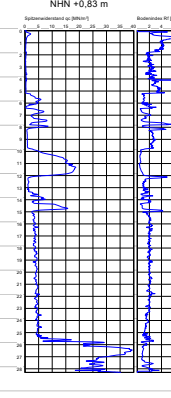
WEA 1 Kran 2



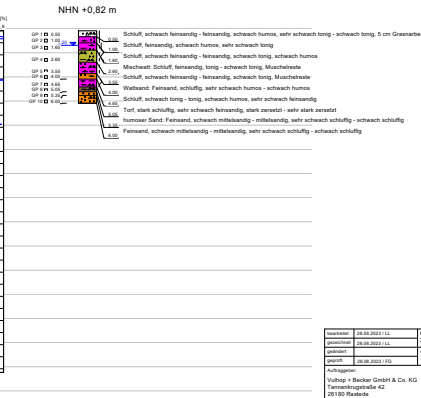
WEA 1 Kran 3



CPT WEA 1 KSF 2

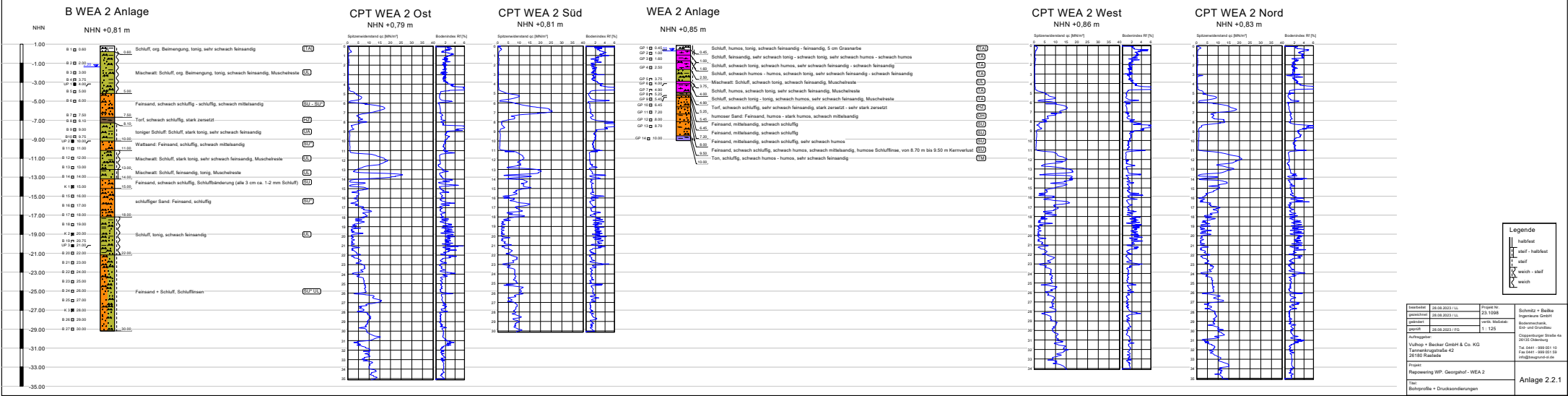


WEA 1 Kran 4



Legende	
h	hohlfest
h-h	stuf - hohlfest
f	stuf
w	weich - stuf
k	weich

Standort	21.03.2021 11	Projekt Nr.	Schnitz + Bede
Entwurf	24.03.2021 11	ZS 1008	Nichters GbR
Ausfert.		4976, 5000	Bauverfahren
Druck	26.06.2021 10	1: 1/20	CS und Grundriss
Projektor:			
Fertigsteller:			
Vertraggeber:			
Vertrag:			
Projekt:			
Titel:	Regenrinnung WP, Geordnet - WEA 1		Anlage 2.1.2
Blatt:	Blattprofile + Druckbedingungen		



WEA 2 Kran 1

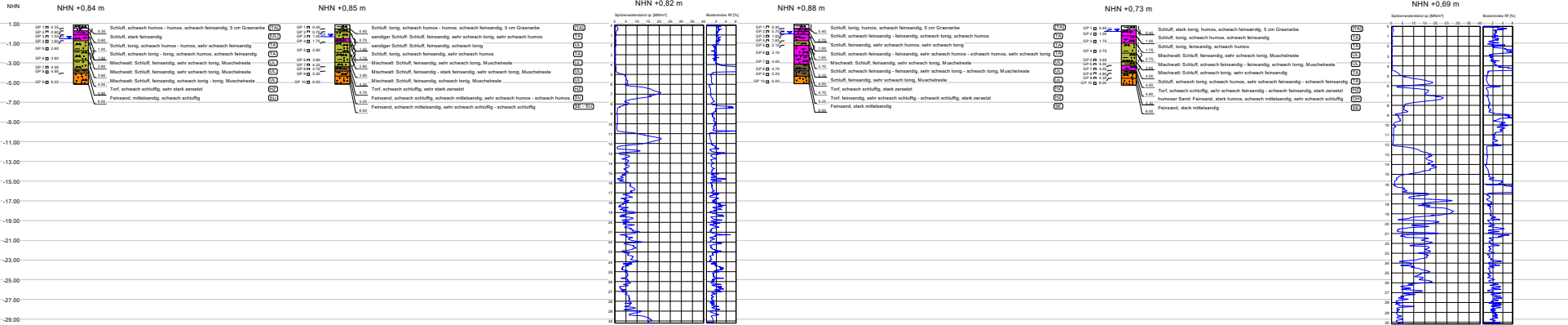
WEA 2 Kran 2

CPT WEA KSF 2

WEA 2 Kran 3

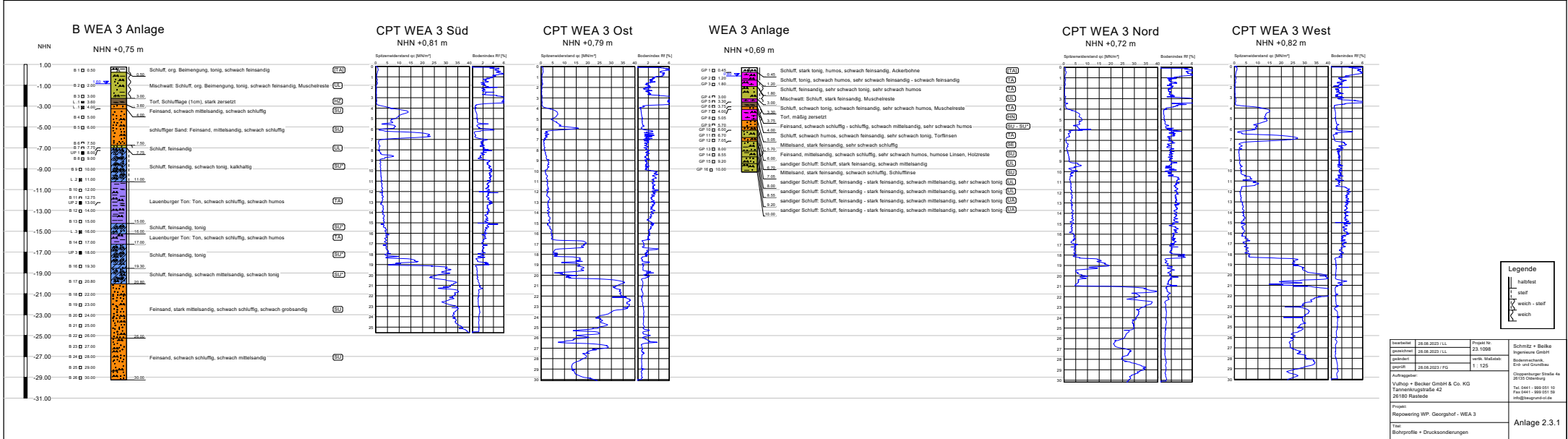
WEA 2 Kran 4

CPT WEA 2 KSF 1

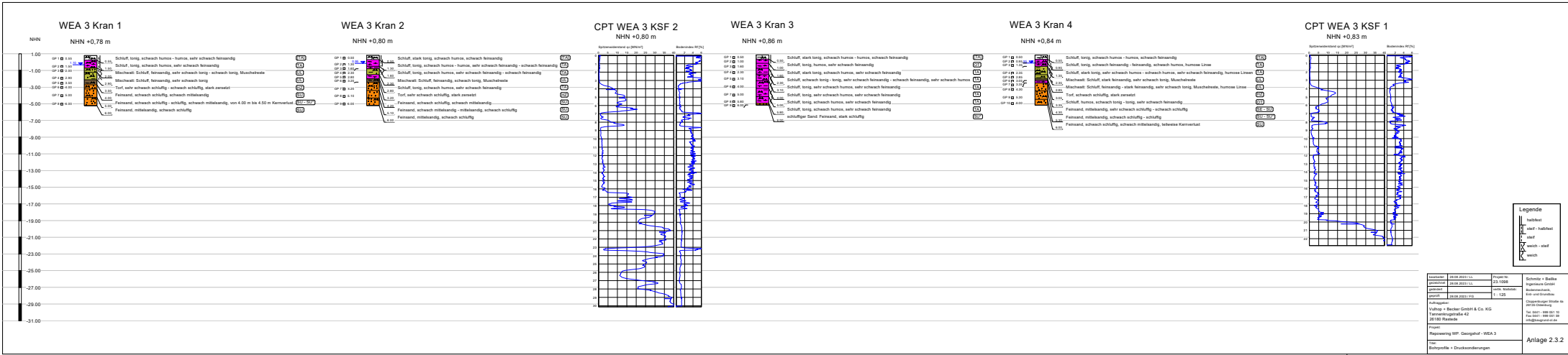


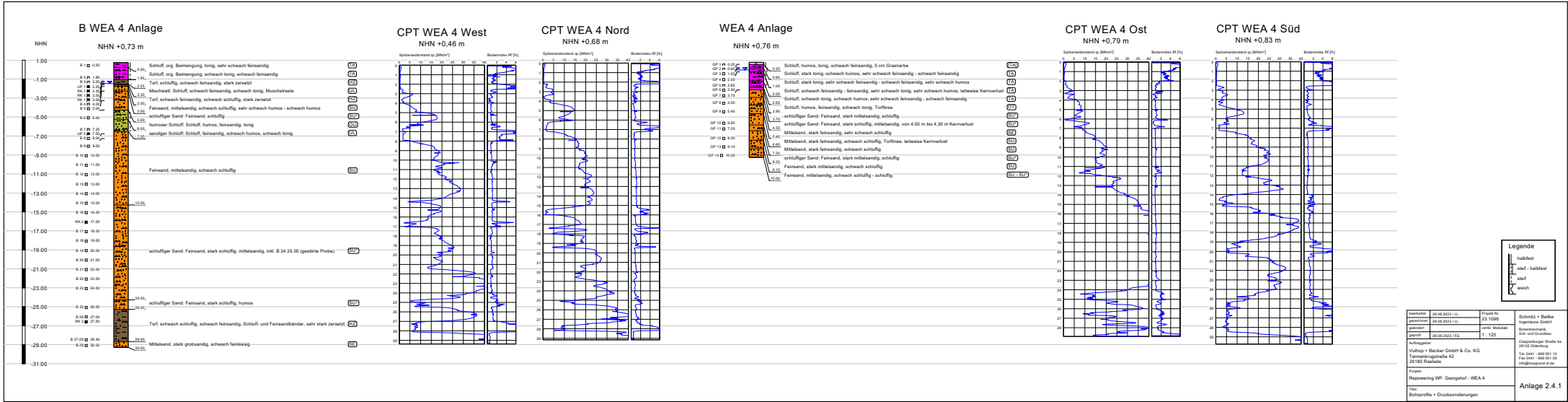
	Schluff
	Sand
	Ton
	Kies
	Kies mit Geröll
	Kies mit Geröll und Sand
	Kies mit Geröll und Sand mit Schluff
	Kies mit Geröll und Sand mit Schluff und Ton

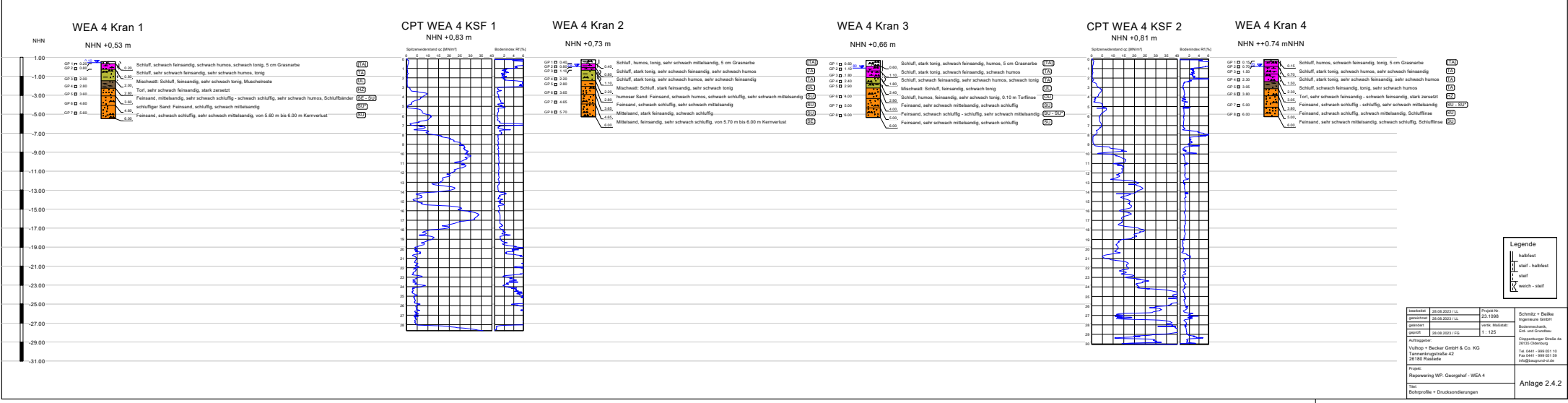
Gezeichnet	26.08.2023 (L)	Projekt Nr.	23-1008	Schreiber + Berater	Geotechnik GmbH
Geprüft	26.08.2023 (L)	Projekt	23-1008	Bauherr	Geotechnik GmbH
Geplant	26.08.2023 (L)	Standort	1, 122	Geotechnik GmbH & Co. KG	Fa. 0001-0001-00
Auftraggeber		Geotechnik GmbH & Co. KG		Friedrichstraße 42	
Projekt		Rampierung WP, Geotechnik - WEA 2		20100 Bauleite	
Titel		Baugruben - Druckbedingungen		Anlage 2.2.2	



Gezeichnet	28.08.2023 / LL	Projekt Nr.	Schmid + Balke
geprüft	28.08.2023 / LL	Blatt	23 / 1008
geplant	28.08.2023 / FG	vertr. Maßstab	1 : 125
Auftraggeber:			Geotechnische Dienste GbR
Vulpho + Becker GmbH & Co. KG			28135 Odenburg
Projekt:			Repowering WP_Georghof - WEA 3
Titel:			Baugrubenprofile + Druckwasseränderungen
Datei:			Anlage 2.3.1







B WEA 5 Verw. Anlage

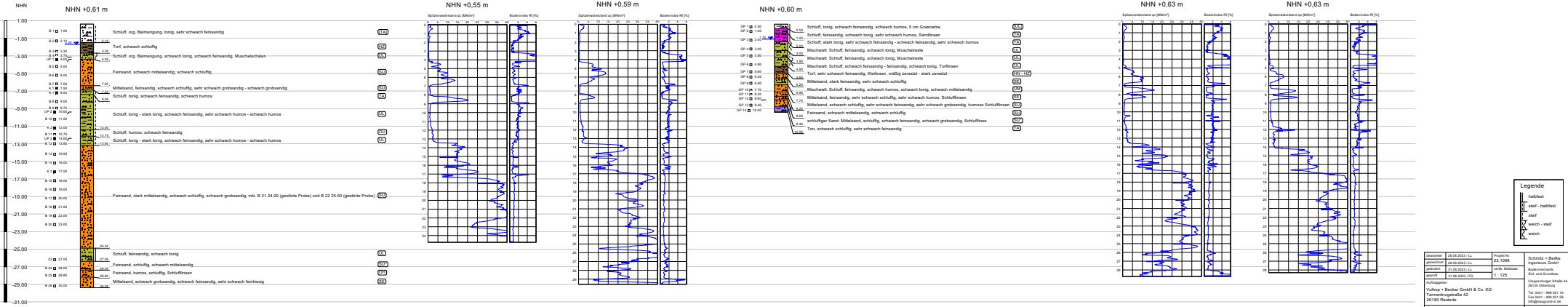
CPT WEA 5 Verw. Süd

CPT WEA 5 Verw. Ost

WEA 5 V. Anlage

CPT WEA 5 Verw. Nord

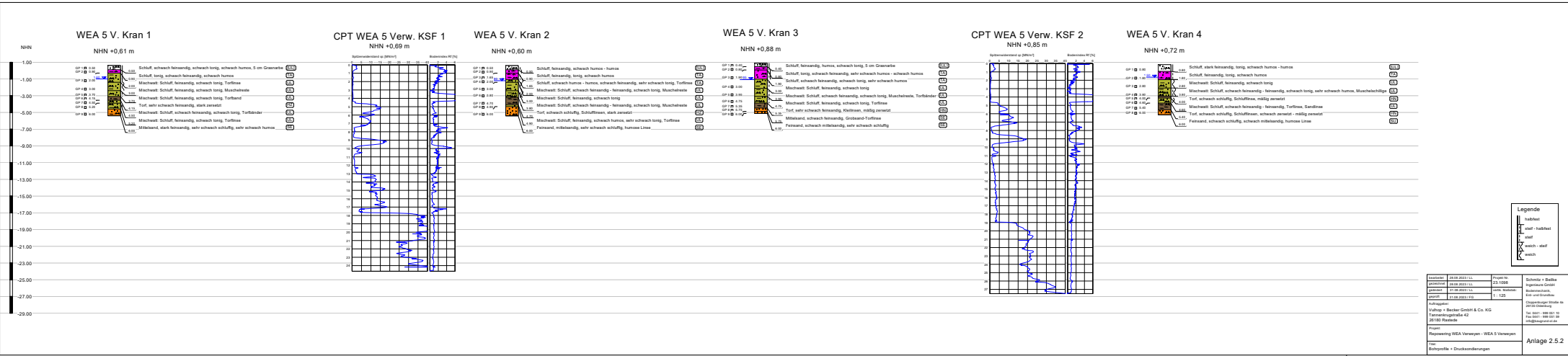
CPT WEA 5 Verw. West



Legende	
	Schluff
	Sand
	Kies
	Kies mit Schluff
	Schluff mit Kies

Standort	01.08.2023 11	Projekt Nr.	Schnitz + Bode
Gezeichnet	24.08.2023 11	Zeichner	Ingrida Gerdts
Geprüft	25.08.2023 11	Techn. Stellen	Bauingenieur
Geplant	27.08.2023 10	Blatt	2.1
Auftraggeber		Geotechnische Dienste Dr. Ing. Gerdts	
Auftraggeber		Schlag + Bode GmbH & Co. KG	
Auftraggeber		Tanzwiesenstraße 42	
Auftraggeber		26180 Osterloh	
Projekt		Planung WEA Verweyen - WEA 5 Verweyen	
Blatt		Bohrprofile + Druckbeurteilungen	
		Anlage 2.5.1	





**Legende**

- hohler
- stf - hohler
- stf
- stf - stf
- stf

Abw. Nr.	1028/2021/10	Projekt Nr.	23-1036	Schicht- / Boden	Spezialverfahren
Abw. Datum	23.08.2021/10	Proj. Nr.	1028/2021/10	Spezialverfahren	Spezialverfahren
Abw. Datum	11.08.2021/10	Proj. Nr.	1028/2021/10	Spezialverfahren	Spezialverfahren
Abw. Datum	11.08.2021/10	Proj. Nr.	1028/2021/10	Spezialverfahren	Spezialverfahren

Auftraggeber:  
 Völkner & Becker GmbH & Co. KG  
 Tannenbüchelstraße 42  
 20108 Hamburg  
 Tel. 0411 300 01 10  
 Fax 0411 300 01 30  
 info@voelkerundbecker.de

Projekt:  
 Rekonstruktion WEA Verweppen - WEA 5 Verweppen  
 Titel:  
 Bohrprofile + Druckkonditionen  
 Anlage 2.5.2

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **WEA 1 Anlage** / Blatt: 1

Höhe: +0.92 mNHN

Datum:

22.05.2023

1	2			3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe				
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe		i) Kalk- gehalt		
0.60	a) Schluff, humos, schwach feinsandig - feinsandig, schwach tonig			bis 1.00 m vorgeschnitten	GP	1	0.60
	b) 5 cm Grasnarbe						
	c) halbfest	d)	e) braun - grau				
	f) Auffüllung	g)	h) [TA] i)				
1.60	a) Schluff, schwach tonig - tonig, schwach humos, schwach feinsandig			GW (1.60)	GP	2	1.60
	b)						
	c) steif	d) leicht bohrbar	e) grau - braun				
	f) Klei	g)	h) TA i)				
2.60	a) Schluff, schwach tonig, sehr schwach feinsandig - schwach feinsandig, sehr schwach humos				GP	3	2.60
	b)						
	c) weich - steif	d) leicht bohrbar	e) dunkelgrau				
	f) Klei	g)	h) TA i)				
3.65	a) Schluff, schwach tonig, schwach humos, schwach feinsandig				GP	4	3.65
	b) Muschelreste						
	c) weich - steif	d) mittelschwer bohrbar	e) dunkelgrau				
	f) Mischwatt	g)	h) UL i)				
4.00	a) Schluff, feinsandig, sehr schwach tonig				GP	5	4.00
	b) Muschelreste						
	c) weich - steif	d) mittelschwer bohrbar	e) dunkelgrau				
	f) Mischwatt	g)	h) UL i)				

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **WEA 1 Anlage** / Blatt: 2

Höhe: +0.92 mNHN

Datum:

22.05.2023

1	2			3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe				
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe		i) Kalk- gehalt		
4.75	a) Schluff, schwach humos, schwach tonig, sehr schwach feinsandig - feinsandig				GP	6	4.75
	b)						
	c) weich	d) mittelschwer bohrbar	e) dunkelgrau				
	f) Klei	g)	h) TA i)				
5.70	a) Torf, sehr schwach schluffig, sehr schwach feinsandig				GP	7	5.70
	b) stark zersetzt - sehr stark zersetzt						
	c)	d) schwer bohrbar	e) dunkelbraun				
	f) Torf	g)	h) HZ i)				
6.00	a) Feinsand, schwach schluffig, schwach mittelsandig				GP	8	6.00
	b)						
	c)	d) schwer bohrbar	e) beige				
	f) Sand	g)	h) SU i)				
6.40	a) Torf, schluffig, sehr schwach feinsandig				GP	9	6.40
	b) stark zersetzt - sehr stark zersetzt						
	c)	d) schwer bohrbar	e) dunkelbraun				
	f) Torf	g)	h) HZ i)				
6.90	a) Schluff, schwach humos, schwach feinsandig				GP	10	6.90
	b)						
	c) weich	d) schwer bohrbar	e) beige - braun				
	f) Schluff	g)	h) UL i)				

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **WEA 1 Anlage** / Blatt: 3

Höhe: +0.92 mNHN

Datum:

22.05.2023

1	2			3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe				
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe		i) Kalk-gehalt		
7.65	a) Feinsand, schluffig, sehr schwach humos - schwach humos				GP	11	7.65
	b) Torflinsen						
	c)	d) schwer bohrbar	e) beige - braun				
	f) schluffiger Sand	g)	h) SU* i)				
8.25	a) Schluff, schwach humos - humos, schwach feinsandig				GP	12	8.25
	b)						
	c) weich	d) schwer bohrbar	e) dunkelgrau - braun				
	f) Schluff	g)	h) UL i)				
8.75	a) Schluff, tonig, schwach humos, sehr schwach feinsandig				GP	13	8.75
	b)						
	c) weich - steif	d) schwer bohrbar	e) dunkelgrau				
	f) Schluff	g)	h) UA i)				
9.60	a) Schluff, stark tonig, schwach humos, sehr schwach feinsandig				GP	14	9.60
	b)						
	c) steif	d) schwer bohrbar	e) dunkelgrau				
	f) toniger Schluff	g)	h) UA i)				
10.00	a) Mittelsand, stark feinsandig, schwach schluffig - schluffig, sehr schwach humos				GP	15	10.00
	b) Schlufflinsen						
	c)	d) schwer bohrbar	e) dunkelgrau				
	f) Sand	g)	h) SU-SU* i)				

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **WEA 1 Kran 1** / Blatt: 1

Höhe: +0.88 mNHN

Datum:

17.05.2023

1	2			3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe				
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe		i) Kalk- gehalt		
0.55	a) Schluff, tonig, humos, feinsandig			bis 1.00 m vorgeschnitten	GP	1	0.55
	b) 5 cm Grasnarbe						
	c) halbfest	d)	e) dunkelbraun - grau				
	f) Auffüllung	g)	h) [TA] i)				
1.10	a) Schluff, feinsandig, schwach tonig, sehr schwach humos - schwach humos			GW (0.80)	GP	2	1.10
	b)						
	c) halbfest	d) leicht bohrbar	e) grau				
	f) Klei	g)	h) TA i)				
1.65	a) Schluff, schwach feinsandig - feinsandig, schwach tonig, schwach humos				GP	3	1.65
	b)						
	c) steif	d) leicht bohrbar	e) grau				
	f) Klei	g)	h) TA i)				
2.40	a) Schluff, schwach tonig - tonig, schwach humos, sehr schwach feinsandig - schwach feinsandig				GP	4	2.40
	b)						
	c) weich - steif	d) leicht bohrbar	e) dunkelgrau				
	f) Klei	g)	h) TA i)				
3.40	a) Schluff, feinsandig, schwach tonig				GP	5	3.40
	b) Muschelreste						
	c) weich	d) mittelschwer bohrbar	e) dunkelgrau				
	f) Mischwatt	g)	h) UL i)				

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **WEA 1 Kran 1** / Blatt: 2

Höhe: +0.88 mNHN

Datum:

17.05.2023

1	2			3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe				
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe		i) Kalk-gehalt		
4.60	a) Schluff, schwach humos - humos, schwach tonig, sehr schwach feinsandig				GP	6	4.60
	b) Muschelreste						
	c) weich - steif	d) mittelschwer bohrbar	e) dunkelgrau				
	f) Mischwatt	g)	h) UL				
5.25	a) Schluff, humos, schwach tonig, sehr schwach feinsandig				GP	7	5.25
	b)						
	c) weich	d) schwer bohrbar	e) dunkelgrau - schwarz				
	f) Klei	g)	h) TA				
5.50	a) Torf, schluffig - stark schluffig, sehr schwach feinsandig				GP	8	5.50
	b) sehr stark zersetzt						
	c)	d) schwer bohrbar	e) dunkelbraun				
	f) Torf	g)	h) HZ				
6.00	a) Feinsand, mittelsandig, sehr schwach schluffig - schwach schluffig, sehr schwach humos				GP	9	6.00
	b)						
	c)	d) schwer bohrbar	e) beige				
	f) Sand	g)	h) SE - SU				
	a)						
	b)						
	c)	d)	e)				
	f)	g)	h)				

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **WEA 1 Kran 2** / Blatt: 1

Höhe: +0.79 mNHN

Datum:

17.05.2023

1	2			3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen  Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe				
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe		i) Kalk- gehalt		
0.50	a) Schluff, humos, feinsandig, tonig			bis 1.00 m vorgeschnitten	GP	1	0.50
	b) 5 cm Grasnarbe						
	c) halbfest	d)	e) dunkelgrau - braun				
	f) Auffüllung	g)	h) [TA]    i)				
1.60	a) Schluff, schwach feinsandig - feinsandig, schwach tonig, sehr schwach humos			GW (1.10)	GP	2	1.60
	b)						
	c) weich - steif	d) mittelschwer bohrbar	e) grau				
	f) Klei	g)	h) TA    i)				
2.55	a) Schluff, schwach tonig - tonig, schwach feinsandig, sehr schwach humos				GP	3	2.55
	b) Muschelreste						
	c) weich - steif	d) mittelschwer bohrbar	e) dunkelgrau				
	f) Klei	g)	h) TA    i)				
3.35	a) Schluff, schwach humos - humos, schwach feinsandig - feinsandig, schwach tonig			teilweise Kernverlust	GP	4	3.35
	b) Muschelreste						
	c) weich - steif	d) mittelschwer bohrbar	e) dunkelgrau				
	f) Mischwatt	g)	h) UL    i)				
4.35	a) Schluff, stark feinsandig, schwach humos, sehr schwach mittelsandig			teilweise Kernverlust	GP	5	4.35
	b)						
	c) steif	d) mittelschwer bohrbar	e) dunkelgrau				
	f) Mischwatt	g)	h) UL    i)				

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **WEA 1 Kran 2** / Blatt: 2

Höhe: +0.79 mNHN

Datum:

17.05.2023

1	2			3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe				
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe		i) Kalk-gehalt		
5.00	a) Torf, stark schluffig, sehr schwach feinsandig				GP	6	5.00
	b) stark zersetzt - sehr stark zersetzt						
	c)	d) schwer bohrbar	e) dunkelbraun - schwarz				
	f) Torf	g)	h) HZ				
5.30	a) Feinsand, humos, sehr schwach mittelsandig				GP	7	5.30
	b)						
	c)	d) schwer bohrbar	e) dunkelbraun				
	f) humoser Sand	g)	h) OH				
6.00	a) Feinsand, mittelsandig, sehr schwach schluffig - schwach schluffig				GP	8	6.00
	b)						
	c)	d) sehr schwer bohrbar	e) dunkelbeige				
	f) Sand	g)	h) SE - SU				
	a)						
	b)						
	c)	d)	e)				
	f)	g)	h)				
	a)						
	b)						
	c)	d)	e)				
	f)	g)	h)				



# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **WEA 1 Kran 3** / Blatt: 1

Höhe: +0.74 mNHN

Datum:

17.05.2023

1	2			3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe				
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe		i) Kalk- gehalt		
0.55	a) Schluff, tonig, humos, schwach feinsandig - feinsandig			GW (0.40), bis 1.00 m vorgeschachtet	GP	1	0.55
	b) 5 cm Grasnarbe						
	c) halbfest	d)	e) dunkelgrau				
	f) Auffüllung	g)	h) [TA]    i)				
1.50	a) Schluff, tonig, schwach humos - humos, schwach feinsandig				GP	2	1.50
	b)						
	c) steif - halbfest	d) leicht bohrbar	e) grau - braun				
	f) Klei	g)	h) TA    i)				
2.00	a) Schluff, schwach tonig - tonig, schwach humos, sehr schwach feinsandig				GP	3	2.00
	b)						
	c) steif	d) leicht bohrbar	e) schwarz - dunkelgrau				
	f) Klei	g)	h) TA    i)				
2.60	a) Schluff, schwach humos, schwach tonig, sehr schwach feinsandig				GP	4	2.60
	b)						
	c) weich	d) leicht bohrbar	e) dunkelgrau - schwarz				
	f) Klei	g)	h) TA    i)				
3.40	a) Schluff, schwach tonig, schwach feinsandig				GP	5	3.40
	b) Muschelreste						
	c) weich - steif	d) leicht bohrbar	e) dunkelgrau - schwarz				
	f) Mischwatt	g)	h) UL    i)				

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **WEA 1 Kran 3** / Blatt: 2

Höhe: +0.74 mNHN

Datum:

17.05.2023

1	2			3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe				
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe		i) Kalk-gehalt		
4.00	a) Schluff, feinsandig, sehr schwach tonig				GP	6	4.00
	b) Muschelreste						
	c) weich - steif	d) mittelschwer bohrbar	e) dunkelgrau				
	f) Mischwatt	g)	h) UL				
5.10	a) Schluff, humos, schwach tonig, sehr schwach feinsandig				GP	7	5.10
	b)						
	c) weich	d) mittelschwer bohrbar	e) dunkelgrau - schwarz				
	f) Klei	g)	h) TA				
5.30	a) Torf, schwach schluffig, schwach feinsandig				GP	8	5.30
	b) humose Sandlinse stark zersetzt - sehr stark zersetzt						
	c)	d) mittelschwer bohrbar	e) dunkelbraun - schwarz				
	f) Torf	g)	h) HZ				
6.00	a) Feinsand, mittelsandig, schwach schluffig				GP	9	6.00
	b)						
	c)	d) schwer bohrbar	e) beige				
	f) Sand	g)	h) SU				
	a)						
	b)						
	c)	d)	e)				
	f)	g)	h)				

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **WEA 1 Kran 4** / Blatt: 1

Höhe: +0.82 mNHN

Datum:

17.05.2023

1	2			3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe				
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe				
0.50	a) Schluff, schwach feinsandig - feinsandig, schwach humos, sehr schwach tonig - schwach tonig			bis 1.00 m vorgeschnitten	GP	1	0.50
	b) 5 cm Grasnarbe						
	c) halbfest	d)	e) dunkelgrau - braun				
	f) Auffüllung	g)	h) [TA]				
1.00	a) Schluff, feinsandig, schwach humos, sehr schwach tonig				GP	2	1.00
	b)						
	c) halbfest	d)	e) grau				
	f) Klei	g)	h) TA				
1.60	a) Schluff, schwach feinsandig - feinsandig, schwach tonig, schwach humos			GW (1.20)	GP	3	1.60
	b)						
	c) steif - halbfest	d) leicht bohrbar	e) grau - braun				
	f) Klei	g)	h) TA				
2.60	a) Schluff, feinsandig, tonig - schwach tonig				GP	4	2.60
	b) Muschelreste						
	c) weich - steif	d) leicht bohrbar	e) dunkelgrau - schwarz				
	f) Mischwatt	g)	h) UL				
3.55	a) Schluff, schwach feinsandig - feinsandig, schwach tonig				GP	5	3.55
	b) Muschelreste						
	c) steif	d) mittelschwer bohrbar	e) dunkelgrau - schwarz				
	f) Klei	g)	h) UL				

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **WEA 1 Kran 4** / Blatt: 2

Höhe: +0.82 mNHN

Datum:

17.05.2023

1	2			3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe				
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe		i) Kalk-gehalt		
4.00	a) Feinsand, schluffig, sehr schwach humos - schwach humos				GP	6	4.00
	b)						
	c)	d) mittelschwer bohrbar	e) dunkelgrau				
	f) Wattsand	g)	h) SU* i)				
4.65	a) Schluff, schwach tonig - tonig, schwach humos, sehr schwach feinsandig			teilweise Kernverlust	GP	7	4.65
	b)						
	c) weich	d) mittelschwer bohrbar	e) dunkelgrau - schwarz				
	f) Klei	g)	h) TA i)				
5.05	a) Torf, stark schluffig, sehr schwach feinsandig				GP	8	5.05
	b) stark zersetzt - sehr stark zersetzt						
	c)	d) mittelschwer bohrbar	e) dunkelbraun - schwarz				
	f) Torf	g)	h) HZ i)				
5.35	a) Feinsand, schwach mittelsandig - mittelsandig, sehr schwach schluffig - schwach schluffig				GP	9	5.35
	b)						
	c)	d) mittelschwer bohrbar	e) dunkelbraun - schwarz				
	f) humoser Sand	g)	h) OH i)				
6.00	a) Feinsand, schwach mittelsandig - mittelsandig, sehr schwach schluffig - schwach schluffig				GP	10	6.00
	b)						
	c)	d) schwer bohrbar	e) dunkelbeige				
	f) Sand	g)	h) SE - SU i)				

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **WEA 2 Anlage** / Blatt: 1

Höhe: +0.85 mNHN

Datum:

16.05.2023

1	2			3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe				
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe				
0.45	a) Schluff, humos, tonig, schwach feinsandig - feinsandig			bis 1.00 m vorgeschnitten	GP	1	0.45
	b) 5 cm Grasnarbe						
	c) halbfest	d)	e) dunkelgrau				
	f) Auffüllung	g)	h) [TA]				
1.00	a) Schluff, feinsandig, sehr schwach tonig - schwach tonig, sehr schwach humos - schwach humos			GW (0.55)	GP	2	1.00
	b)						
	c) steif - halbfest	d)	e) grau				
	f) Klei	g)	h) TA				
1.60	a) Schluff, schwach tonig, schwach humos, sehr schwach feinsandig - schwach feinsandig				GP	3	1.60
	b)						
	c) steif	d) leicht bohrbar	e) grau				
	f) Klei	g)	h) TA				
2.50	a) Schluff, schwach humos - humos, schwach tonig, sehr schwach feinsandig - schwach feinsandig				GP	4	2.50
	b)						
	c) weich - steif	d) leicht bohrbar	e) dunkelgrau				
	f) Klei	g)	h) TA				
3.75	a) Schluff, schwach tonig, schwach feinsandig				GP	5	3.75
	b) Muschelreste						
	c) steif	d) mittelschwer bohrbar	e) dunkelgrau				
	f) Mischwatt	g)	h) UL				

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **WEA 2 Anlage** / Blatt: 2

Höhe: +0.85 mNHN

Datum:

16.05.2023

1	2			3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe				
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe		i) Kalk- gehalt		
4.00	a) Schluff, humos, schwach tonig, sehr schwach feinsandig				GP	6	4.00
	b) Muschelreste						
	c) steif	d) mittelschwer bohrbar	e) dunkelgrau - schwarz				
	f) Klei	g)	h) TA    i)				
4.90	a) Schluff, schwach tonig - tonig, schwach humos, sehr schwach feinsandig				GP	7	4.90
	b) Muschelreste						
	c) weich	d) mittelschwer bohrbar	e) dunkelgrau - schwarz				
	f) Klei	g)	h) TA    i)				
5.25	a) Torf, schwach schluffig, sehr schwach feinsandig				GP	8	5.25
	b) stark zersetzt - sehr stark zersetzt						
	c)	d) mittelschwer bohrbar	e) dunkelbraun				
	f) Torf	g)	h) HZ    i)				
5.45	a) Feinsand, humos - stark humos, schwach mittelsandig				GP	9	5.45
	b)						
	c)	d) mittelschwer bohrbar	e) dunkelbraun				
	f) humoser Sand	g)	h) OH    i)				
6.45	a) Feinsand, mittelsandig, schwach schluffig				GP	10	6.45
	b)						
	c)	d) schwer bohrbar	e) dunkelbeige				
	f) Sand	g)	h) SU    i)				

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **WEA 2 Anlage** / Blatt: 3

Höhe: +0.85 mNHN

Datum:

16.05.2023

1	2			3	4	5	6	
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen		Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges		Entnommene Proben			
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)	
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe					
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe	i) Kalk- gehalt				
7.20	a) Feinsand, mittelsandig, schwach schluffig				GP	11	7.20	
	b)							
	c)	d) schwer bohrbar						e) beige
	f) Sand	g)						h) SU
8.00	a) Feinsand, mittelsandig, schwach schluffig, sehr schwach humos				GP	12	8.00	
	b)							
	c)	d) schwer bohrbar						e) dunkelbeige - hellbraun
	f) Sand	g)						h) SU
9.50	a) Feinsand, schwach schluffig, schwach humos, schwach mittelsandig		von 8.70 m bis 9.50 m Kernverlust		GP	13	8.70	
	b) humose Schlufflinse							
	c)	d) sehr schwer bohrbar						e) dunkelbeige
	f) Sand	g)						h) SU
10.00	a) Ton, schluffig, schwach humos - humos, sehr schwach feinsandig				GP	14	10.00	
	b)							
	c) steif - halbfest	d) sehr schwer bohrbar						e) dunkelgrau
	f) Ton	g)						h) TM
	a)							
	b)							
	c)	d)						e)
	f)	g)						h)

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung WEA 2 Kran 1 / Blatt: 1

Höhe: +0.84 mNHN

Datum:

15.05.2023

1	2			3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe				
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe		i) Kalk- gehalt		
0.35	a) Schluff, schwach humos - humos, schwach feinsandig			bis 1.00 m vorgeschnitten	GP	1	0.35
	b) 5 cm Grasnarbe						
	c) steif	d)	e) braun				
	f) Auffüllung	g)	h) [TA]				
0.60	a) Schluff, stark feinsandig				GP	2	0.60
	b)						
	c) steif - halbfest	d)	e) grau				
	f) Auffüllung	g)	h) [UL]				
1.00	a) Schluff, tonig, schwach humos - humos, sehr schwach feinsandig				GP	3	1.00
	b)						
	c) halbfest	d)	e) hellbraun				
	f) Klei	g)	h) TA				
1.60	a) Schluff, schwach tonig - tonig, schwach humos, schwach feinsandig			GW (1.40)	GP	4	1.60
	b)						
	c) steif	d) mittelschwer bohrbar	e) hellbraun				
	f) Klei	g)	h) TA				
2.60	a) Schluff, feinsandig, sehr schwach tonig				GP	5	2.60
	b) Muschelreste						
	c) steif	d) mittelschwer bohrbar	e) grau				
	f) Mischwatt	g)	h) UL				



# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung WEA 2 Kran 1 / Blatt: 2

Höhe: +0.84 mNHN

Datum:

15.05.2023

1	2			3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe				
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe		i) Kalk- gehalt		
3.60	a) Schluff, feinsandig, sehr schwach tonig				GP	6	3.60
	b) Muschelreste						
	c) weich - steif	d) mittelschwer bohrbar	e) grau				
	f) Mischwatt	g)	h) UL i)				
4.50	a) Schluff, feinsandig, schwach tonig - tonig				GP	7	4.50
	b) Muschelreste						
	c) steif	d) schwer bohrbar	e) grau				
	f) Mischwatt	g)	h) UL i)				
4.90	a) Torf, schwach schluffig				GP	8	4.90
	b) sehr stark zersetzt						
	c)	d) schwer bohrbar	e) braun				
	f) Torf	g)	h) HZ i)				
6.00	a) Feinsand, mittelsandig, schwach schluffig				GP	9	6.00
	b)						
	c)	d) schwer bohrbar	e) braun				
	f) Sand	g)	h) SU i)				
	a)						
	b)						
	c)	d)	e)				
	f)	g)	h) i)				

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **WEA 2 Kran 2** / Blatt: 1

Höhe: +0.85 mNHN

Datum:

15.05.2023

1	2			3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe				
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe		i) Kalk- gehalt		
0.40	a) Schluff, tonig, schwach humos - humos, schwach feinsandig			bis 1.00 m vorgeschnitten	GP	1	0.40
	b) 5 cm Grasnarbe						
	c) steif	d)	e) braun				
	f) Auffüllung	g)	h) [TA]				
0.70	a) Schluff, feinsandig, sehr schwach tonig, sehr schwach humos				GP	2	0.70
	b)						
	c) steif	d)	e) beige - grau				
	f) sandiger Schluff	g)	h) TA				
1.40	a) Schluff, feinsandig, schwach tonig			GW (1.20)	GP	3	1.40
	b)						
	c) steif	d) mittelschwer bohrbar	e) grau				
	f) sandiger Schluff	g)	h) UL				
1.75	a) Schluff, tonig, schwach feinsandig, sehr schwach humos				GP	4	1.75
	b)						
	c) weich - steif	d) mittelschwer bohrbar	e) grau				
	f) Klei	g)	h) TA				
2.80	a) Schluff, feinsandig, sehr schwach tonig				GP	5	2.80
	b) Muschelreste						
	c) weich - steif	d) mittelschwer bohrbar	e) dunkelgrau				
	f) Mischwatt	g)	h) UL				

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **WEA 2 Kran 2** / Blatt: 2

Höhe: +0.85 mNHN

Datum:

15.05.2023

1	2			3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe				
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe		i) Kalk- gehalt		
3.80	a) Schluff, feinsandig - stark feinsandig, sehr schwach tonig				GP	6	3.80
	b) Muschelreste						
	c) weich - steif	d) mittelschwer bohrbar	e) dunkelgrau				
	f) Mischwatt	g)	h) UL    i)				
4.25	a) Schluff, feinsandig, schwach tonig				GP	7	4.25
	b) Muschelreste						
	c) weich	d) schwer bohrbar	e) grau				
	f) Mischwatt	g)	h) UL    i)				
4.70	a) Torf, schwach schluffig				GP	8	4.70
	b) sehr stark zersetzt						
	c)	d) schwer bohrbar	e) braun				
	f) Torf	g)	h) HZ    i)				
5.20	a) Feinsand, schwach schluffig, schwach mittelsandig, sehr schwach humos - schwach humos				GP	9	5.20
	b)						
	c)	d) schwer bohrbar	e) braun				
	f) Sand	g)	h) SU    i)				
6.00	a) Feinsand, schwach mittelsandig, sehr schwach schluffig - schwach schluffig				GP	10	6.00
	b)						
	c)	d) schwer bohrbar	e) grau - beige				
	f) Sand	g)	h) SE - SU    i)				

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **WEA 2 Kran 3** / Blatt: 1

Höhe: +0.88 mNHN

Datum:

16.05.2023

1	2			3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe				
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe		i) Kalk- gehalt		
0.40	a) Schluff, tonig, humos, schwach feinsandig			bis 1.00 m vorgeschnitten	GP	1	0.40
	b) 5 cm Grasnarbe						
	c) halbfest	d)	e) dunkelgrau				
	f) Auffüllung	g)	h) [TA]				
0.70	a) Schluff, schwach feinsandig - feinsandig, schwach tonig, schwach humos				GP	2	0.70
	b)						
	c) halbfest	d)	e) grau				
	f) Klei	g)	h) TA				
1.00	a) Schluff, feinsandig, sehr schwach humos, sehr schwach tonig			GW (0.95)	GP	3	1.00
	b)						
	c) steif	d)	e) grau				
	f) Klei	g)	h) TA				
1.65	a) Schluff, schwach feinsandig - feinsandig, sehr schwach humos - schwach humos, sehr schwach tonig				GP	4	1.65
	b)						
	c) steif	d) leicht bohrbar	e) grau				
	f) Klei	g)	h) TA				
2.10	a) Schluff, feinsandig, sehr schwach tonig				GP	5	2.10
	b) Muschelreste						
	c) steif	d) leicht bohrbar	e) dunkelgrau				
	f) Mischwatt	g)	h) UL				

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **WEA 2 Kran 3** / Blatt: 2

Höhe: +0.88 mNHN

Datum:

16.05.2023

1	2			3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe				
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe		i) Kalk- gehalt		
3.10	a) Schluff, schwach feinsandig - feinsandig, sehr schwach tonig - schwach tonig				GP	6	3.10
	b) Muschelreste						
	c) weich - steif	d) mittelschwer bohrbar	e) dunkelgrau				
	f) Klei	g)	h) UL				
4.00	a) Schluff, feinsandig, sehr schwach tonig				GP	7	4.00
	b) Muschelreste						
	c) steif	d) mittelschwer bohrbar	e) dunkelgrau - schwarz				
	f) Klei	g)	h) UL				
4.70	a) Torf, schwach schluffig				GP	8	4.70
	b) stark zersetzt						
	c)	d) mittelschwer bohrbar	e) dunkelbraun				
	f) Torf	g)	h) HZ				
5.25	a) Torf, feinsandig, sehr schwach schluffig - schwach schluffig				GP	9	5.25
	b) stark zersetzt						
	c)	d) mittelschwer bohrbar	e) dunkelbraun				
	f) Torf	g)	h) HZ				
6.00	a) Feinsand, stark mittelsandig				GP	10	6.00
	b)						
	c)	d) schwer bohrbar	e) dunkelbeige				
	f) Sand	g)	h) SE				

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung WEA 2 Kran 4 / Blatt: 1

Höhe: +0.73 mNHN

Datum:

16.05.2023

1	2			3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe				
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe				
0.40	a) Schluff, stark tonig, humos, schwach feinsandig			bis 1.00 m vorgeschnitten	GP	1	0.40
	b) 5 cm Grasnarbe						
	c) halbfest	d)	e) dunkelgrau				
	f) Auffüllung	g)	h) [TA]				
1.00	a) Schluff, tonig, schwach humos, schwach feinsandig			GW (0.55)	GP	2	1.00
	b)						
	c) steif - halbfest	d)	e) grau				
	f) Klei	g)	h) TA				
1.75	a) Schluff, tonig, feinsandig, schwach humos				GP	3	1.75
	b)						
	c) steif	d) leicht bohrbar	e) grau				
	f) Klei	g)	h) TA				
2.75	a) Schluff, feinsandig, sehr schwach tonig				GP	4	2.75
	b) Muschelreste						
	c) steif	d) leicht bohrbar	e) grau				
	f) Mischwatt	g)	h) UL				
3.65	a) Schluff, schwach feinsandig - feinsandig, schwach tonig				GP	5	3.65
	b) Muschelreste						
	c) weich - steif	d) mittelschwer bohrbar	e) dunkelgrau				
	f) Mischwatt	g)	h) UL				

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **WEA 2 Kran 4** / Blatt: 2

Höhe: +0.73 mNHN

Datum:

16.05.2023

1	2			3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe				
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe		i) Kalk- gehalt		
4.00	a) Schluff, schwach tonig, sehr schwach feinsandig				GP	6	4.00
	b)						
	c) steif	d) mittelschwer bohrbar	e) dunkelgrau				
	f) Mischwatt	g)	h) TA i)				
4.50	a) Schluff, schwach tonig, schwach humos, sehr schwach feinsandig - schwach feinsandig				GP	7	4.50
	b)						
	c) weich	d) mittelschwer bohrbar	e) dunkelgrau - schwarz				
	f) Klei	g)	h) TA i)				
4.80	a) Torf, schwach schluffig, sehr schwach feinsandig - schwach feinsandig				GP	8	4.80
	b) stark zersetzt						
	c)	d) mittelschwer bohrbar	e) dunkelbraun				
	f) Torf	g)	h) HZ i)				
5.30	a) Feinsand, stark humos, schwach mittelsandig, sehr schwach schluffig				GP	9	5.30
	b)						
	c)	d) mittelschwer bohrbar	e) dunkelbraun				
	f) humoser Sand	g)	h) OH i)				
6.00	a) Feinsand, stark mittelsandig				GP	10	6.00
	b)						
	c)	d) schwer bohrbar	e) beige				
	f) Sand	g)	h) SE i)				

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **WEA 3 Anlage** / Blatt: 1

Höhe: +0.69 mNHN

Datum:

01.06.2023

1	2			3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe				
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe		i) Kalk- gehalt		
0.45	a) Schluff, stark tonig, humos, schwach feinsandig			bis 1.00 m vorgeschnitten	GP	1	0.45
	b) Ackerbohne						
	c) halbfest	d)	e) grau - braun				
	f) Auffüllung	g)	h) [TA] i)				
1.20	a) Schluff, tonig, schwach humos, sehr schwach feinsandig - schwach feinsandig			GW (0.80)	GP	2	1.20
	b)						
	c) halbfest	d) leicht bohrbar	e) grau				
	f) Klei	g)	h) TA i)				
1.80	a) Schluff, feinsandig, sehr schwach tonig, sehr schwach humos				GP	3	1.80
	b)						
	c) steif	d) leicht bohrbar	e) grau				
	f) Klei	g)	h) TA i)				
3.00	a) Schluff, stark feinsandig				GP	4	3.00
	b) Muschelreste						
	c) weich - steif	d) mittelschwer bohrbar	e) grau				
	f) Mischwatt	g)	h) UL i)				
3.30	a) Schluff, schwach tonig, schwach feinsandig, sehr schwach humos				GP	5	3.30
	b) Muschelreste						
	c) weich - steif	d) mittelschwer bohrbar	e) grau				
	f) Klei	g)	h) TA i)				



# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **WEA 3 Anlage** / Blatt: 2

Höhe: +0.69 mNHN

Datum:

01.06.2023

1	2			3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe				
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe		i) Kalk- gehalt		
3.75	a) Torf				GP	6	3.75
	b) mäßig zersetzt						
	c)	d) mittelschwer bohrbar	e) dunkelbraun				
	f) Torf	g)	h) HN				
4.00	a) Feinsand, schwach schluffig - schluffig, schwach mittelsandig, sehr schwach humos				GP	7	4.00
	b)						
	c)	d) mittelschwer bohrbar	e) dunkelbeige - hellbraun				
	f) Sand	g)	h) SU-SU*				
5.05	a) Schluff, schwach humos, schwach feinsandig, sehr schwach tonig				GP	8	5.05
	b) Torflinsen						
	c) weich	d) mittelschwer bohrbar	e) grau - braun				
	f) Klei	g)	h) TA				
5.70	a) Mittelsand, stark feinsandig, sehr schwach schluffig				GP	9	5.70
	b)						
	c)	d) schwer bohrbar	e) beige				
	f) Sand	g)	h) SE				
6.00	a) Feinsand, mittelsandig, schwach schluffig, sehr schwach humos				GP	10	6.00
	b) humose Linsen, Holzreste						
	c)	d) schwer bohrbar	e) dunkelbeige				
	f) Sand	g)	h) SU				

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **WEA 3 Anlage** / Blatt: 3

Höhe: +0.69 mNHN

Datum:

01.06.2023

1	2			3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe				
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe		i) Kalk- gehalt		
6.70	a) Schluff, stark feinsandig, schwach mittelsandig				GP	11	6.70
	b)						
	c) steif	d) schwer bohrbar	e) grau - braun				
	f) sandiger Schluff	g)	h) UL    i)				
7.05	a) Mittelsand, stark feinsandig, schwach schluffig				GP	12	7.05
	b) Schlufflinse						
	c)	d) schwer bohrbar	e) dunkelbeige				
	f) Sand	g)	h) SU    i)				
8.00	a) Schluff, feinsandig - stark feinsandig, schwach mittelsandig, sehr schwach tonig				GP	13	8.00
	b)						
	c) steif	d) sehr schwer bohrbar	e) dunkelgrau				
	f) sandiger Schluff	g)	h) UL    i)				
8.55	a) Schluff, feinsandig - stark feinsandig, schwach mittelsandig, sehr schwach tonig				GP	14	8.55
	b)						
	c) weich - steif	d) sehr schwer bohrbar	e) dunkelgrau				
	f) sandiger Schluff	g)	h) UL    i)				
9.20	a) Schluff, feinsandig - stark feinsandig, schwach mittelsandig, sehr schwach tonig				GP	15	9.20
	b)						
	c) halbfest	d) sehr schwer bohrbar	e) dunkelgrau				
	f) sandiger Schluff	g)	h) UA    i)				

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **WEA 3 Anlage** / Blatt: 4

Höhe: +0.69 mNHN

Datum:

01.06.2023

1	2			3	4	5	6	
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben			
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)	
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe					
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe		i) Kalk- gehalt			
10.00	a) Schluff, feinsandig - stark feinsandig, schwach mittelsandig, sehr schwach tonig				GP	16	10.00	
	b)							
	c) halbfest	d) sehr schwer bohrbar	e) dunkelgrau					
	f) sandiger Schluff	g)	h) UA					i)
	a)							
	b)							
	c)	d)	e)					
	f)	g)	h)					i)
	a)							
	b)							
	c)	d)	e)					
	f)	g)	h)					i)
	a)							
	b)							
	c)	d)	e)					
	f)	g)	h)					i)
	a)							
	b)							
	c)	d)	e)					
	f)	g)	h)					i)

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung WEA 3 Kran 1 / Blatt: 1

Höhe: +0.78 mNHN

Datum:

09.05.2023

1	2			3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe				
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe				
0.55	a) Schluff, tonig, schwach humos - humos, sehr schwach feinsandig			bis 1.00 m vorgeschachtet	GP	1	0.55
	b)						
	c) steif - halbfest	d)	e) hellbraun				
	f) Auffüllung	g)	h) [TA] i)				
1.50	a) Schluff, tonig, schwach humos, sehr schwach feinsandig			GW (1.10)	GP	2	1.50
	b)						
	c) steif - halbfest	d)	e) hellbraun				
	f) Klei	g)	h) TA i)				
2.00	a) Schluff, feinsandig, sehr schwach tonig - schwach tonig				GP	3	2.00
	b) Muschelreste						
	c) weich - steif	d) mittelschwer bohrbar	e) grau				
	f) Mischwatt	g)	h) UL i)				
2.90	a) Schluff, feinsandig, sehr schwach tonig				GP	4	2.90
	b)						
	c) weich - steif	d) mittelschwer bohrbar	e) grau				
	f) Mischwatt	g)	h) UL i)				
3.50	a) Torf, sehr schwach schluffig - schwach schluffig				GP	5	3.50
	b) stark zersetzt						
	c)	d) mittelschwer bohrbar	e) dunkelbraun				
	f) Torf	g)	h) HZ i)				

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **WEA 3 Kran 1** / Blatt: 2

Höhe: +0.78 mNHN

Datum:

09.05.2023

1	2				3	4	5	6	
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben				
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)		
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe						
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe		i) Kalk- gehalt				
4.00	a) Feinsand, schwach schluffig, schwach mittelsandig					GP	6	4.00	
	b)								
	c)		d) schwer bohrbar	e) dunkelbeige					
	f) Sand	g)	h) SU	i)					
5.00	a) Feinsand, schwach schluffig - schluffig, schwach mittelsandig				von 4.00 m bis 4.50 m Kernverlust	GP	7	5.00	
	b)								
	c)		d) schwer bohrbar	e) grau - beige					
	f) Sand	g)	h) SU-SU*	i)					
6.00	a) Feinsand, mittelsandig, schwach schluffig					GP	8	6.00	
	b)								
	c)		d) schwer bohrbar	e) grau					
	f) Sand	g)	h) SU	i)					
	a)								
	b)								
	c)		d)	e)					
	f)	g)	h)	i)					
	a)								
	b)								
	c)		d)	e)					
	f)	g)	h)	i)					

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **WEA 3 Kran 2** / Blatt: 1

Höhe: +0.80 mNHN

Datum:

09.05.2023

1	2			3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe				
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe		i) Kalkgehalt		
0.50	a) Schluff, stark tonig, schwach humos, schwach feinsandig			bis 1.00 m vorgeschachtet	GP	1	0.50
	b)						
	c) halbfest	d)	e) braun - beige				
	f) Auffüllung	g)	h) [TA] i)				
1.30	a) Schluff, tonig, schwach humos - humos, sehr schwach feinsandig - schwach feinsandig			GW (0.95)	GP	2	1.30
	b)						
	c) steif - halbfest	d) mittelschwer bohrbar	e) braun - beige				
	f) Klei	g)	h) TA i)				
1.60	a) Schluff, tonig, schwach humos, sehr schwach feinsandig - schwach feinsandig				GP	3	1.60
	b)						
	c) steif	d) mittelschwer bohrbar	e) hellbraun - grau				
	f) Klei	g)	h) TA i)				
2.30	a) Schluff, feinsandig, schwach tonig				GP	4	2.30
	b) Muschelreste						
	c) weich - steif	d) mittelschwer bohrbar	e) grau				
	f) Mischwatt	g)	h) UL i)				
2.80	a) Schluff, tonig, schwach humos, sehr schwach feinsandig				GP	5	2.80
	b)						
	c)	d) mittelschwer bohrbar	e) grau				
	f) Klei	g)	h) TA i)				

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **WEA 3 Kran 2** / Blatt: 2

Höhe: +0.80 mNHN

Datum:

09.05.2023

1	2			3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe				
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe				
3.20	a) Torf, sehr schwach schluffig				GP	6	3.20
	b) stark zersetzt						
	c)	d) mittelschwer bohrbar	e) braun				
	f) Torf	g)	h) HZ				
4.20	a) Feinsand, schwach schluffig, schwach mittelsandig				GP	7	4.20
	b)						
	c)	d) schwer bohrbar	e) dunkelbeige				
	f) Sand	g)	h) SU				
5.10	a) Feinsand, schwach mittelsandig - mittelsandig, schwach schluffig				GP	8	5.10
	b)						
	c)	d) sehr schwer bohrbar	e) dunkelbeige				
	f) Sand	g)	h) SU				
6.00	a) Feinsand, mittelsandig, schwach schluffig				GP	9	6.00
	b)						
	c)	d) sehr schwer bohrbar	e) dunkelbeige - grau				
	f) Sand	g)	h) SU				
	a)						
	b)						
	c)	d)	e)				
	f)	g)	h)				

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **WEA 3 Kran 3** / Blatt: 1

Höhe: +0.86 mNHN

Datum:

09.05.2023

1	2			3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe				
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe		i) Kalk- gehalt		
0.50	a) Schluff, stark tonig, schwach humos - humos, schwach feinsandig			bis 1.00 m vorgeschnitten	GP	1	0.50
	b)						
	c) halbfest	d)	e) braun				
	f) Auffüllung	g)	h) [TA]				
1.00	a) Schluff, tonig, humos, sehr schwach feinsandig				GP	2	1.00
	b)						
	c) halbfest	d)	e) braun				
	f) Klei	g)	h) OT				
1.60	a) Schluff, stark tonig, schwach humos, sehr schwach feinsandig				GP	3	1.60
	b)						
	c) steif	d) mittelschwer bohrbar	e) grau - braun				
	f) Klei	g)	h) TA				
2.30	a) Schluff, schwach tonig - tonig, sehr schwach feinsandig - schwach feinsandig, sehr schwach humos				GP	4	2.30
	b)						
	c) steif	d) mittelschwer bohrbar	e) grau - dunkelbeige				
	f) Klei	g)	h) TA				
3.10	a) Schluff, tonig, sehr schwach humos, sehr schwach feinsandig				GP	5	3.10
	b)						
	c) weich	d) mittelschwer bohrbar	e) grau				
	f) Klei	g)	h) TA				



# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **WEA 3 Kran 3** / Blatt: 2

Höhe: +0.86 mNHN

Datum:

09.05.2023

1	2			3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe				
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe		i) Kalk- gehalt		
4.00	a) Schluff, tonig, sehr schwach humos, sehr schwach feinsandig				GP	6	4.00
	b)						
	c) weich	d) mittelschwer bohrbar	e) grau				
	f) Klei	g)	h) TA				
5.00	a) Schluff, tonig, schwach humos, sehr schwach feinsandig				GP	7	5.00
	b)						
	c) weich	d) mittelschwer bohrbar	e) dunkelgrau				
	f) Klei	g)	h) TA				
5.80	a) Schluff, tonig, schwach humos, sehr schwach feinsandig				GP	8	5.80
	b)						
	c) weich	d) mittelschwer bohrbar	e) schwarz				
	f) Klei	g)	h) TA				
6.00	a) Feinsand, stark schluffig				GP	9	6.00
	b)						
	c)	d) mittelschwer bohrbar	e) grau				
	f) schluffiger Sand	g)	h) SU*				
	a)						
	b)						
	c)	d)	e)				
	f)	g)	h)				

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **WEA 3 Kran 4** / Blatt: 1

Höhe: +0.84 mNHN

Datum:

09.05.2023

1	2			3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe				
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe		i) Kalk- gehalt		
0.50	a) Schluff, tonig, schwach humos - humos, schwach feinsandig			bis 1.00 m vorgeschnitten	GP	1	0.50
	b)						
	c) halbfest	d)	e) hellbraun				
	f) Auffüllung	g)	h) [TA] i)				
0.95	a) Schluff, tonig, schwach feinsandig - feinsandig, schwach humos			GW (0.95)	GP	2	0.95
	b) humose Linse						
	c) halbfest	d)	e) beige - hellbraun				
	f) Klei	g)	h) TA i)				
1.35	a) Schluff, stark tonig, sehr schwach humos - schwach humos, sehr schwach feinsandig				GP	3	1.35
	b) humose Linsen						
	c) steif - halbfest	d) mittelschwer bohrbar	e) beige				
	f) Klei	g)	h) TA i)				
2.35	a) Schluff, stark feinsandig, sehr schwach tonig				GP	4	2.35
	b) Muschelreste						
	c) weich - steif	d) mittelschwer bohrbar	e) grau				
	f) Mischwatt	g)	h) UL i)				
2.85	a) Schluff, feinsandig - stark feinsandig, sehr schwach tonig				GP	5	2.85
	b) Muschelreste, humose Linse						
	c) weich	d) mittelschwer bohrbar	e) grau				
	f) Mischwatt	g)	h) UL i)				

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **WEA 3 Kran 4** / Blatt: 2

Höhe: +0.84 mNHN

Datum:

09.05.2023

1	2			3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe				
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe		i) Kalk-gehalt		
3.05	a) Torf, schwach schluffig				GP	6	3.05
	b) stark zersetzt						
	c)	d) mittelschwer bohrbar	e) dunkelbraun				
	f) Torf	g)	h) HZ				
3.35	a) Schluff, humos, schwach tonig - tonig, sehr schwach feinsandig				GP	7	3.35
	b)						
	c) weich - steif	d) schwer bohrbar	e) braun				
	f) Klei	g)	h) OT				
4.30	a) Feinsand, mittelsandig, sehr schwach schluffig - schwach schluffig				GP	8	4.30
	b)						
	c)	d) schwer bohrbar	e) dunkelbeige				
	f) Sand	g)	h) SE - SU				
5.30	a) Feinsand, mittelsandig, schwach schluffig - schluffig				GP	9	5.30
	b)						
	c)	d) sehr schwer bohrbar	e) hellbraun				
	f) Sand	g)	h) SU-SU*				
6.00	a) Feinsand, schwach schluffig, schwach mittelsandig			teilweise Kernverlust	GP	10	6.00
	b)						
	c)	d) sehr schwer bohrbar	e) beige - grau				
	f) Sand	g)	h) SU				

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **WEA 4 Anlage** / Blatt: 1

Höhe: +0.76 mNHN

Datum:

10.05.2023

1	2			3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen  Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe				
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe		i) Kalk- gehalt		
0.20	a) Schluff, humos, tonig, schwach feinsandig			bis 1.00 m vorgeschnitten	GP	1	0.20
	b) 5 cm Grasnarbe						
	c) halbfest	d)	e) grau - braun				
	f) Auffüllung	g)	h) [TA]				
0.60	a) Schluff, stark tonig, schwach humos, sehr schwach feinsandig - schwach feinsandig				GP	2	0.60
	b)						
	c) halbfest	d)	e) grau				
	f) Klei	g)	h) TA				
1.00	a) Schluff, stark tonig, sehr schwach feinsandig - schwach feinsandig, sehr schwach humos			GW (0.80)	GP	3	1.00
	b)						
	c) steif - halbfest	d)	e) grau				
	f) Klei	g)	h) TA				
2.00	a) Schluff, schwach feinsandig - feinsandig, sehr schwach tonig, sehr schwach humos			teilweise Kernverlust	GP	4	2.00
	b)						
	c) steif	d) leicht bohrbar	e) grau				
	f) Klei	g)	h) TA				
2.65	a) Schluff, schwach tonig, schwach humos, sehr schwach feinsandig - schwach feinsandig				GP	5	2.65
	b)						
	c) weich	d) leicht bohrbar	e) dunkelgrau				
	f) Klei	g)	h) TA				

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **WEA 4 Anlage** / Blatt: 2

Höhe: +0.76 mNHN

Datum:  
10.05.2023

1	2			3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe				
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe		i) Kalk- gehalt		
2.90	a) Schluff, humos, feinsandig, schwach tonig				GP	6	2.90
	b) Torflinse						
	c) steif	d) mittelschwer bohrbar	e) dunkelbraun				
	f) Klei	g)	h) OT i)				
3.70	a) Feinsand, stark mittelsandig, schluffig				GP	7	3.70
	b)						
	c)	d) mittelschwer bohrbar	e) grau - braun				
	f) schluffiger Sand	g)	h) SU* i)				
4.50	a) Feinsand, stark schluffig, mittelsandig			von 4.00 m bis 4.30 m Kernverlust	GP	8	4.50
	b)						
	c)	d) schwer bohrbar	e) grau				
	f) schluffiger Sand	g)	h) SU* i)				
5.40	a) Mittelsand, stark feinsandig, sehr schwach schluffig				GP	9	5.40
	b)						
	c)	d) schwer bohrbar	e) beige				
	f) Sand	g)	h) SE i)				
6.60	a) Mittelsand, stark feinsandig, schwach schluffig			teilweise Kernverlust	GP	10	6.60
	b) Torflinse						
	c)	d) schwer bohrbar	e) beige				
	f) Sand	g)	h) SU i)				

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **WEA 4 Anlage** / Blatt: 3

Höhe: +0.76 mNHN

Datum:

10.05.2023

1	2			3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe				
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe		i) Kalk-gehalt		
7.20	a) Mittelsand, stark feinsandig, schwach schluffig				GP	11	7.20
	b)						
	c)	d) schwer bohrbar	e) beige				
	f) Sand	g)	h) SU				
8.20	a) Feinsand, stark mittelsandig, schluffig				GP	12	8.20
	b)						
	c)	d) schwer bohrbar	e) hellgrau				
	f) schluffiger Sand	g)	h) SU*				
9.10	a) Feinsand, stark mittelsandig, schwach schluffig				GP	13	9.10
	b)						
	c)	d) sehr schwer bohrbar	e) hellgrau				
	f) Sand	g)	h) SU				
10.00	a) Feinsand, mittelsandig, schwach schluffig - schluffig				GP	14	10.00
	b)						
	c)	d) sehr schwer bohrbar	e) hellgrau				
	f) Sand	g)	h) SU-SU*				
	a)						
	b)						
	c)	d)	e)				
	f)	g)	h)				

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **WEA 4 Kran 1** / Blatt: 1 Höhe: +0.53 mNHN

Datum:  
10.05.2023

1	2			3		4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges		Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>					Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe					
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe			i) Kalk-gehalt		
0.20	a) Schluff, schwach feinsandig, schwach humos, schwach tonig			GW (0.10), bis 1.00 m vorgeschachtet		GP	1	0.20
	b) 5 cm Grasnarbe							
	c) weich - steif	d)	e) dunkelgrau					
	f) Auffüllung	g)	h) [TA] i)					
0.80	a) Schluff, sehr schwach feinsandig, sehr schwach humos, tonig					GP	2	0.80
	b)							
	c) steif - halbfest	d)	e) grau					
	f) Klei	g)	h) TA i)					
2.00	a) Schluff, feinsandig, sehr schwach tonig					GP	3	2.00
	b) Muschelreste							
	c) steif	d) leicht bohrbar	e) grau					
	f) Mischwatt	g)	h) UL i)					
2.80	a) Torf, sehr schwach feinsandig					GP	4	2.80
	b) stark zersetzt							
	c)	d) mittelschwer bohrbar	e) schwarz					
	f) Torf	g)	h) HZ i)					
3.60	a) Feinsand, mittelsandig, sehr schwach schluffig - schwach schluffig, sehr schwach humos					GP	5	3.60
	b) Schluffbänder							
	c)	d) mittelschwer bohrbar	e) dunkelbraun					
	f) Sand	g)	h) SE - SU i)					

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **WEA 4 Kran 1** / Blatt: 2

Höhe: +0.53 mNHN

Datum:  
10.05.2023

1	2			3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe				
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe		i) Kalk- gehalt		
4.60	a) Feinsand, schluffig, schwach mittelsandig				GP	6	4.60
	b)						
	c)	d) schwer bohrbar	e) beigebraun				
	f) schluffiger Sand	g)	h) SU* i)				
6.00	a) Feinsand, schwach schluffig, sehr schwach mittelsandig			von 5.60 m bis 6.00 m Kernverlust	GP	7	5.60
	b)						
	c)	d) schwer bohrbar	e) grau				
	f) Sand	g)	h) SU i)				
	a)						
	b)						
	c)	d)	e)				
	f)	g)	h) i)				
	a)						
	b)						
	c)	d)	e)				
	f)	g)	h) i)				
	a)						
	b)						
	c)	d)	e)				
	f)	g)	h) i)				



# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **WEA 4 Kran 2** / Blatt: 1

Höhe: +0.73 mNHN

Datum:

10.05.2023

1	2			3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe				
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe		i) Kalk- gehalt		
0.40	a) Schluff, humos, tonig, sehr schwach mittelsandig			bis 1.00 m vorgeschnitten	GP	1	0.40
	b) 5 cm Grasnarbe						
	c) steif - halbfest	d)	e) braun				
	f) Auffüllung	g)	h) [TA] i)				
0.80	a) Schluff, stark tonig, sehr schwach feinsandig, sehr schwach humos			GW (0.70)	GP	2	0.80
	b)						
	c) halbfest	d)	e) grau				
	f) Klei	g)	h) TA i)				
1.10	a) Schluff, stark tonig, sehr schwach humos, sehr schwach feinsandig				GP	3	1.10
	b)						
	c) steif	d) leicht bohrbar	e) grau				
	f) Klei	g)	h) TA i)				
2.20	a) Schluff, stark feinsandig, sehr schwach tonig				GP	4	2.20
	b)						
	c) weich - steif	d) mittelschwer bohrbar	e) grau				
	f) Mischwatt	g)	h) UL i)				
2.80	a) Feinsand, schwach humos, schwach schluffig, sehr schwach mittelsandig				GP	5	2.80
	b)						
	c)	d) mittelschwer bohrbar	e) braun				
	f) humoser Sand	g)	h) SU i)				

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **WEA 4 Kran 2** / Blatt: 2

Höhe: +0.73 mNHN

Datum:

10.05.2023

1	2				3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben			
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>							
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe		Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)	
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe					i) Kalk- gehalt
3.65	a) Feinsand, schwach schluffig, sehr schwach mittelsandig					GP	6	3.65
	b)							
		d) schwer bohrbar	e) grau					
	f) Sand	g)	h) SU	i)				
4.65	a) Mittelsand, stark feinsandig, schwach schluffig					GP	7	4.65
	b)							
		d) schwer bohrbar	e) grau					
	f) Sand	g)	h) SU	i)				
6.00	a) Mittelsand, feinsandig, sehr schwach schluffig				von 5.70 m bis 6.00 m Kernverlust	GP	8	5.70
	b)							
		d) schwer bohrbar	e) grau					
	f) Sand	g)	h) SE	i)				
	a)							
	b)							
		d)	e)					
	f)	g)	h)	i)				
	a)							
	b)							
		d)	e)					
	f)	g)	h)	i)				

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **WEA 4 Kran 3** / Blatt: 1

Höhe: +0.66 mNHN

Datum:

10.05.2023

1	2			3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe				
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe		i) Kalk- gehalt		
0.60	a) Schluff, stark tonig, schwach feinsandig, humos			bis 1.00 m vorgeschnitten	GP	1	0.60
	b) 5 cm Grasnarbe						
	c) halbfest	d)	e) dunkelgrau				
	f) Auffüllung	g)	h) [TA]				
1.10	a) Schluff, stark tonig, schwach feinsandig, schwach humos			GW (0.80)	GP	2	1.10
	b)						
	c) halbfest	d)	e) dunkelgrau				
	f) Klei	g)	h) TA				
1.80	a) Schluff, schwach feinsandig, sehr schwach humos, schwach tonig				GP	3	1.80
	b)						
	c) steif	d) leicht bohrbar	e) braun - grau				
	f) Klei	g)	h) TA				
2.40	a) Schluff, feinsandig, schwach tonig				GP	4	2.40
	b)						
	c) weich - steif	d) leicht bohrbar	e) hellgrau				
	f) Mischwatt	g)	h) UL				
2.90	a) Schluff, humos, feinsandig, sehr schwach tonig				GP	5	2.90
	b) 0.10 m Torflinse						
	c) steif	d)	e) dunkelbraun				
	f) Schluff	g)	h) OU				

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **WEA 4 Kran 3** / Blatt: 2

Höhe: +0.66 mNHN

Datum:

10.05.2023

1	2			3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe				
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe		i) Kalk-gehalt		
4.00	a) Feinsand, sehr schwach mittelsandig, schwach schluffig				GP	6	4.00
	b)						
	c)	d) mittelschwer bohrbar	e) hellgrau				
	f) Sand	g)	h) SU				
5.00	a) Feinsand, schwach schluffig - schluffig, sehr schwach mittelsandig				GP	7	5.00
	b)						
	c)	d) schwer bohrbar	e) hellgrau				
	f) Sand	g)	h) SU-SU*				
6.00	a) Feinsand, sehr schwach mittelsandig, schwach schluffig				GP	8	6.00
	b)						
	c)	d) schwer bohrbar	e) hellgrau				
	f) Sand	g)	h) SU				
	a)						
	b)						
	c)	d)	e)				
	f)	g)	h)				
	a)						
	b)						
	c)	d)	e)				
	f)	g)	h)				

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **WEA 4 Kran 4** / Blatt: 1

Höhe: +0.74 mNHN

Datum:  
10.05.2023

1	2			3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe				
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe		i) Kalk- gehalt		
0.15	a) Schluff, humos, schwach feinsandig, tonig			bis 1.00 m vorgeschnitten	GP	1	0.15
	b) 5 cm Grasnarbe						
	c) steif	d)	e) schwarz				
	f) Auffüllung	g)	h) [TA] i)				
0.70	a) Schluff, stark tonig, schwach humos, sehr schwach feinsandig			GW (0.70)	GP	2	0.70
	b)						
	c) halbfest	d)	e) grau				
	f) Klei	g)	h) TA i)				
1.50	a) Schluff, stark tonig, sehr schwach feinsandig, sehr schwach humos				GP	3	1.50
	b)						
	c) steif	d) leicht bohrbar	e) hellgrau				
	f) Klei	g)	h) TA i)				
2.30	a) Schluff, schwach feinsandig, tonig, sehr schwach humos				GP	4	2.30
	b)						
	c) steif	d) leicht bohrbar	e) grau				
	f) Klei	g)	h) TA i)				
3.05	a) Torf, sehr schwach feinsandig - schwach feinsandig				GP	5	3.05
	b) stark zersetzt						
	c)	d) mittelschwer bohrbar	e) schwarz				
	f) Torf	g)	h) HZ i)				

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **WEA 4 Kran 4** / Blatt: 2

Höhe: +0.74 mNHN

Datum:

10.05.2023

1	2				3	4	5	6	
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben				
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>								
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe		Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)		
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe					i) Kalk- gehalt	
3.80	a) Feinsand, schwach schluffig - schluffig, sehr schwach mittelsandig					GP	6	3.80	
	b)								
	c)		d) mittelschwer bohrbar	e) beigebraun					
	f) Sand	g)	h) SU-SU*	i)					
5.00	a) Feinsand, schwach schluffig, schwach mittelsandig					GP	7	5.00	
	b) Schlufflinse								
	c)		d) schwer bohrbar	e) hellgrau					
	f) Sand	g)	h) SU	i)					
6.00	a) Feinsand, sehr schwach mittelsandig, schwach schluffig					GP	8	6.00	
	b) Schlufflinse								
	c)		d) schwer bohrbar	e) hellgrau					
	f) Sand	g)	h) SU	i)					
	a)								
	b)								
	c)		d)	e)					
	f)	g)	h)	i)					
	a)								
	b)								
	c)		d)	e)					
	f)	g)	h)	i)					

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **WEA 5 V. Anlage** / Blatt: 1 Höhe: +0.60 mNHN

Datum:  
05.07.2023

1	2				3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben			
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)	
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe					
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe					i) Kalk- gehalt
0.50	a) Schluff, tonig, schwach feinsandig, schwach humos				bis 1.00 m vorgeschnitten	GP	1	0.50
	b) 5 cm Grasnarbe							
	c) halbfest	d)	e) dunkelgrau					
	f) Auffüllung	g)	h) [UL]	i)				
1.00	a) Schluff, feinsandig, schwach tonig, sehr schwach humos					GP	2	1.00
	b) Sandlinsen							
	c) halbfest	d)	e) hellgrau					
	f) Klei	g)	h) TA	i)				
2.00	a) Schluff, stark tonig, sehr schwach feinsandig - schwach feinsandig, sehr schwach humos				GW (1.70)	GP	3	2.00
	b)							
	c) halbfest	d) leicht bohrbar	e) grau					
	f) Klei	g)	h) TA	i)				
3.00	a) Schluff, feinsandig, schwach tonig					GP	4	3.00
	b) Muschelreste							
	c) weich	d) leicht bohrbar	e) grau					
	f) Mischwatt	g)	h) UL	i)				
3.80	a) Schluff, feinsandig, schwach tonig					GP	5	3.80
	b) Muschelreste							
	c) steif	d) mittelschwer bohrbar	e) grau					
	f) Mischwatt	g)	h) UL	i)				

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **WEA 5 V. Anlage** / Blatt: 2 Höhe: +0.60 mNHN

Datum:  
05.07.2023

1	2			3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe				
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe		i) Kalk-gehalt		
4.80	a) Schluff, schwach feinsandig - feinsandig, schwach tonig				GP	6	4.80
	b) Torflinsen						
	c) weich - steif	d) mittelschwer bohrbar	e) grau				
	f) Mischwatt	g)	h) UL				
5.60	a) Torf, sehr schwach feinsandig				GP	7	5.60
	b) Kleilinsen, mäßig zersetzt - stark zersetzt						
	c)	d) mittelschwer bohrbar	e) braun				
	f) Torf	g)	h) HN - HZ				
6.20	a) Mittelsand, stark feinsandig, sehr schwach schluffig				GP	8	6.20
	b)						
	c)	d) schwer bohrbar	e) beige				
	f) Sand	g)	h) SE				
6.90	a) Schluff, feinsandig, schwach humos, schwach tonig, schwach mittelsandig				GP	9	6.90
	b)						
	c) steif	d) schwer bohrbar	e) grau				
	f) Mischwatt	g)	h) UM				
7.70	a) Mittelsand, feinsandig, sehr schwach schluffig, sehr schwach humos				GP	10	7.70
	b) Schlufflinsen						
	c)	d) sehr schwer bohrbar	e) grau				
	f) Sand	g)	h) SE				



# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **WEA 5 V. Anlage**

/ Blatt: 3

Höhe: +0.60 mNHN

Datum:

05.07.2023

1	2				3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben			
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)	
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe					
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe					i) Kalk- gehalt
8.20	a) Mittelsand, schwach schluffig, sehr schwach feinsandig, sehr schwach grobsandig					GP	11	8.20
	b) humose Schlufflinen							
	c)	d) sehr schwer bohrbar	e) grau					
	f) Sand	g)	h) SU	i)				
8.60	a) Feinsand, schwach mittelsandig, schwach schluffig					GP	12	8.60
	b)							
	c)	d) sehr schwer bohrbar	e) beigebraun					
	f) Sand	g)	h) SU	i)				
9.40	a) Mittelsand, schluffig, schwach feinsandig, schwach grobsandig					GP	13	9.40
	b) Schlufflinse							
	c)	d) sehr schwer bohrbar	e) dunkelgrau					
	f) schluffiger Sand	g)	h) SU*	i)				
10.00	a) Ton, schwach schluffig, sehr schwach feinsandig					GP	14	10.00
	b)							
	c) steif - halbfest	d) sehr schwer bohrbar	e) grau					
	f) Ton	g)	h) TA	i)				
	a)							
	b)							
	c)	d)	e)					
	f)	g)	h)	i)				



# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **WEA 5 V. Kran 1** / Blatt: 2 Höhe: +0.61 mNHN

Datum:  
06.07.2023

1	2				3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben			
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)	
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe					
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe		i) Kalk- gehalt			
4.15	a) Torf, sehr schwach feinsandig					GP	6	4.15
	b) stark zersetzt							
	c)	d) leicht bohrbar	e) dunkelbraun					
	f) Torf	g)	h) HZ	i)				
4.50	a) Schluff, schwach feinsandig, schwach tonig					GP	7	4.50
	b) Torfbänder							
	c) steif	d) leicht bohrbar	e) grau					
	f) Mischwatt	g)	h) UL	i)				
5.20	a) Schluff, feinsandig, schwach tonig					GP	8	5.20
	b) Torflinse							
	c) steif	d) mittelschwer bohrbar	e) dunkelgrau					
	f) Mischwatt	g)	h) UL	i)				
6.00	a) Mittelsand, stark feinsandig, sehr schwach schluffig, sehr schwach humos					GP	9	6.00
	b)							
	c)	d) schwer bohrbar	e) beige					
	f) Sand	g)	h) SE	i)				
	a)							
	b)							
	c)	d)	e)					
	f)	g)	h)	i)				

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **WEA 5 V. Kran 2** / Blatt: 1 Höhe: +0.60 mNHN

Datum:  
06.07.2023

1	2				3	4	5	6	
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges		Entnommene Proben			
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>					Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)	
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe						
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe			i) Kalk- gehalt			
0.50	a) Schluff, feinsandig, schwach humos - humos				bis 1.00 m vorgesachtet	GP	1	0.50	
	b)								
	c) steif	d)	e) braun						
	f) Auffüllung	g)	h) [UL]	i)					
0.90	a) Schluff, feinsandig, tonig, schwach humos					GP	2	0.90	
	b)								
	c) steif - halbfest	d)	e) braun						
	f) Klei	g)	h) TA	i)					
1.65	a) Schluff, schwach humos - humos, schwach feinsandig, sehr schwach tonig					GP	3	1.65	
	b) Torflinse								
	c) steif	d) leicht bohrbar	e) braun						
	f) Klei	g)	h) TA	i)					
2.00	a) Schluff, schwach feinsandig - feinsandig, schwach tonig				GW (1.80)	GP	4	2.00	
	b) Muschelreste								
	c) weich - steif	d) leicht bohrbar	e) graublau						
	f) Mischwatt	g)	h) UL	i)					
3.00	a) Schluff, feinsandig, schwach tonig					GP	5	3.00	
	b)								
	c) weich	d) mittelschwer bohrbar	e) grau						
	f) Mischwatt	g)	h) UL	i)					

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung WEA 5 V. Kran 2 / Blatt: 2

Höhe: +0.60 mNHN

Datum:

06.07.2023

1	2			3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe				
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe		i) Kalk-gehalt		
3.80	a) Schluff, schwach feinsandig - feinsandig, schwach tonig				GP	6	3.80
	b) Muschelreste						
	c) weich - steif	d) mittelschwer bohrbar	e) grau				
	f) Mischwatt	g)	h) UL				
4.70	a) Torf, schwach schluffig				GP	7	4.70
	b) Schlufflinsen, stark zersetzt						
	c)	d) mittelschwer bohrbar	e) dunkelbraun				
	f) Torf	g)	h) HZ				
4.90	a) Schluff, feinsandig, schwach humos, sehr schwach tonig				GP	8	4.90
	b) Torflinse						
	c) weich	d) mittelschwer bohrbar	e) graubraun				
	f) Mischwatt	g)	h) UL				
6.00	a) Feinsand, mittelsandig, sehr schwach schluffig				GP	9	6.00
	b) humose Linse						
	c)	d) schwer bohrbar	e) beigebraun				
	f) Sand	g)	h) SE				
	a)						
	b)						
	c)	d)	e)				
	f)	g)	h)				

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **WEA 5 V. Kran 3** / Blatt: 1 Höhe: +0.88 mNHN

Datum:  
06.07.2023

1	2				3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben			
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)	
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe					
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe					i) Kalk- gehalt
0.40	a) Schluff, feinsandig, humos, schwach tonig				bis 1.00 m vorgeschnitten	GP	1	0.40
	b) 5 cm Grasnarbe							
	c) halbfest	d)	e) graublau					
	f) Auffüllung	g)	h) [UL]	i)				
0.80	a) Schluff, tonig, schwach feinsandig, sehr schwach humos - schwach humos					GP	2	0.80
	b)							
	c) halbfest	d)	e) hellgraubeige					
	f) Klei	g)	h) TA	i)				
1.90	a) Schluff, schwach feinsandig, schwach tonig, sehr schwach humos					GP	3	1.90
	b)							
	c) steif - halbfest	d) leicht bohrbar	e) grau					
	f) Klei	g)	h) TA	i)				
3.00	a) Schluff, feinsandig, schwach tonig				GW (1.95)	GP	4	3.00
	b)							
	c) steif	d) leicht bohrbar	e) grau					
	f) Mischwatt	g)	h) UL	i)				
3.95	a) Schluff, schwach feinsandig, schwach tonig					GP	5	3.95
	b) Muschelreste, Torfbänder							
	c) steif	d) leicht bohrbar	e) grau					
	f) Mischwatt	g)	h) UL	i)				

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **WEA 5 V. Kran 3** / Blatt: 2 Höhe: +0.88 mNHN

Datum:  
06.07.2023

1	2				3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben			
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)	
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe					
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe		i) Kalkgehalt			
4.75	a) Schluff, feinsandig, schwach tonig					GP	6	4.75
	b) Torflinse							
	c) steif	d) mittelschwer bohrbar	e) grau					
	f) Mischwatt	g)	h) UL	i)				
5.35	a) Torf, sehr schwach feinsandig					GP	7	5.35
	b) Kleilinsen, mäßig zersetzt							
	c)	d) mittelschwer bohrbar	e) dunkelbraun					
	f) Torf	g)	h) HN	i)				
5.75	a) Mittelsand, schwach feinsandig					GP	8	5.75
	b) Grobsand-Torflinse							
	c)	d) mittelschwer bohrbar	e) beigebraun					
	f) Sand	g)	h) SE	i)				
6.00	a) Feinsand, schwach mittelsandig, sehr schwach schluffig					GP	9	6.00
	b)							
	c)	d) schwer bohrbar	e) beige					
	f) Sand	g)	h) SE	i)				
	a)							
	b)							
	c)	d)	e)					
	f)	g)	h)	i)				

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **WEA 5 V. Kran 4** / Blatt: 1 Höhe: +0.72 mNHN

Datum:  
05.07.2023

1	2			3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe				
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe		i) Kalk- gehalt		
0.80	a) Schluff, stark feinsandig, tonig, schwach humos - humos			bis 1.00 m vorgeschnitten	GP	1	0.80
	b)						
	c) halbfest	d)	e) graubraun				
	f) Auffüllung	g)	h) [UL] i)				
1.80	a) Schluff, feinsandig, tonig, schwach humos			GW (1.50)	GP	2	1.80
	b)						
	c) steif	d) leicht bohrbar	e) braungrau				
	f) Klei	g)	h) TA i)				
2.80	a) Schluff, feinsandig, schwach tonig				GP	3	2.80
	b)						
	c) weich	d) leicht bohrbar	e) grau				
	f) Mischwatt	g)	h) UL i)				
3.80	a) Schluff, schwach feinsandig - feinsandig, schwach tonig, sehr schwach humos				GP	4	3.80
	b) Muschelschillige						
	c) weich - steif	d) mittelschwer bohrbar	e) grau				
	f) Mischwatt	g)	h) UL i)				
4.00	a) Torf, schwach schluffig				GP	5	4.00
	b) Schlufflinse, mäßig zersetzt						
	c)	d) leicht bohrbar	e) dunkelbraun				
	f) Torf	g)	h) HN i)				



# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **WEA 5 V. Kran 4** / Blatt: 2

Höhe: +0.72 mNHN

Datum:

05.07.2023

1	2				3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben			
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)	
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe					
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe		i) Kalk- gehalt			
4.60	a) Schluff, schwach feinsandig - feinsandig					GP	6	4.60
	b) Torflinse, Sandlinse							
	c) weich	d) mittelschwer bohrbar	e) grau					
	f) Mischwatt	g)	h) UL	i)				
5.40	a) Torf, schwach schluffig					GP	7	5.40
	b) Schlufflinsen, schwach zersetzt - mäßig zersetzt							
	c)	d) mittelschwer bohrbar	e) dunkelbraun					
	f) Torf	g)	h) HN	i)				
6.00	a) Feinsand, schwach schluffig, schwach mittelsandig					GP	8	6.00
	b) humose Linse							
	c)	d) schwer bohrbar	e) beige - grau					
	f) Sand	g)	h) SU	i)				
	a)							
	b)							
	c)	d)	e)					
	f)	g)	h)	i)				
	a)							
	b)							
	c)	d)	e)					
	f)	g)	h)	i)				



Vulhop + Becker GmbH & Co. KG  
Tannenkrugstraße 42  
26180 Rastede  
Tel.: 0441 / 9990990

<b>Kopfblatt</b>	Name des Unternehmens	Vulhop + Becker GmbH & Co. KG	
Aufschlussart: Bohrung Repowering WP. Georgshof WEA1	Name des Auftraggebers	Rasteder Projektierungs GmbH	
Projektbezeichnung	Baugrunduntersuchungen 5xE-138	Nr des Projekts	234364
Datum	03.08. - 04.08.2023	Höhe	
Lage		Neigung der Bohrung	
32395055	5944476	Richtung der Bohrung	vertikal
Tiefe der freien Grundwasseroberfläche	2.00 m	Tiefe der Bohrung	30.00 m
Lageskizze (unmaßstäblich)			
Ausführung und Typ des Entnahmegärts		Nordmeyer Rammkerngerät 200kg	
Beigefügte Protokolle		<input checked="" type="checkbox"/> Bohrprotokoll <input checked="" type="checkbox"/> Probenentnahmeprotokoll <input checked="" type="checkbox"/> Verfüllprotokoll <input checked="" type="checkbox"/> Schichtenverzeichnis <input type="checkbox"/> Ausbauprotokoll einer Grundwassermessstelle <input type="checkbox"/> Protokoll der Grundwassermessungen <input type="checkbox"/> Andere:	
Bemerkungen (Unterbrechungen, Hindernisse, Schwierigkeiten usw.)			
Name des qualifizierten Technikers		C. Steffen	
Unterschrift des qualifizierten Technikers			



Vulhop + Becker GmbH & Co. KG  
 Tannenkrugstraße 42  
 26180 Rastede  
 Tel.: 0441 / 9990990

<b>Bohrprotokoll</b>		Name des Unternehmens		Vulhop + Becker GmbH & Co. KG									
		Name des Auftraggebers		Rasteder Projektierungs GmbH									
Projektbezeichnung		Baugrunduntersuchungen 5xE-138		Projektnummer		234364							
Datum der Bohrung		03.08. - 04.08.2023		Bezeichnung des Bohrlochs		Repowering WP. Georgshof WEA1							
Bohrgerät (Typ, Hersteller-jahr)		Nordmeyer DSB 1.3/5 (Kette)		Endtiefe des Bohrlochs		30.00 m							
Verfahren des Vor-bohrens				Rammen									
Bohrlochdurchmesser		219 mm		mm		mm							
Tiefe		Bohren		Bohrwerkzeug		Verrohrung		Spülung					
von	bis	Verfahren	Lösens des Bodens/Fels	Typ. Bohrkronen	Durchmesser mm	Rammen	Spülung	Innendurchmesser mm	Außendurchmesser mm	Tiefe m	Druck	Spülumsatz	Bemerkungen
0.00	30.00	BP	rot	Schn	180				219	30.00			
Bemerkungen (Unterbrechungen, Hindernisse, Schwierigkeiten usw.)													
Name des qualifizierten Technikers				C. Steffen									
Unterschrift des qualifizierten Technikers													



Vulhop + Becker GmbH & Co. KG  
 Tannenkrugstraße 42  
 26180 Rastede  
 Tel.: 0441 / 9990990

<b>Probenentnahme-protokoll</b>		Name des Unternehmens		Vulhop + Becker GmbH & Co. KG					
		Name des Auftraggebers		Rasteder Projektierungs GmbH					
Projektbezeichnung		Baugrunduntersuchungen 5xE-138		Projektnummer		234364			
Entnahmedatum		03.08. - 04.08.2023		Bezeichnung des Aufschlusses		Repowering WP. Georgshof WEA1			
Bezeichnung der Probe									
Tiefe/Kernmarsch m		Probe		Felsgüte und Kerngewinn			Entnahmegesetz		Bemerkungen - Kernfangring - Störung - Boden-/Felsart - Rammeinsatz
		Länge mm	Durchmesser mm	TCF	RQD	SCF	Ausführung	Typ	
von	bis 0.60								B1
von	bis 2.00								B2
von	bis 3.00								B3
von	bis 4.00								B4
von 4.00	bis 5.00	1000.00							K1 SZ 1/3/5/8/8
von	bis 5.80								B5
von	bis 7.00								B6
von	bis 7.60								B7
von	bis 8.00								B8
von 8.00	bis 9.00	1000.00							K2 SZ 10/15/15/19/26
von	bis 10.00								B9
von	bis 11.00								B10
von	bis 12.00								B11
von	bis 12.75								B12
von 12.75	bis 13.00	250.00							UP1 SZ 28
von	bis								
von	bis 14.00								B13
von	bis 15.00								B14
von	bis 16.00								B15
von 16.00	bis 17.00	1000.00							K3 SZ 15/20/25/35/45
von	bis 18.00								B16
von	bis 19.00								B17
von	bis 19.75								B18
Bemerkungen									
Name des qualifizierten Technikers				C. Steffen					
Unterschrift des qualifizierten Technikers									



Vulhop + Becker GmbH & Co. KG  
 Tannenkrugstraße 42  
 26180 Rastede  
 Tel.: 0441 / 9990990

<b>Probenentnahme-protokoll</b>		Name des Unternehmens		Vulhop + Becker GmbH & Co. KG					
		Name des Auftraggebers		Rasteder Projektierungs GmbH					
Projektbezeichnung		Baugrunduntersuchungen 5xE-138		Projektnummer		234364			
Entnahmedatum		03.08. - 04.08.2023		Bezeichnung des Aufschlusses		Repowering WP. Georgshof WEA1			
Bezeichnung der Probe									
Tiefe/Kernmarsch m		Probe		Felsgüte und Kerngewinn			Entnahmegesetz		Bemerkungen - Kernfangring - Störung - Boden-/Felsart - Rammeinsatz
		Länge mm	Durchmesser mm	TCF	RQD	SCF	Ausführung	Typ	
von 19.75	bis 20.00	250.00							UP2 SZ 40
von	bis 21.00								B19
von	bis 22.00								B20
von	bis 23.00								B21
von	bis 24.00								B22
von	bis 25.00								B23
von	bis 26.00								B24
von	bis 26.75								B25
von 26.75	bis 27.00	250.00							UP3 SZ 38
von	bis 28.00								B26
von	bis 29.00								B27
von	bis 30.00								B28
von	bis								
von	bis								
von	bis								
von	bis								
von	bis								
von	bis								
von	bis								
von	bis								
von	bis								
von	bis								
Bemerkungen									
Name des qualifizierten Technikers				C. Steffen					
Unterschrift des qualifizierten Technikers									



Vulhop + Becker GmbH & Co. KG  
 Tannenkrugstraße 42  
 26180 Rastede  
 Tel.: 0441 / 9990990

<b>Verfüllprotokoll</b>	Name des Unternehmens		Vulhop + Becker GmbH & Co. KG		
	Name des Auftraggebers		Rasteder Projektierungs GmbH		
Projektbezeichnung	Baugrunduntersuchungen 5xE-138		Projektnummer	234364	
Datum des Verfüllens	07.08.2023		Bezeichnung des Aufschlusses	Repowering WP. Georgshof WEA1	
<b>Tiefe</b> m	<b>Verfüllmaterial</b>		<b>Tiefe</b> m	<b>Verfüllmaterial</b>	
von 0,00	bis 30,00	Ton	FRIEBOfast	von	bis
von	bis			von	bis
von	bis			von	bis
von	bis			von	bis
von	bis			von	bis
von	bis			von	bis
von	bis			von	bis
von	bis			von	bis
von	bis			von	bis
von	bis			von	bis
von	bis			von	bis
von	bis			von	bis
von	bis			von	bis
Bemerkungen					
Name des qualifizierten Technikers			C. Steffen		
Unterschrift des qualifizierten Technikers					

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **B WEA 1 Anlage** / Blatt: 1

Höhe: + 0,90 m NHN

Datum:

08.08.2023

1	2			3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe				
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe		i) Kalk- gehalt		
0.60	a) Schluff, org. Beimengungen, tonig, schwach humos, sehr schwach feinsandig			Handschachtung bis 1.50 m	B	1	0.60
	b)						
	c) halbfest	d)	e) braun - hellgrau				
	f) Klei	g)	h) [TA] i)				
4.00	a) Schluff, org. Beimengungen, tonig, sehr schwach feinsandig, sehr schwach humos			Verrohrung d = 219 mm, Schnecke d = 180 mm, GW (2.00)	B	2 3 4	2.00 3.00 4.00
	b)						
	c) weich	d) leicht bohrbar	e) hellgrau				
	f) Klei	g)	h) TA i)				
5.00	a) Schluff, feinsandig, schwach tonig			Verrohrung d = 219 mm, Schnecke d = 180 mm	K	1	5.00
	b) Muschelreste, Holzstück						
	c) weich - steif	d) leicht bohrbar	e) hellgrau				
	f) Mischwatt	g)	h) UL i)				
5.80	a) Schluff, tonig, schwach humos - humos, schwach feinsandig			Verrohrung d = 219 mm, Schnecke d = 180 mm	B	5	5.80
	b)						
	c) weich - steif	d) leicht bohrbar	e) hellgrau				
	f) Klei	g)	h) TA i)				
7.60	a) Feinsand, schwach schluffig, schwach mittelsandig			nass	B B	6 7	7.00 7.60
	b)						
	c)	d) mittelschwer bohrbar	e) hellbraun				
	f) Sand	g)	h) SU i)				

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **B WEA 1 Anlage** / Blatt: 2 Höhe: + 0,90 m NHN

Datum:  
08.08.2023

1	2			3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe				
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe		i) Kalk- gehalt		
8.00	a) Schluff, feinsandig, schwach tonig				B	8	8.00
	b)						
	c) steif	d) mittelschwer bohrbar	e) grau				
	f) Mischwatt	g)	h) UL    i)				
8.80	a) Schluff, schwach tonig, schwach feinsandig, sehr schwach humos - schwach humos				K	2	8.80
	b)						
	c) steif	d) mittelschwer bohrbar	e) dunkelgrau				
	f) Klei	g)	h) TA    i)				
9.00	a) Feinsand, schwach mittelsandig, schwach schluffig				K	2	9.00
	b)						
	c)	d) mittelschwer bohrbar	e) dunkelgrau				
	f) Sand	g)	h) SE    i)				
10.00	a) Schluff, feinsandig, tonig				B	9	10.00
	b)						
	c) weich - steif	d) mittelschwer bohrbar	e) grau				
	f) Schluff	g)	h) UL    i)				
11.00	a) Mittelsand, schluffig, schwach feinsandig, sehr schwach grobsandig - schwach grobsandig, sehr schwach			nass	B	10	11.00
	b) humos						
	c)	d) mittelschwer bohrbar	e) grau				
	f) schluffiger Sand	g)	h) SU*    i)				



Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **B WEA 1 Anlage** / Blatt: 3

Höhe: + 0,90 m NHN

Datum:

08.08.2023

1	2				3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen  Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben			
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)	
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe					
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe					i) Kalk- gehalt
19.00	a) Schluff, tonig, schwach feinsandig, schwach humos					B	11	12.00
	b)					B	12	12.75
	c) halbfest					UP	1	13.00
	d) mittelschwer bohrbar					B	13	14.00
25.00	a) Schluff, tonig, schwach feinsandig - feinsandig, schwach humos					B	14	15.00
	b)					B	15	16.00
	c) halbfest					K	3	17.00
	d) mittelschwer bohrbar					B	16	18.00
29.00	a) Schluff, feinsandig, schwach tonig, sehr schwach humos					B	17	19.00
	b)					B	18	19.75
	c) halbfest					UP	2	20.00
	d) mittelschwer bohrbar					B	19	21.00
30.00	a) Schluff, feinsandig, humos					B	20	22.00
	b) Torflinsen					B	21	23.00
	c) steif					B	22	24.00
	d) mittelschwer bohrbar					B	23	25.00
	a) Schluff, feinsandig, schwach tonig, sehr schwach humos					B	24	26.00
	b)					B	25	26.75
	c) steif					UP	3	27.00
	d) mittelschwer bohrbar					B	26	28.00
	a) Schluff, feinsandig, humos					B	27	29.00
	b) Torflinsen					B	28	30.00
	c) steif							
	d) mittelschwer bohrbar							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) dunkelbraun							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) humoser Schluff							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) mittelschwer bohrbar							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) humoser Schluff							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) mittelschwer bohrbar							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) humoser Schluff							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) humoser Schluff							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) mittelschwer bohrbar							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) humoser Schluff							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) mittelschwer bohrbar							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) humoser Schluff							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) mittelschwer bohrbar							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) humoser Schluff							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) mittelschwer bohrbar							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) humoser Schluff							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) mittelschwer bohrbar							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) humoser Schluff							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) mittelschwer bohrbar							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) humoser Schluff							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) mittelschwer bohrbar							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) humoser Schluff							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) mittelschwer bohrbar							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) humoser Schluff							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) mittelschwer bohrbar							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) humoser Schluff							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) mittelschwer bohrbar							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) humoser Schluff							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) mittelschwer bohrbar							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) humoser Schluff							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) mittelschwer bohrbar							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) humoser Schluff							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) mittelschwer bohrbar							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) humoser Schluff							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) mittelschwer bohrbar							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) humoser Schluff							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) mittelschwer bohrbar							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) humoser Schluff							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) mittelschwer bohrbar							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) humoser Schluff							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) mittelschwer bohrbar							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) humoser Schluff							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) mittelschwer bohrbar							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) humoser Schluff							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) mittelschwer bohrbar							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) humoser Schluff							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) mittelschwer bohrbar							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) humoser Schluff							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) mittelschwer bohrbar							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) humoser Schluff							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) mittelschwer bohrbar							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) humoser Schluff							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) mittelschwer bohrbar							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) humoser Schluff							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) mittelschwer bohrbar							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) humoser Schluff							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) mittelschwer bohrbar							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) humoser Schluff							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) mittelschwer bohrbar							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) humoser Schluff							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) mittelschwer bohrbar							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) humoser Schluff							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) mittelschwer bohrbar							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) humoser Schluff							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) mittelschwer bohrbar							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) humoser Schluff							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) mittelschwer bohrbar							
	a)							
	b)							
	c)							
	d) humoser Schluff							
	a)							



Vulhop + Becker GmbH & Co. KG

Tannenkrugstraße 42

26180 Rastede

Tel.: 0441 / 9990990

<b>Kopfblatt</b>	Name des Unternehmens	Vulhop + Becker GmbH & Co. KG	
Aufschlussart: Bohrung Repowering WP. Georgshof WEA2	Name des Auftraggebers	Rasteder Projektierungs GmbH	
Projektbezeichnung	Baugrunduntersuchungen 5xE-138	Nr des Projekts	234364
Datum	01.08. - 02.08.2023	Höhe	
Lage		Neigung der Bohrung	
32395180	5944213	Richtung der Bohrung	vertikal
Tiefe der freien Grundwasseroberfläche	2.20 m	Tiefe der Bohrung	30.00 m
Lageskizze (unmaßstäblich)			
Ausführung und Typ des Entnahmegärts		Nordmeyer Rammkerngerät 200kg	
Beigefügte Protokolle		<input checked="" type="checkbox"/> Bohrprotokoll <input checked="" type="checkbox"/> Probenentnahmeprotokoll <input checked="" type="checkbox"/> Verfüllprotokoll <input type="checkbox"/> Schichtenverzeichnis <input type="checkbox"/> Ausbauprotokoll einer Grundwassermessstelle <input type="checkbox"/> Protokoll der Grundwassermessungen <input type="checkbox"/> Andere:	
Bemerkungen (Unterbrechungen, Hindernisse, Schwierigkeiten usw.)			
Name des qualifizierten Technikers		C. Steffen	
Unterschrift des qualifizierten Technikers			



Vulhop + Becker GmbH & Co. KG  
 Tannenkrugstraße 42  
 26180 Rastede  
 Tel.: 0441 / 9990990

Bohrprotokoll		Name des Unternehmens		Vulhop + Becker GmbH & Co. KG									
		Name des Auftraggebers		Rasteder Projektierungs GmbH									
Projektbezeichnung		Baugrunduntersuchungen 5xE-138 <th colspan="2">Projektnummer</th> <td colspan="2">234364</td>		Projektnummer		234364							
Datum der Bohrung		01.08. - 02.08.2023 <th colspan="2">Bezeichnung des Bohrlochs</th> <td colspan="2">Repowering WP. Georgshof WEA2</td>		Bezeichnung des Bohrlochs		Repowering WP. Georgshof WEA2							
Bohrgerät (Typ, Herstelljahr)		Nordmeyer DSB 1.3/5 (Kette)		Endtiefe des Bohrlochs		30.00 m							
Verfahren des Vorbohrrens				Rammen									
Bohrlochdurchmesser		219 mm		mm		mm							
Tiefe		Bohren		Bohrwerkzeug		Verrohrung		Spülung					
von	bis	Verfahren	Lösens des Bodens/Fels	Typ. Bohrkronen	Durchmesser mm	Rammen	Spülung	Innendurchmesser mm	Außendurchmesser mm	Tiefe m	Druck	Spülumsatz	Bemerkungen
0.00	30.00	BP	rot	Schn	180				219	30.00			
Bemerkungen (Unterbrechungen, Hindernisse, Schwierigkeiten usw.)													
Name des qualifizierten Technikers				C. Steffen									
Unterschrift des qualifizierten Technikers													



Vulhop + Becker GmbH & Co. KG  
 Tannenkrugstraße 42  
 26180 Rastede  
 Tel.: 0441 / 9990990

<b>Probenentnahme-protokoll</b>		Name des Unternehmens		Vulhop + Becker GmbH & Co. KG					
		Name des Auftraggebers		Rasteder Projektierungs GmbH					
Projektbezeichnung		Baugrunduntersuchungen 5xE-138		Projektnummer		234364			
Entnahmedatum		01.08. - 02.08.2023		Bezeichnung des Aufschlusses		Repowering WP. Georgshof WEA2			
Bezeichnung der Probe									
Tiefe/Kernmarsch m		Probe		Felsgüte und Kerngewinn			Entnahmegesetz		Bemerkungen - Kernfangring - Störung - Boden-/Felsart - Rammeinsatz
		Länge mm	Durchmesser mm	TCF	RQD	SCF	Ausführung	Typ	
von	bis 0.60								B1
von	bis 2.00								B2
von	bis 3.00								B3
von	bis 3.75								B4
von 3.75	bis 4.00	250.00							UP1 SZ 9
von	bis								
von	bis 5.00								B5
von	bis 6.00								B6
von	bis 7.50								B7
von	bis 8.10								B8
von	bis 9.00								B9
von	bis 9.75								B10
von 9.75	bis 10.00	250.00							UP2 SZ 20
von	bis								
von	bis 11.00								B11
von	bis 12.00								B12
von	bis 13.00								B13
von	bis 14.00								B14
von 14.00	bis 15.00	1000.00							K 1 SZ 10/20/30/30/35
von	bis 16.00								B15
von	bis 17.00								B16
von	bis 18.00								B17
von	bis 19.00								B18
Bemerkungen									
Name des qualifizierten Technikers				C. Steffen					
Unterschrift des qualifizierten Technikers									



Vulhop + Becker GmbH & Co. KG  
 Tannenkrugstraße 42  
 26180 Rastede  
 Tel.: 0441 / 9990990

<b>Probenentnahme-protokoll</b>		Name des Unternehmens		Vulhop + Becker GmbH & Co. KG					
		Name des Auftraggebers		Rasteder Projektierungs GmbH					
Projektbezeichnung		Baugrunduntersuchungen 5xE-138		Projektnummer		234364			
Entnahmedatum		01.08. - 02.08.2023		Bezeichnung des Aufschlusses		Repowering WP. Georgshof WEA2			
Bezeichnung der Probe									
Tiefe/Kernmarsch m		Probe		Felsgüte und Kerngewinn			Entnahmegesetz		Bemerkungen - Kernfangring - Störung - Boden-/Felsart - Rammesinsatz
		Länge mm	Durchmesser mm	TCF	RQD	SCF	Ausführung	Typ	
von 19.00	bis 20.00	1000.00							K 2 SZ 10/15/20/22/25
von	bis 20.75								B19
von 20.75	bis 21.00	250.00							UP3 SZ 30
von	bis 22.00								B20
von	bis 23.00								B21
von	bis 24.00								B22
von	bis 25.00								B23
von	bis 26.00								B24
von	bis 27.00								B25
von 27.00	bis 28.00	1000.00							K3 SZ 20/22/26/26/25
von	bis 29.00								B26
von	bis 30.00								B27
von	bis								
von	bis								
von	bis								
von	bis								
von	bis								
von	bis								
von	bis								
von	bis								
von	bis								
von	bis								
Bemerkungen									
Name des qualifizierten Technikers				C. Steffen					
Unterschrift des qualifizierten Technikers									



Vulhop + Becker GmbH & Co. KG  
 Tannenkrugstraße 42  
 26180 Rastede  
 Tel.: 0441 / 9990990

<b>Verfüllprotokoll</b>	Name des Unternehmens		Vulhop + Becker GmbH & Co. KG		
	Name des Auftraggebers		Rasteder Projektierungs GmbH		
Projektbezeichnung	Baugrunduntersuchungen 5x E-138		Projektnummer	234364	
Datum des Verfüllens	02.08.2023		Bezeichnung des Aufschlusses	Repowering WP. Georgshof WEA2	
<b>Tiefe</b> m	<b>Verfüllmaterial</b>		<b>Tiefe</b> m	<b>Verfüllmaterial</b>	
von 0,00	bis 5,00	Ton	FRIEBOfast	von	bis
von 5,00	bis 7,50	Bohrgut		von	bis
von 7,50	bis 14,00	Ton	FRIEBOfast	von	bis
von 14,00	bis 18,00	Bohrgut		von	bis
von 18,00	bis 30,00	Ton	FRIEBOfast	von	bis
von	bis			von	bis
von	bis			von	bis
von	bis			von	bis
von	bis			von	bis
von	bis			von	bis
von	bis			von	bis
von	bis			von	bis
von	bis			von	bis
von	bis			von	bis
Bemerkungen					
Name des qualifizierten Technikers			C. Steffen		
Unterschrift des qualifizierten Technikers					

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **B WEA 2 Anlage** / Blatt: 1 Höhe: + 0,81 m NHN

Datum:  
08.08.2023

1	2				3	4	5	6			
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben						
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)				
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe								
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe		i) Kalk- gehalt						
0.60	a) Schluff, org. Beimengung, tonig, sehr schwach feinsandig			Handschachtung bis 1.50 m	B	1	0.60				
	b)										
	c) steif	d)	e) dunkelbraun - braun								
	f) Klei	g)	h) [TA]					i)			
5.00	a) Schluff, org. Beimengung, tonig, schwach feinsandig			Verrohrung d = 219 mm, Schnecke d = 180 mm, GW (2.20)	B	2	2.00				
	b) Muschelreste							B	3	3.00	
	c) weich	d) leicht bohrbar	e) grau - beige					B	4	3.75	
	f) Mischwatt	g)	h) UL					i)	UP	1	4.00
7.50	a) Feinsand, schwach schluffig - schluffig, schwach mittelsandig			nass	B	6	6.00				
	b)							B	7	7.50	
	c)	d) mittelschwer bohrbar	e) hellbraun - hellgrau								
	f) Sand	g)	h) SU-SU*					i)			
8.10	a) Torf, schwach schluffig				B	8	8.10				
	b) stark zersetzt										
	c)	d) leicht bohrbar	e) dunkelbraun								
	f) Torf	g)	h) HZ					i)			
10.00	a) Schluff, stark tonig, sehr schwach feinsandig				B	9	9.00				
	b)							B	10	9.75	
	c) steif	d) mittelschwer bohrbar	e) grau					UP	2	10.00	
	f) toniger Schluff	g)	h) UA					i)			

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **B WEA 2 Anlage** / Blatt: 2 Höhe: + 0,81 m NHN

Datum:  
08.08.2023

1	2			3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe				
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe		i) Kalk- gehalt		
11.00	a) Feinsand, schluffig, schwach mittelsandig				B	11	11.00
	b)						
	c)	d) mittelschwer bohrbar	e) grau				
	f) Wattsand	g)	h) SU* i)				
13.00	a) Schluff, stark tonig, sehr schwach feinsandig				B B	12 13	12.00 13.00
	b) Muschelreste						
	c) weich - steif	d) mittelschwer bohrbar	e) dunkelgrau				
	f) Mischwatt	g)	h) UL i)				
14.00	a) Schluff, feinsandig, tonig				B	14	14.00
	b) Muschelreste						
	c) steif - halbfest	d) mittelschwer bohrbar	e) grau				
	f) Mischwatt	g)	h) UL i)				
15.00	a) Feinsand, schwach schluffig			nass	K	1	15.00
	b) Schluffbänderung (alle 3 cm ca. 1-2 mm Schluff)						
	c)	d) mittelschwer bohrbar	e) hellgrau				
	f) Sand	g)	h) SU i)				
18.00	a) Feinsand, schluffig			nass	B B B	15 16 17	16.00 17.00 18.00
	b)						
	c)	d) mittelschwer bohrbar	e) hellgrau				
	f) schluffiger Sand	g)	h) SU* i)				



# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **B WEA 2 Anlage** / Blatt: 3 Höhe: + 0,81 m NHN

Datum:  
08.08.2023

1	2				3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen		d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang		Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>					e) Farbe	Art	Nr
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>		h) <sup>1)</sup> Gruppe				
	f) Übliche Benennung							
22.00	a) Schluff, tonig, schwach feinsandig					B	18	19.00
	b)					K	2	20.00
	c) weich - steif	d) mittelschwer bohrbar	e) hellgrau			B	19	20.75
	f) Schluff	g)	h) UL	i)		UP	3	21.00
30.00	a) Feinsand + Schluff					B	21	23.00
	b) Schlufflinsen					B	22	24.00
	c) steif	d) mittelschwer bohrbar	e) hellgrau			B	23	25.00
	f) Sand + Schluff	g)	h) SU*/UL	i)		B	24	26.00
	a)					B	25	27.00
	b)					K	3	28.00
	c)	d)	e)			B	26	29.00
	f)	g)	h)	i)		B	27	30.00
	a)							
	b)							
	c)	d)	e)					
	f)	g)	h)	i)				
	a)							
	b)							
	c)	d)	e)					
	f)	g)	h)	i)				
	a)							
	b)							
	c)	d)	e)					
	f)	g)	h)	i)				





Vulhop + Becker GmbH & Co. KG  
 Tannenkrugstraße 42  
 26180 Rastede  
 Tel.: 0441 / 9990990

Bohrprotokoll		Name des Unternehmens		Vulhop + Becker GmbH & Co. KG									
		Name des Auftraggebers		Rasteder Projektierungs GmbH									
Projektbezeichnung		Baugrunduntersuchungen 5xE-138		Projektnummer		234364							
Datum der Bohrung		30.06 - 03.07.2023		Bezeichnung des Bohrlochs		Repowering WP. Georgshof WEA 03							
Bohrgerät (Typ, Hersteller-jahr)		Nordmeyer DSB 1.3/5 (Kette)		Endtiefe des Bohrlochs		30.00 m							
Verfahren des Vor-bohrens				Rammen									
Bohrlochdurchmesser		219 mm		219 mm		219 mm							
Tiefe	Bohren		Bohrwerkzeug				Verrohrung		Spülung				
von	bis	Verfahren	Lösens des Bodens/Fels	Typ. Bohrkronen	Durchmesser mm	Rammen	Spülung	Innendurchmesser mm	Außendurchmesser mm	Tiefe m	Druck	Spülumsatz	Bemerkungen
0	3,00	BP	rot	Schn	180				219				
3,00	7,50	BP	schlag	Ven	180				219				
7,50	20,80	BP	rot	Schn	180				219				
20,80	30,00	BP	schlag	Ven	180				219				
Bemerkungen (Unterbrechungen, Hindernisse, Schwierigkeiten usw.)													
Name des qualifizierten Technikers				C. Steffen									
Unterschrift des qualifizierten Technikers													



Vulhop + Becker GmbH & Co. KG  
 Tannenkrugstraße 42  
 26180 Rastede  
 Tel.: 0441 / 9990990

<b>Probenentnahme-protokoll</b>		Name des Unternehmens		Vulhop + Becker GmbH & Co. KG					
		Name des Auftraggebers		Rasteder Projektierungs GmbH					
Projektbezeichnung		Baugrunduntersuchungen 5xE-138		Projektnummer		234364			
Entnahmedatum		30.06 - 03.07.2023		Bezeichnung des Aufschlusses		Repowering WP. Georgshof WEA 03			
Bezeichnung der Probe									
Tiefe/Kernmarsch m		Probe		Felsgüte und Kerngewinn			Entnahmegesetz		Bemerkungen - Kernfangring - Störung - Boden-/Felsart - Rammeinsatz
		Länge mm	Durchmesser mm	TCF	RQD	SCF	Ausführung	Typ	
von	bis 0.50								B1
von	bis 2.00								B2
von	bis 3.00								B3
von 3.00	bis 4.00	1000.00							RK 1 SZ: 2/4/4/8/10
von	bis 5.00								B4
von	bis 6.00								B5
von	bis 7.50								B6
von	bis 7.75								B7
von 7.75	bis 8.00	250.00							UP 1 SZ: 26
von	bis 9.00								B8
von	bis 10.00								B9
von 10.00	bis 11.00	1000.00							RK 2 SZ: 14/16/34/46/65
von	bis 12.00								B10
von	bis 12.75								B11
von 12.75	bis 13.00	250.00							UP 2 SZ: 26
von	bis 14.00								B12
von	bis 15.00								B13
von 15.00	bis 16.00	1000.00							RK 3 SZ: 25/35/40/39/42
von	bis 17.00								B14
von 17.75	bis 18.00	250.00							UP 3 SZ: 46
von	bis 19.30								B15
von	bis 20.80								B16
von	bis 22.00								B17
Bemerkungen									
Name des qualifizierten Technikers				C. Steffen					
Unterschrift des qualifizierten Technikers									





Vulhop + Becker GmbH & Co. KG  
 Tannenkrugstraße 42  
 26180 Rastede  
 Tel.: 0441 / 9990990

<b>Verfüllprotokoll</b>		Name des Unternehmens		Vulhop + Becker GmbH & Co. KG			
		Name des Auftraggebers		Rasteder Projektierungs GmbH			
Projektbezeichnung		Baugrunduntersuchungen 5xE-138		Projektnummer		234364	
Datum des Verfüllens		04.07.2023		Bezeichnung des Aufschlusses		Repowering WP. Georsghof WEA 03	
<b>Tiefe</b> m		<b>Verfüllmaterial</b>		<b>Tiefe</b> m		<b>Verfüllmaterial</b>	
von 0,0	bis 20,80	Ton	FRIEBOfast	von	bis		
von 20,80	bis 30,0	Bohrgut		von	bis		
von	bis			von	bis		
von	bis			von	bis		
von	bis			von	bis		
von	bis			von	bis		
von	bis			von	bis		
von	bis			von	bis		
von	bis			von	bis		
von	bis			von	bis		
von	bis			von	bis		
von	bis			von	bis		
von	bis			von	bis		
Bemerkungen							
Name des qualifizierten Technikers				C. Steffen			
Unterschrift des qualifizierten Technikers							

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **B WEA 3 Anlage** / Blatt: 1

Höhe: + 0,75 m NHN

Datum:

10.07.2023

1	2			3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen  Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe				
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe		i) Kalk- gehalt		
0.50	a) Schluff, org. Beimengung, tonig, schwach feinsandig			1.50 m Handschtung	B	1	0.50
	b)						
	c) halbfest	d)	e) braun				
	f) Klei	g)	h) [TA] i)				
3.00	a) Schluff, org. Beimengung, tonig, schwach feinsandig			Schnecke d = 180 mm, Verrohrung d = 219 mm GW (1.60)	B	2	2.00
	b) Muschelreste						
	c) weich	d) leicht bohrbar	e) hellgrau				
	f) Mischwatt	g)	h) UL i)				
3.60	a) Torf			Ventilbohrer d = 180 mm, nass	L	.1	3.60
	b) Schlufflage (1 cm), stark zersetzt						
	c)	d) mittelschwer bohrbar	e) hellbraun				
	f) Torf	g)	h) HZ i)				
4.00	a) Feinsand, schwach mittelsandig, schwach schluffig			Ventilbohrer d = 180 mm, nass	L	.1	4.00
	b)						
	c)	d) mittelschwer bohrbar	e) hellbraun				
	f) Sand	g)	h) SU i)				
7.50	a) Feinsand, mittelsandig, schwach schluffig			Ventilbohrer d = 180 mm, nass	B	4	5.00
	b)						
	c)	d) mittelschwer bohrbar	e) hellbraun				
	f) schluffiger Sand	g)	h) SU i)				





# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **B WEA 3 Anlage** / Blatt: 3

Höhe: + 0,75 m NHN

Datum:

10.07.2023

1	2			3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe				
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe    i) Kalk-gehalt				
19.30	a) Schluff, feinsandig, tonig				UP B B	3 15 16	18.00 18.00 19.30
	b)						
	c) halbfest	d) schwer bohrbar	e) dunkelgrau				
	f) Geschiebemergel	g)	h) SU*    i)				
20.80	a) Schluff, feinsandig, schwach mittelsandig, schwach tonig				B	17	20.80
	b)						
	c) halbfest	d) schwer bohrbar	e) grau				
	f) Geschiebemergel	g)	h) SU*    i)				
26.00	a) Feinsand, stark mittelsandig, schwach schluffig, schwach grobsandig			Ventilbohrer d = 180 mm, nass	B B B B B	18 19 20 21 22	22.00 23.00 24.00 25.00 26.00
	b)						
	c)	d) schwer bohrbar	e) hellgrau				
	f) Sand	g)	h) SU    i)				
30.00	a) Feinsand, schwach schluffig, schwach mittelsandig			Ventilbohrer d = 180 mm, nass	B B B B	23 24 25 26	27.00 28.00 29.00 30.00
	b)						
	c)	d) schwer bohrbar	e) hellgrau				
	f) Sand	g)	h) SU    i)				
	a)						
	b)						
	c)	d)	e)				
	f)	g)	h)    i)				



Vulhop + Becker GmbH & Co. KG

Tannenkrugstraße 42

26180 Rastede

Tel.: 0441 / 9990990

<b>Kopfblatt</b>	Name des Unternehmens	Vulhop + Becker GmbH & Co. KG	
Aufschlussart: Bohrung Repowering WP. Georgshof WEA 4	Name des Auftraggebers	Rasteder Projektierungs GmbH	
Projektbezeichnung	Repowering WP. Georgshof 5x WEA	E-138 Nr des Projekts	234364
Datum	28.06 - 29.06.2023	Höhe	
Lage		Neigung der Bohrung	
323967840	999999999	Richtung der Bohrung	vertikal
Tiefe der freien Grundwasseroberfläche	2.20 m	Tiefe der Bohrung	30.00 m
Lageskizze (unmaßstäblich)			
Ausführung und Typ des Entnahmegäräts		Nordmeyer Rammkerngerät 200kg	
Beigefügte Protokolle		<input checked="" type="checkbox"/> Bohrprotokoll <input checked="" type="checkbox"/> Probenentnahmeprotokoll <input checked="" type="checkbox"/> Verfüllprotokoll <input checked="" type="checkbox"/> Schichtenverzeichnis <input type="checkbox"/> Ausbauprotokoll einer Grundwassermessstelle <input type="checkbox"/> Protokoll der Grundwassermessungen <input type="checkbox"/> Andere:	
Bemerkungen (Unterbrechungen, Hindernisse, Schwierigkeiten usw.)			
Name des qualifizierten Technikers		C. Steffen	
Unterschrift des qualifizierten Technikers			



Vulhop + Becker GmbH & Co. KG  
 Tannenkrugstraße 42  
 26180 Rastede  
 Tel.: 0441 / 9990990

Bohrprotokoll		Name des Unternehmens		Vulhop + Becker GmbH & Co. KG									
		Name des Auftraggebers		Rasteder Projektierungs GmbH									
Projektbezeichnung		Repowering WP.Georgshof- 5x WEA		E-138 Projektnummer		234364							
Datum der Bohrung		28.06 - 29.06.2023		Bezeichnung des Bohrlochs		Repowering WP. Georgshof WEA 4							
Bohrgerät (Typ, Herstelljahr)		Nordmeyer DSB 1.3/5 (Kette)		Endtiefe des Bohrlochs		30.00 m							
Verfahren des Vorbohrens				Rammen									
Bohrlochdurchmesser		219 mm		219 mm		219 mm							
Tiefe		Bohren		Bohrwerkzeug		Verrohrung		Spülung					
von	bis	Verfahren	Lösens des Bodens/Fels	Typ. Bohrkronen	Durchmesser mm	Rammen	Spülung	Innendurchmesser mm	Außendurchmesser mm	Tiefe m	Druck	Spülumsatz	Bemerkungen
0,00	2,20	BP	rot	Schn	180				219	30,00			
2,20	25,00	BP	schlag	Ven	180				219	30,00			
25,00	30,00	BP	rot	Schn	180				219	30,00			
Bemerkungen (Unterbrechungen, Hindernisse, Schwierigkeiten usw.)													
Name des qualifizierten Technikers				C.Steffen									
Unterschrift des qualifizierten Technikers													



Vulhop + Becker GmbH & Co. KG  
 Tannenkrugstraße 42  
 26180 Rastede  
 Tel.: 0441 / 9990990

<b>Probenentnahme-protokoll</b>		Name des Unternehmens		Vulhop + Becker GmbH & Co. KG					
		Name des Auftraggebers		Rasteder Projektierungs GmbH					
Projektbezeichnung		Repowering WP. Georgshof- 5x WEA E-138		Projektnummer		234364			
Entnahmedatum		28.06 - 29.06.2023		Bezeichnung des Aufschlusses		Repowering WP. Georgshof WEA 4			
Bezeichnung der Probe									
Tiefe/Kernmarsch m		Probe		Felsgüte und Kerngewinn			Entnahmegesetz		Bemerkungen - Kernfangring - Störung - Boden-/Felsart - Rammeinsatz
		Länge mm	Durchmesser mm	TCF	RQD	SCF	Ausführung	Typ	
von	bis 0.50								B1
von	bis 1.80								B2
von	bis 2.00								B3
von 2.00	bis 2.25	250.00							UP 1 SZ:4
von 2.25	bis 3.00	750.00							RK 1 SZ: 3/4/12/20
von	bis 4.00								B4
von	bis 5.00								B5
von	bis 6.00								B6
von	bis 7.25								B7
von 7.25	bis 7.50	250.00							UP 2 SZ: 32
von	bis 8.00								B8
von	bis 9.00								B9
von	bis 10.00								B10
von	bis 11.00								B11
von	bis 12.00								B12
von	bis 13.00								B13
von	bis 14.00								B14
von	bis 15.00								B15
von	bis 16.00								B16
von 16.00	bis 17.00	1000.00							RK 2 SZ: 14/16/20/25/27
von	bis 18.00								B17
von	bis 19.00								B18
von	bis 20.00								B19
Bemerkungen									
Name des qualifizierten Technikers				C.Steffen					
Unterschrift des qualifizierten Technikers									



Vulhop + Becker GmbH & Co. KG  
 Tannenkrugstraße 42  
 26180 Rastede  
 Tel.: 0441 / 9990990

<b>Probenentnahme-protokoll</b>		Name des Unternehmens		Vulhop + Becker GmbH & Co. KG					
		Name des Auftraggebers		Rasteder Projektierungs GmbH					
Projektbezeichnung		Repowering WP: Georgshof- 5x WEA E-138		Projektnummer		234364			
Entnahmedatum		28.06 - 29.06.2023		Bezeichnung des Aufschlusses		Repowering WP. Georgshof WEA 4			
Bezeichnung der Probe									
Tiefe/Kernmarsch m		Probe		Felsgüte und Kerngewinn			Entnahmegesetz		Bemerkungen - Kernfangring - Störung - Boden-/Felsart - Rammeinsatz
		Länge mm	Durchmesser mm	TCF	RQD	SCF	Ausführung	Typ	
von	bis 21.00								B20
von	bis 22.00								B21
von	bis 23.00								B22
von	bis 24.00								B23
von	bis 25.00								B24
von	bis 26.00								B25
von	bis 27.00								B26
von 27.00	bis 27.50	500.00							RK 3 SZ: 30/45/62
von	bis 28.50								B27
von	bis 29.40								B28
von	bis 30.00								B29
von	bis								
von	bis								
von	bis								
von	bis								
von	bis								
von	bis								
von	bis								
von	bis								
von	bis								
von	bis								
von	bis								
von	bis								
von	bis								
von	bis								
Bemerkungen									
Name des qualifizierten Technikers				C.Steffen					
Unterschrift des qualifizierten Technikers									



Vulhop + Becker GmbH & Co. KG  
 Tannenkrugstraße 42  
 26180 Rastede  
 Tel.: 0441 / 9990990

<b>Verfüllprotokoll</b>	Name des Unternehmens		Vulhop + Becker GmbH & Co. KG		
	Name des Auftraggebers		Rasteder Projektierungs GmbH		
Projektbezeichnung	Repowering WP. Georgshof- 5x WEA E-138		Projektnummer	234364	
Datum des Verfüllens	29.06.2023		Bezeichnung des Aufschlusses	Repowering WP. Georgshof WEA 4	
<b>Tiefe</b> m	<b>Verfüllmaterial</b>		<b>Tiefe</b> m	<b>Verfüllmaterial</b>	
von 0,0	bis 2,0	Ton	FRIEBOfast	von	bis
von 2,0	bis 5,0	Bohrgut		von	bis
von 5,0	bis 7,0	Ton	FRIEBOfast	von	bis
von 7,0	bis 25,0	Bohrgut		von	bis
von 25,0	bis 29,4	Ton	FRIEBOfast	von	bis
von 29,4	bis 30,0	Bohrgut		von	bis
von	bis			von	bis
von	bis			von	bis
von	bis			von	bis
von	bis			von	bis
von	bis			von	bis
von	bis			von	bis
von	bis			von	bis
von	bis			von	bis
Bemerkungen					
Name des qualifizierten Technikers			C. Steffen		
Unterschrift des qualifizierten Technikers					

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **B WEA 4 Anlage** / Blatt: 1

Höhe: + 0,73 m NHN

Datum:

06.07.2023

1	2			3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe				
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe		i) Kalk- gehalt		
0.50	a) Schluff, org. Beimengung, tonig, sehr schwach feinsandig			1.50 m Handschtung	B	1	0.50
	b)						
	c) halbfest	d)	e) grau - braun				
	f) Klei	g)	h) TA i)				
1.80	a) Schluff, org. Beimengung, schwach tonig, schwach feinsandig			Verrohrung d = 219 mm, Schnecke d = 180 mm	B	2	1.80
	b)						
	c) steif	d) leicht bohrbar	e) grau				
	f) Klei	g)	h) TA i)				
2.25	a) Torf, schluffig, schwach feinsandig			GW (2.20)	B UP	3 1	2.00 2.25
	b) stark zersetzt						
	c)	d) leicht bohrbar	e) dunkelbraun - schwarz				
	f) Torf	g)	h) HZ i)				
2.30	a) Schluff, schwach feinsandig, schwach tonig			Ventilbohrer d = 180 mm, nass	RK	1	2.30
	b) Muschelreste						
	c) weich	d) mittelschwer bohrbar	e) braun - hellgrau				
	f) Mischwatt	g)	h) UL i)				
2.50	a) Torf, schwach feinsandig, schwach schluffig			Ventilbohrer d = 180 mm, nass	RK	1	2.50
	b) stark zersetzt						
	c)	d) mittelschwer bohrbar	e) braun - hellgrau				
	f) Torf	g)	h) HZ i)				





# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA VerweyenI

Bohrung **B WEA 4 Anlage** / Blatt: 3 Höhe: + 0,73 m NHN

Datum:  
06.07.2023

1	2				3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben			
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)	
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe					
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe					i) Kalk- gehalt
25.00	a) Feinsand, stark schluffig, mittelsandig			B 24 25.00	B	16	16.00	
	b)				RK	2	17.00	
	c)				B	17	18.00	
	d) mittelschwer bohrbar				B	18	19.00	
26.00	e) hellgrau			Schnecke d = 180 mm	B	19	20.00	
	f) schluffiger Sand				B	20	21.00	
	g)				B	21	22.00	
	h) <sup>1)</sup> SU*				B	22	23.00	
29.40	i)			Schnecke d = 180 mm	B	23	24.00	
	a) Feinsand, stark schluffig, humos				Schnecke d = 180 mm	B	25	26.00
	b)					B	26	27.00
	c)					RK	3	27.50
d) mittelschwer bohrbar			B	27-28		28.50 - 29.40		
30.00	e) dunkelbraun			Schnecke d = 180 mm	B	29	30.00	
	f) Torf				B	27-28	28.50 - 29.40	
	g)				B	29	30.00	
	h) <sup>1)</sup> HZ				B	29	30.00	
30.00	i)				B	29	30.00	
	a) Mittelsand, stark grobsandig, schwach feinkiesig					B	29	30.00
	b)					B	29	30.00
	c)					B	29	30.00
d)			B	29		30.00		
	e) hellgrau				B	29	30.00	
	f) Sand				B	29	30.00	
	g)				B	29	30.00	
	h) <sup>1)</sup> SE				B	29	30.00	
	i)				B	29	30.00	
	a)				B	29	30.00	
	b)				B	29	30.00	
	c)				B	29	30.00	
	d)				B	29	30.00	
	e)				B	29	30.00	
	f)				B	29	30.00	
	g)				B	29	30.00	
	h) <sup>1)</sup> SE				B	29	30.00	
	i)				B	29	30.00	
	a)				B	29	30.00	
	b)				B	29	30.00	
	c)				B	29	30.00	
	d)				B	29	30.00	
	e)				B	29	30.00	
	f)				B	29	30.00	
	g)				B	29	30.00	
	h) <sup>1)</sup> SE				B	29	30.00	
	i)				B	29	30.00	
	a)				B	29	30.00	





Vulhop + Becker GmbH & Co. KG  
 Tannenkrugstraße 42  
 26180 Rastede  
 Tel.: 0441 / 9990990

Bohrprotokoll		Name des Unternehmens				Vulhop + Becker GmbH & Co. KG							
		Name des Auftraggebers				Rasteder Projektierungs GmbH							
Projektbezeichnung		Baugrunduntersuchungen 5xE-138				Projektnummer				234364			
Datum der Bohrung		08.08. - 09.08.2023				Bezeichnung des Bohrlochs				Repowering WEA Verweyen WEA 1			
Bohrgerät (Typ, Herstelljahr)		Nordmeyer DSB 1.3/5 (Kette)				Endtiefe des Bohrlochs				30.00 m			
Verfahren des Vorbohrrens						Rammen							
Bohrlochdurchmesser		219 mm				219 mm				219 mm			
Tiefe		Bohren		Bohrwerkzeug				Verrohrung		Spülung			
von	bis	Verfahren	Lösens des Bodens/Fels	Typ. Bohrkronen	Durchmesser mm	Rammen	Spülung	Innendurchmesser mm	Außendurchmesser mm	Tiefe m	Druck	Spülumsatz	Bemerkungen
0.00	4.00	BP	rot	Schn	180				219	4.00			
4.00	8.00	BP	schlag	Ven	180				219	8.00			
8.00	13.80	BP	rot	Schn	180				219	13.80			
13.80	30.00	BP	schlag	Ven	180				219	30.00			
Bemerkungen (Unterbrechungen, Hindernisse, Schwierigkeiten usw.)													
Name des qualifizierten Technikers					C. Steffen								
Unterschrift des qualifizierten Technikers													



Vulhop + Becker GmbH & Co. KG  
 Tannenkrugstraße 42  
 26180 Rastede  
 Tel.: 0441 / 9990990

<b>Probenentnahme-protokoll</b>		Name des Unternehmens		Vulhop + Becker GmbH & Co. KG					
		Name des Auftraggebers		Rasteder Projektierungs GmbH					
Projektbezeichnung		Baugrunduntersuchungen 5xE-138		Projektnummer		234364			
Entnahmedatum		08.08. - 09.08.2023		Bezeichnung des Aufschlusses		Repowering WEA Verweyen WEA 1			
Bezeichnung der Probe									
Tiefe/Kernmarsch m		Probe		Felsgüte und Kerngewinn			Entnahmegesetz		Bemerkungen - Kernfangring - Störung - Boden-/Felsart - Rammeinsatz
		Länge mm	Durchmesser mm	TCF	RQD	SCF	Ausführung	Typ	
von	bis 1.00								B1
von	bis 2.10								B2
von	bis 3.30								B3
von	bis 3.75								B4
von 3.75	bis 4.00	250.00							UP1 SZ 5
von	bis 5.00								B5
von	bis 6.00								B6
von	bis 7.00								B7
von 7.00	bis 8.00	1000.00							K1 SZ 10/15/20/25/32
von	bis 9.00								B8
von	bis 9.75								B9
von 9.75	bis 10.00	250.00							UP2 SZ 32
von	bis 11.00								B10
von 11.00	bis 12.00	1000.00							K2 SZ 15/25/30/30/32
von	bis 12.75								B11
von 12.75	bis 13.00	250.00							UP3 SZ 40
von	bis 13.80								B12
von	bis 15.00								B13
von	bis 16.00								B14
von 16.00	bis 17.00	1000.00							K3 SZ 15/30/30/45/60
von	bis 18.00								B15
von	bis 19.00								B16
von	bis 20.00								B17
Bemerkungen									
Name des qualifizierten Technikers				C. Steffen					
Unterschrift des qualifizierten Technikers									





Vulhop + Becker GmbH & Co. KG  
 Tannenkrugstraße 42  
 26180 Rastede  
 Tel.: 0441 / 9990990

<b>Verfüllprotokoll</b>		Name des Unternehmens		Vulhop + Becker GmbH & Co. KG			
		Name des Auftraggebers		Rasteder Projektierungs GmbH			
Projektbezeichnung		Baugrunduntersuchungen 5xE-138		Projektnummer		234364	
Datum des Verfüllens		09.08.2023		Bezeichnung des Aufschlusses		Repowering WEA Verweyen WEA 1	
<b>Tiefe</b> m		<b>Verfüllmaterial</b>		<b>Tiefe</b> m		<b>Verfüllmaterial</b>	
von 0,0	bis 4,0	Ton	FRIEBOfast	von	bis		
von 4,0	bis 8,0	Bohrgut		von	bis		
von 8,0	bis 14,0	Ton	FRIEBOfast	von	bis		
von 14,0	bis 25,0	Bohrgut		von	bis		
von 25,0	bis 27,0	Ton	FRIEBOfast	von	bis		
von 27,0	bis 28,0	Bohrgut		von	bis		
von 28,0	bis 29,0	Ton	FRIEBOfast	von	bis		
von 29,0	bis 30,0	Bohrgut		von	bis		
von	bis			von	bis		
von	bis			von	bis		
von	bis			von	bis		
von	bis			von	bis		
von	bis			von	bis		
von	bis			von	bis		
Bemerkungen							
Name des qualifizierten Technikers				C. Steffen			
Unterschrift des qualifizierten Technikers							

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **B WEA 5V Anlage** / Blatt: 1 Höhe: + 0,61 m NHN

Datum:  
16.08.2023

1	2			3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe				
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe		i) Kalk-gehalt		
2.10	a) Schluff, org. Beimengung, tonig, sehr schwach feinsandig			Handschaftung bis 1.50 m, Verrohrung d = 219 mm, Schnecke d = 180 mm	B	1	1.00
	b)				B	2	2.10
	c) steif	d) leicht bohrbar	e) hellgrau				
	f) Klei	g)	h) [TA]		i)		
3.30	a) Torf, schwach schluffig			GW (2.30)	B	3	3.30
	b) stark zersetzt						
	c)	d) leicht bohrbar	e) dunkelbraun				
	f) Torf	g)	h) HZ		i)		
4.00	a) Schluff, org. Beimengung, schwach tonig, schwach feinsandig			Ventilbohrer d = 180 mm	B	4	3.75
	b) Muschelschalen				UP	1	4.00
	c) weich	d) leicht bohrbar	e) hellgrau				
	f) Mischwatt	g)	h) UL		i)		
7.00	a) Feinsand, schwach mittelsandig, schwach schluffig			Schnecke d = 180 mm, nass	B	5	5.00
	b)				B	6	6.00
	c)	d) mittelschwer bohrbar	e) hellgrau		B	7	7.00
	f) Sand	g)	h) SU		i)		
7.50	a) Mittelsand, feinsandig, schwach schluffig, sehr schwach grobsandig - schwach grobsandig			Schnecke d = 180 mm, nass	K	1	7.50
	b)						
	c)	d) mittelschwer bohrbar	e) hellgrau				
	f) Sand	g)	h) SU		i)		

# Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **B WEA 5V Anlage** / Blatt: 2 Höhe: + 0,61 m NHN

Datum:  
16.08.2023

1	2			3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen  Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe				
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe		i) Kalk- gehalt		
8.00	a) Schluff, tonig, schwach feinsandig, schwach humos			Schnecke d = 180 mm, nass	K	1	8.00
	b)						
	c) steif	d) mittelschwer bohrbar	e) hellgrau				
	f) Klei	g)	h) TA i)				
12.00	a) Schluff, tonig - stark tonig, schwach feinsandig, sehr schwach humos - schwach humos			Ventilbohrer d = 180 mm	B B UP B K	8 9 2 10 2	9.00 9.75 10.00 11.00 12.00
	b)						
	c) steif	d) mittelschwer bohrbar	e) grau				
	f) toniger Schluff	g)	h) UL i)				
12.75	a) Schluff, humos, schwach feinsandig			Ventilbohrer d = 180 mm	B	11	12.75
	b)						
	c) steif	d) mittelschwer bohrbar	e) grau				
	f) humoser Schluff	g)	h) OU i)				
13.80	a) Schluff, tonig - stark tonig, schwach feinsandig, sehr schwach humos - schwach humos			Ventilbohrer d = 180 mm	UP B	3 12	13.00 13.80
	b)						
	c) steif	d) mittelschwer bohrbar	e) grau				
	f) toniger Schluff	g)	h) UL i)				
25.50	a) Feinsand, stark mittelsandig, schwach schluffig, schwach grobsandig			nass B 21 24.00 B 22 25.50	B B K B B B B B B	13 14 3 15 16 17 18 19 20	15.00 16.00 17.00 18.00 19.00 20.00 21.00 22.00 23.00
	b)						
	c)	d) mittelschwer bohrbar	e) hellgrau				
	f) Sand	g)	h) SU i)				



# Schichtenverzeichnis

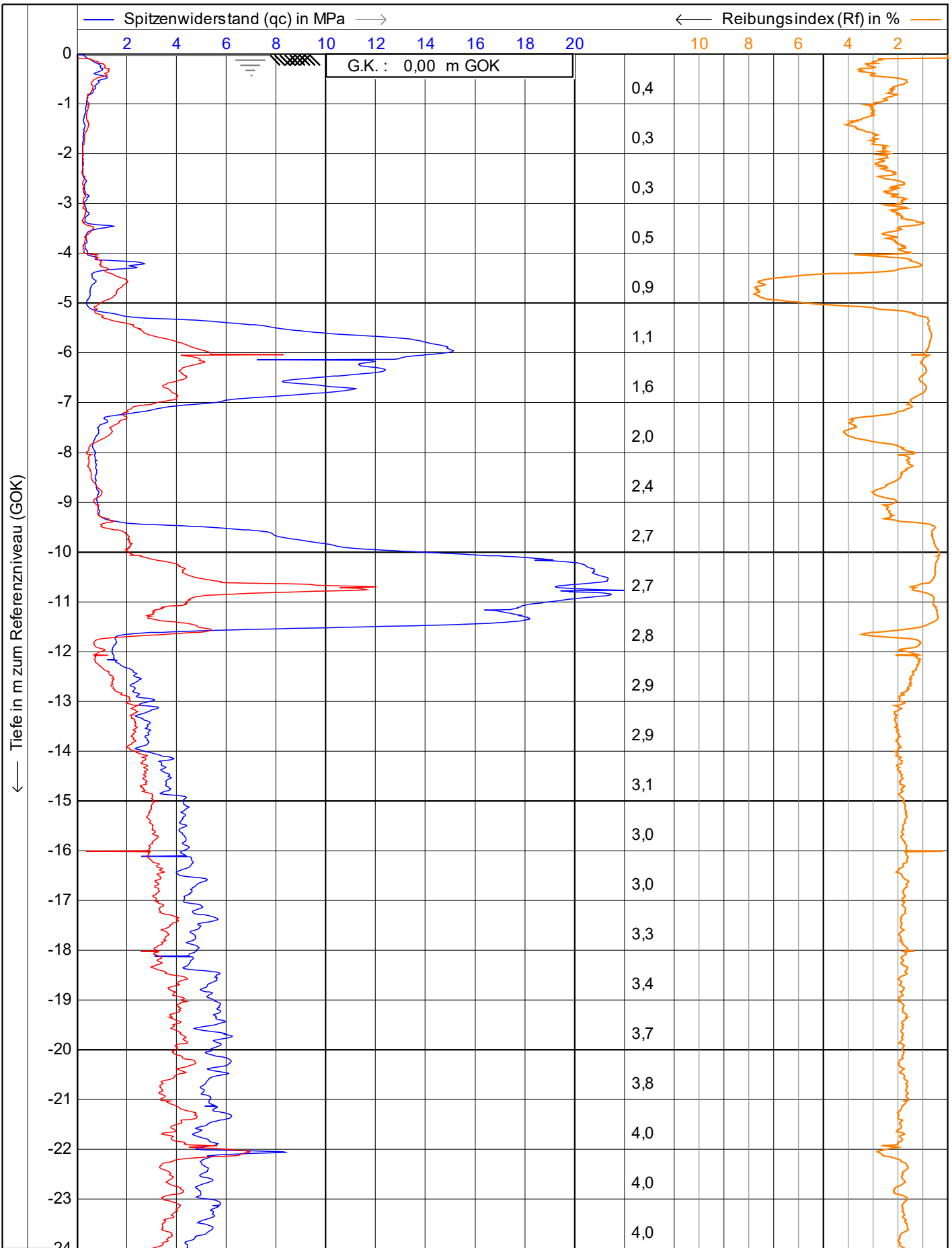
für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Vorhaben: Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bohrung **B WEA 5V Anlage** / Blatt: 3 Höhe: + 0,61 m NHN

Datum:  
16.08.2023

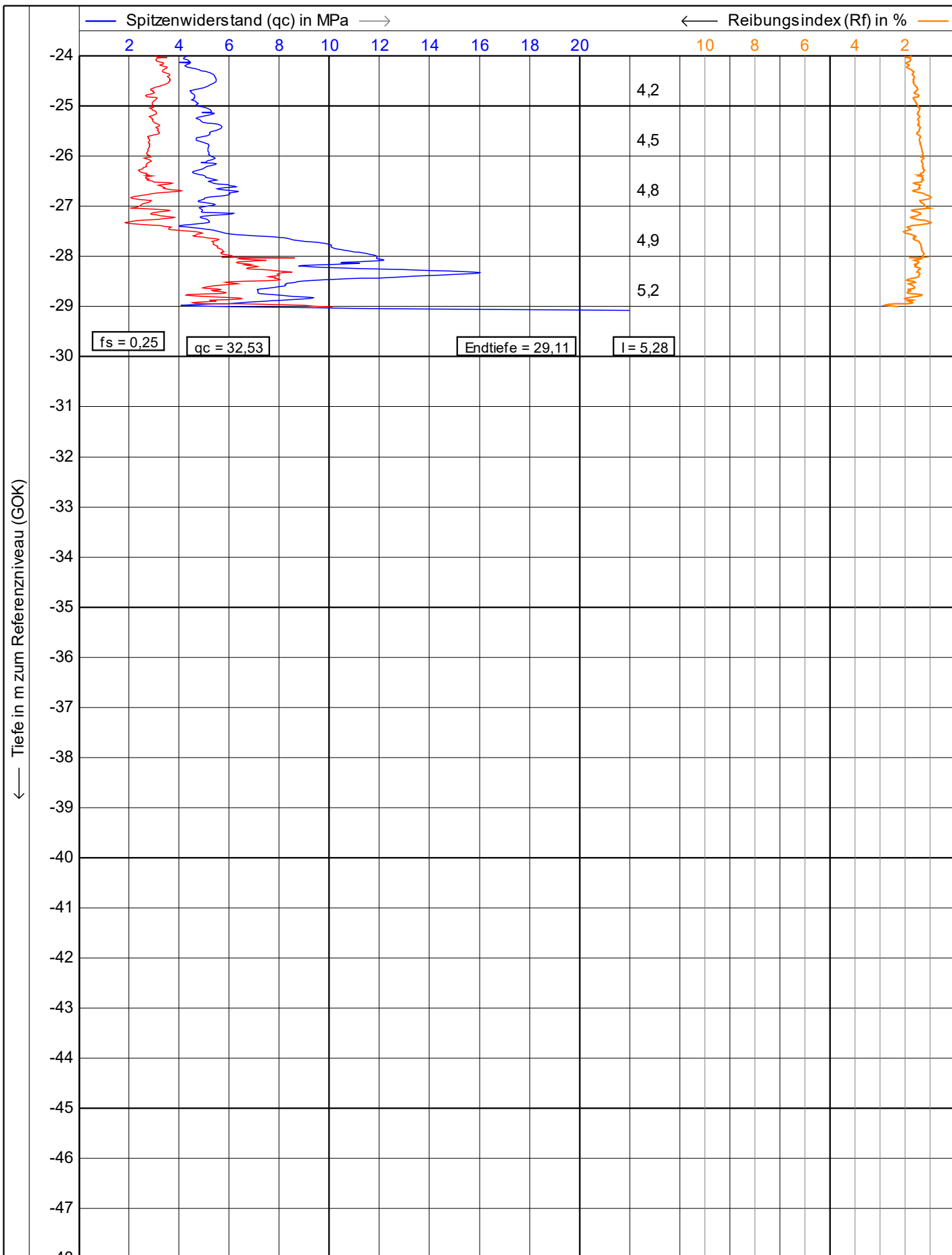
1	2			3	4	5	6
Bis ... m unter Ansatz- punkt	a) Benennung der Bodenart und Beimengungen			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Entnommene Proben		
	b) Ergänzende Bemerkung <sup>1)</sup>				Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe				
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung <sup>1)</sup>	h) <sup>1)</sup> Gruppe		i) Kalk- gehalt		
27.00	a) Schluff, feinsandig, schwach tonig				B	23	27.00
	b)						
	c) halbfest	d) mittelschwer bohrbar	e) hellgrau				
	f) sandiger Schluff	g)	h) UL i)				
28.00	a) Feinsand, schluffig, schwach mittelsandig				B	24	28.00
	b)						
	c)	d) mittelschwer bohrbar	e) grau dunkelbraun				
	f) schluffiger Sand	g)	h) SU* i)				
28.80	a) Feinsand, humos, schluffig				B	25	28.80
	b) Schlufflinsen						
	c)	d) mittelschwer bohrbar	e) dunkelbraun				
	f) humoser Sand	g)	h) OH i)				
30.00	a) Mittelsand, schwach grobsandig, schwach feinsandig, sehr schwach feinkiesig				B	26	30.00
	b)						
	c)	d) mittelschwer bohrbar	e) grau - dunkelbraun				
	f) Sand	g)	h) SE i)				
	a)						
	b)						
	c)	d)	e)				
	f)	g)	h) i)				



— Lokale Reibung (fs) in MPa — x Neigung (I) in Grad

<p><b>Vulhop+Becker</b> GmbH &amp; Co. KG                  26180 Rastede                  Tannenruggstraße 22                  Telefon: +49 (441) 99 90 99-0                  Telefax: +49 (441) 99 90 99-20                  www.vulhop-becker.de</p>	Test according NEN 5140 class 1		Datum : <b>12.04.2023</b>	
	Projekt : <b>WP Dornum</b>		Konus Nr. : <b>S15CFIIP.S20417</b>	
	Ort : <b>WEA 01</b>		Projekt Nr. : <b>234364</b>	
	Position: <b>32395058, 5944478 UTM3N</b>		CPT Nr. : <b>WEA 01 9mn.Norden</b>	<b>1/4</b>

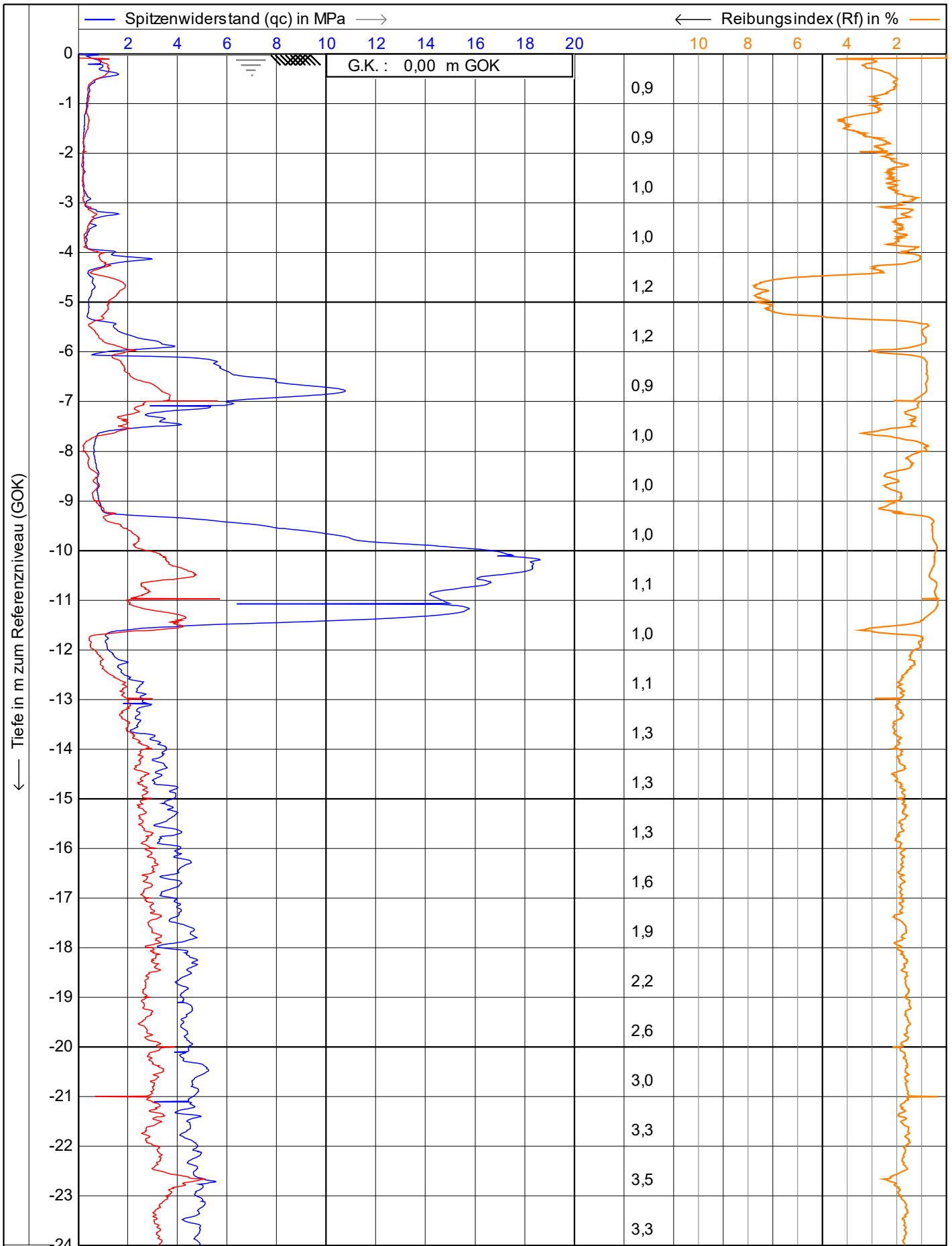
1.48




0,10 0,20 0,30 0,40 0,50 x Neigung (l) in Grad

<p><b>Vulhop+Becker</b> GmbH &amp; Co. KG  <small>26180 Rastede                  Tannenruggstraße 22                  Telefon: +49 (441) 99 90 99-0                  Telefax: +49 (441) 99 90 99-20                  www.vulhop-becker.de</small></p>	Test according NEN 5140 class 1		Datum : <b>12.04.2023</b>	
	Projekt : <b>WP Dornum</b>		Konus Nr. : <b>S15CFIIP.S20417</b>	
	Ort : <b>WEA 01</b>		Projekt Nr. : <b>234364</b>	
	Position: <b>32395058, 5944478 UTM3N</b>		CPT Nr. : <small>WEA 01 9mn.Norden</small>	<b>2/4</b>

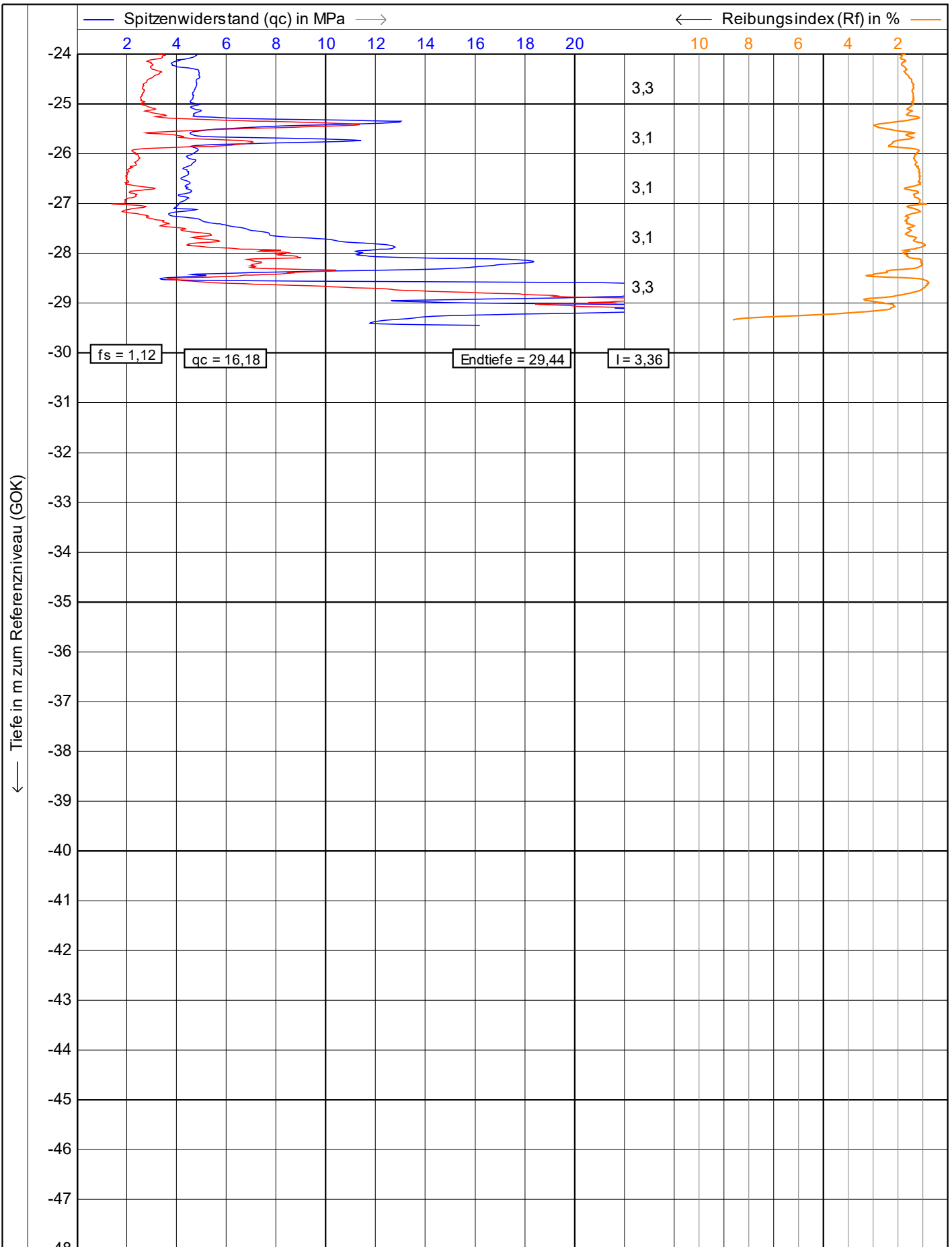
1.48




— Lokale Reibung (fs) in MPa — Spitzwiderstand (qc) in MPa — Reibungsindex (Rf) in % x Neigung (I) in Grad

 <b>Vulhop+Becker</b> GmbH & Co. KG <small>26180 Rastede                  Tannenruggstraße 22                  Telefon: +49 (441) 99 90 99-0                  Telefax: +49 (441) 99 90 99-20                  www.vulhop-becker.de</small>	Test according NEN 5140 class 1		Datum : <b>12.04.2023</b>	
	Projekt : <b>WP Dornum</b>		Konus Nr. : <b>S15CFIIP.S20417</b>	
	Ort : <b>WEA 01</b>		Projekt Nr. : <b>234364</b>	
	Position: <b>32395057, 5944473 UTM3N</b>		CPT Nr. : <small>WEA 01 9mn.Osten</small>	<b>1/4</b>

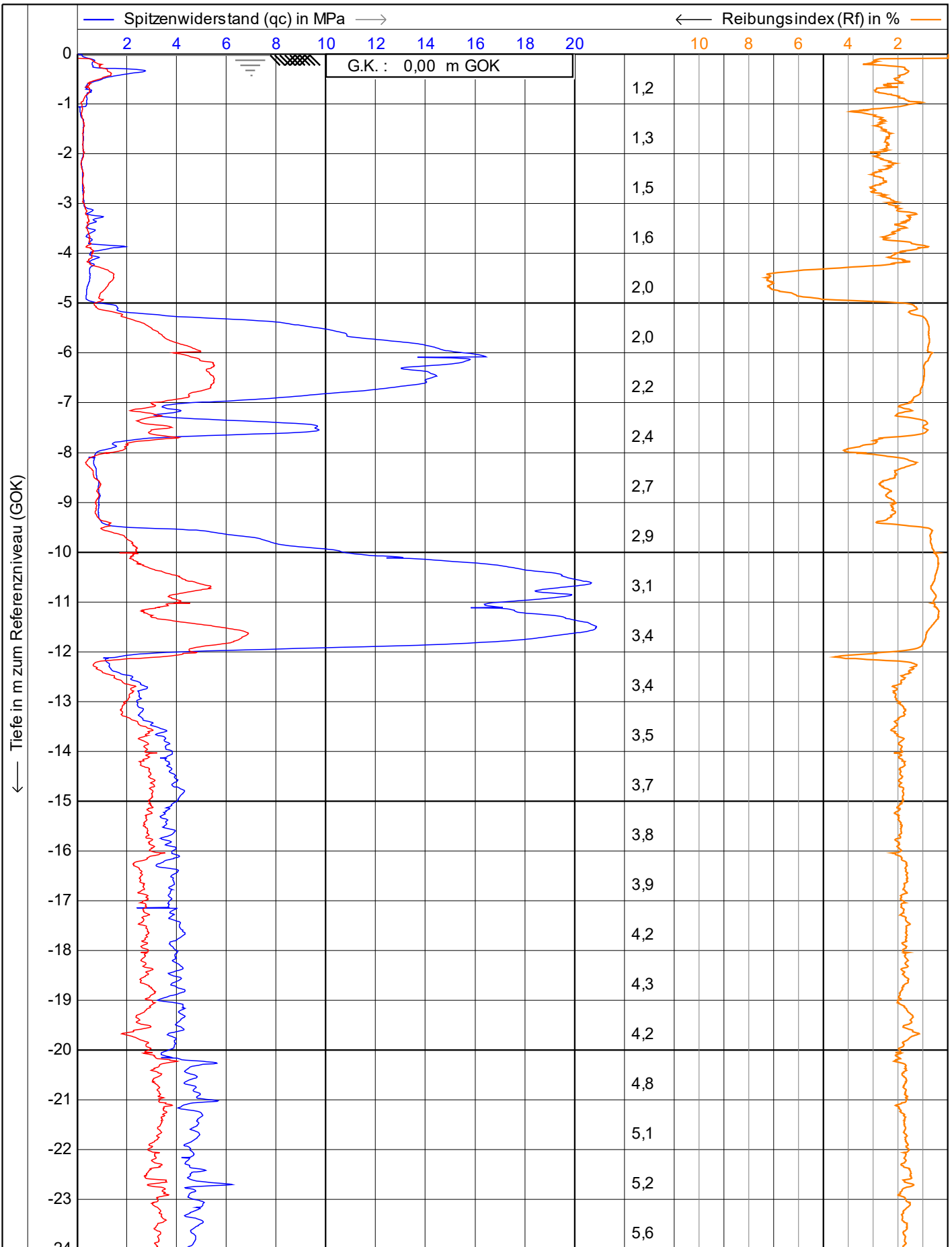
1.48



— Lokale Reibung (fs) in MPa →  Neigung (I) in Grad

 <b>Vulhop+Becker</b> GmbH & Co. KG <small>26180 Rastede                  Tannenruggelstraße 22                  Telefon: +49 (441) 99 90 99-0                  Telefax: +49 (441) 99 90 99-20                  www.vulhop-becker.de</small>	Test according NEN 5140 class 1	Datum : <b>12.04.2023</b>
	Projekt : <b>WP Dornum</b>	Konus Nr. : <b>S15CFIIP.S20417</b>
	Ort : <b>WEA 01</b>	Projekt Nr. : <b>234364</b>
	Position: <b>32395057, 5944473 UTM3N</b>	CPT Nr. : <small>WEA 01 9mn.Osten</small>
		<b>2/4</b>

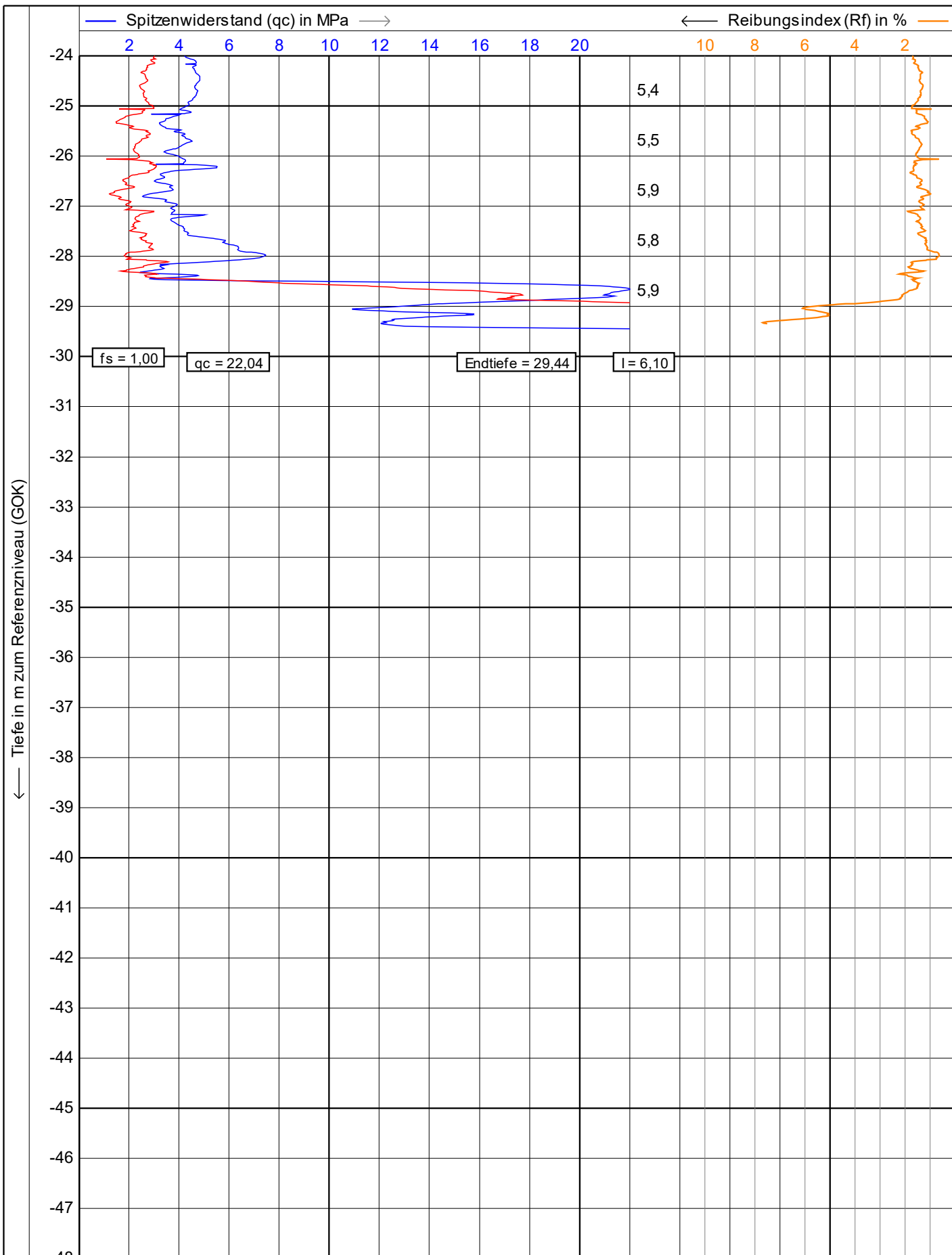
1.48



r u2  
L 225 cm²  
15 cm²
— Lokale Reibung (fs) in MPa —>
 Neigung (I) in Grad

 <b>Vulhop+Becker</b> GmbH & Co. KG <small>26180 Rastede                  Tannenruggstraße 22                  Telefon: +49 (441) 99 90 99-0                  Telefax: +49 (441) 99 90 99-20                  www.vulhop-becker.de</small>	Test according NEN 5140 class 1	Datum : <b>12.04.2023</b>
	Projekt : <b>WP Dornum</b>	Konus Nr. : <b>S15CFIIP.S20417</b>
	Ort : <b>WEA 01</b>	Projekt Nr. : <b>234364</b>
	Position: <b>32395052, 5944474 UTM3N</b>	CPT Nr. : <small>WEA 01 9mn.Süden</small>
		<b>1/4</b>

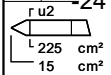
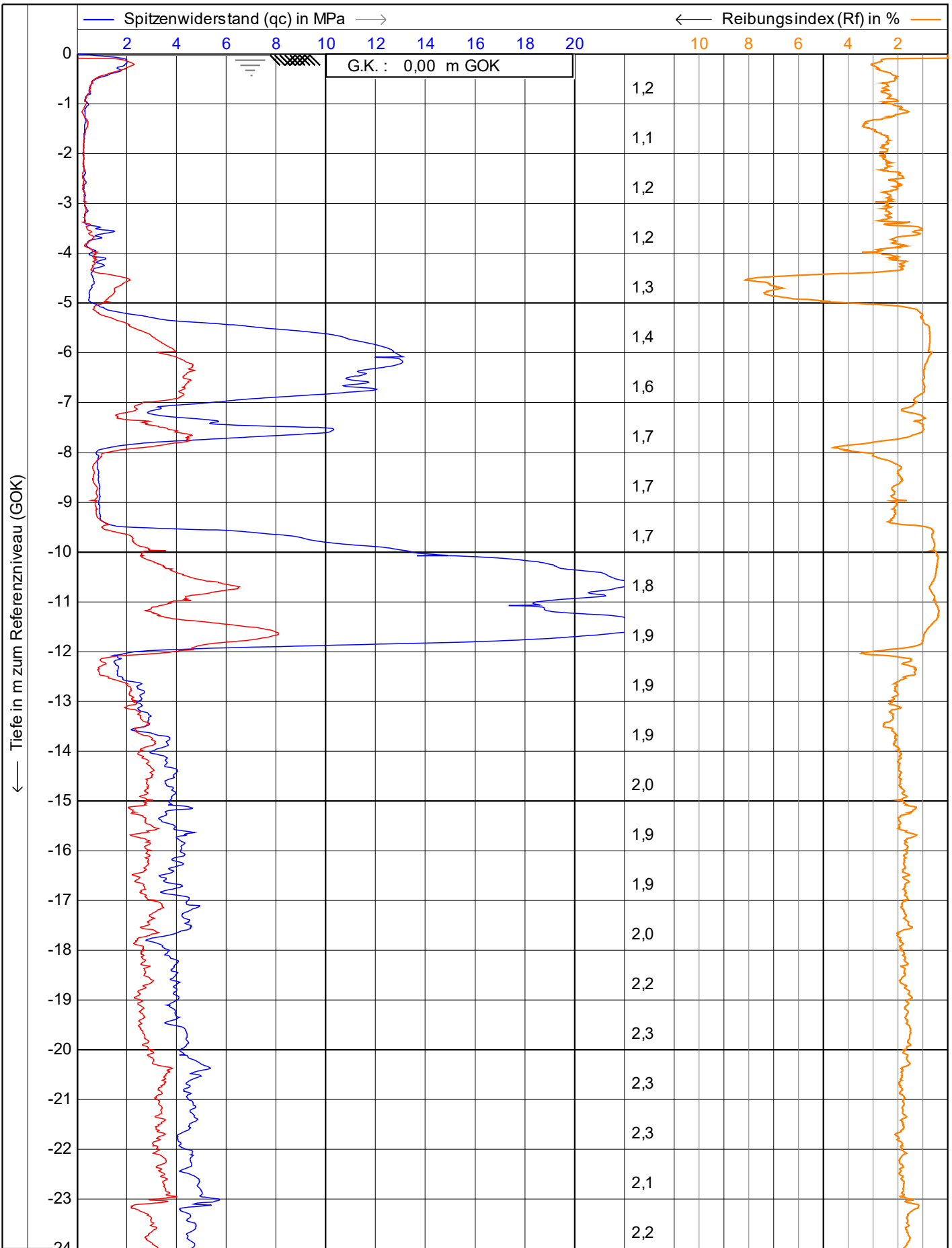
1.48



Neigung (I) in Grad  
 — Lokale Reibung (fs) in MPa —>

 <b>Vulhop+Becker</b> GmbH & Co. KG <small>26180 Rastede          Tannenruggstraße 22          Telefon: +49 (441) 99 90 99-0          Telefax: +49 (441) 99 90 99-20          www.vulhop-becker.de</small> <small>Brunnenbau,          Drucksondierungen,          Baugrunderkundung</small>	Test according NEN 5140 class 1		Datum : <b>12.04.2023</b>
	Projekt : <b>WP Dornum</b>		Konus Nr. : <b>S15CFIIP.S20417</b>
	Ort : <b>WEA 01</b>		Projekt Nr. : <b>234364</b>
	Position: <b>32395052, 5944474 UTM3N</b>		CPT Nr. : <small>WEA 01 9mn.Süden</small>
			<b>2/4</b>

1.48

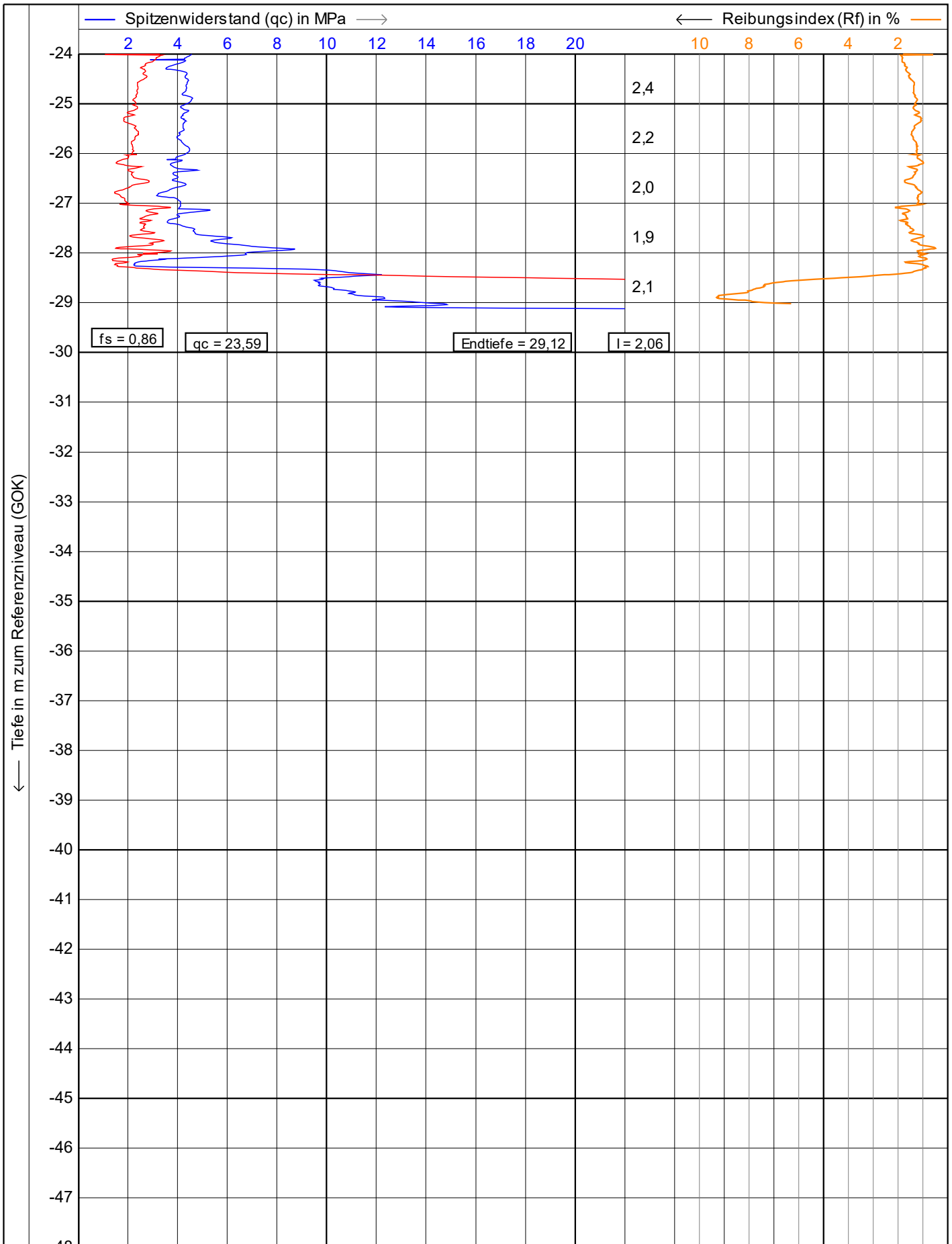


— Lokale Reibung (fs) in MPa —> ☒ Neigung (I) in Grad

 <b>Vulhop+Becker</b> GmbH & Co. KG <small>26180 Rastede                  Tannenruggstraße 22                  Telefon: +49 (441) 99 90 99-0                  Telefax: +49 (441) 99 90 99-20                  www.vulhop-becker.de</small>	Test according NEN 5140 class 1		Datum : <b>12.04.2023</b>	
	Projekt : <b>WP Dornum</b>		Konus Nr. : <b>S15CFIIP.S20417</b>	
	Ort : <b>WEA 01</b>		Projekt Nr. : <b>234364</b>	
	Position: <b>32395052, 5944477 UTM3N</b>		CPT Nr. : <b>WEA 01 9mn.Westen</b>	<b>1/4</b>

1.48

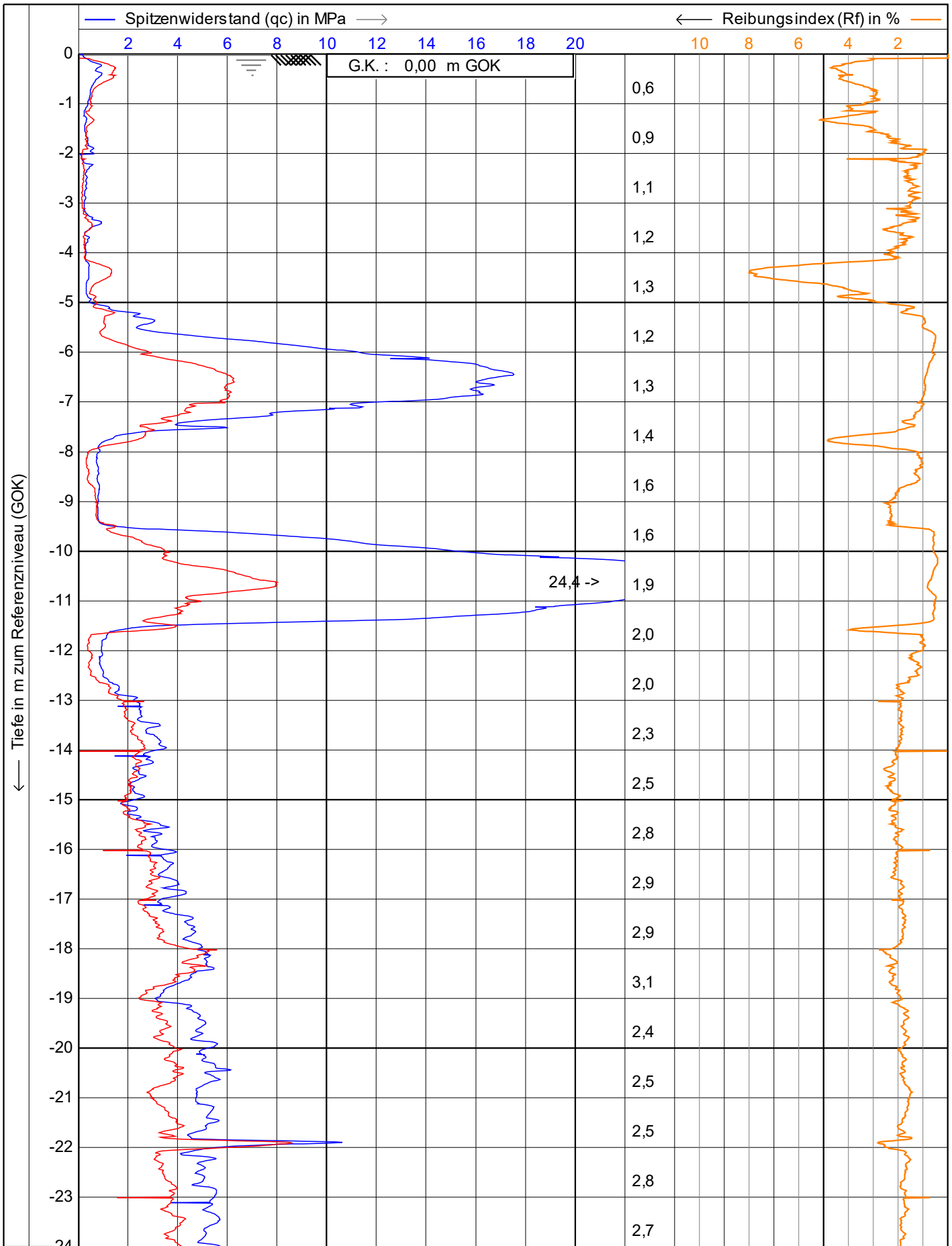




Neigung (l) in Grad  
 Lokale Reibung (fs) in MPa

 <b>Vulhop+Becker</b> GmbH & Co. KG <small>26180 Rastede                  Tannenruggstraße 22                  Telefon: +49 (441) 99 90 99-0                  Telefax: +49 (441) 99 90 99-20                  www.vulhop-becker.de</small>	Test according NEN 5140 class 1		Datum : <b>12.04.2023</b>	
	Projekt : <b>WP Dornum</b>		Konus Nr. : <b>S15CFIIP.S20417</b>	
	Ort : <b>WEA 01</b>		Projekt Nr. : <b>234364</b>	
	Position: <b>32395052, 5944477 UTM3N</b>		CPT Nr. : <b>WEA 01 9mn.Westen</b>	<b>2/4</b>

1.48



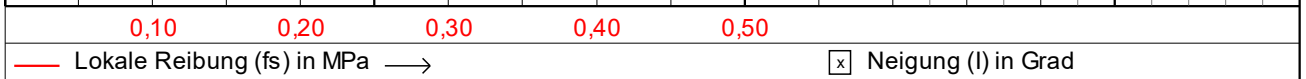
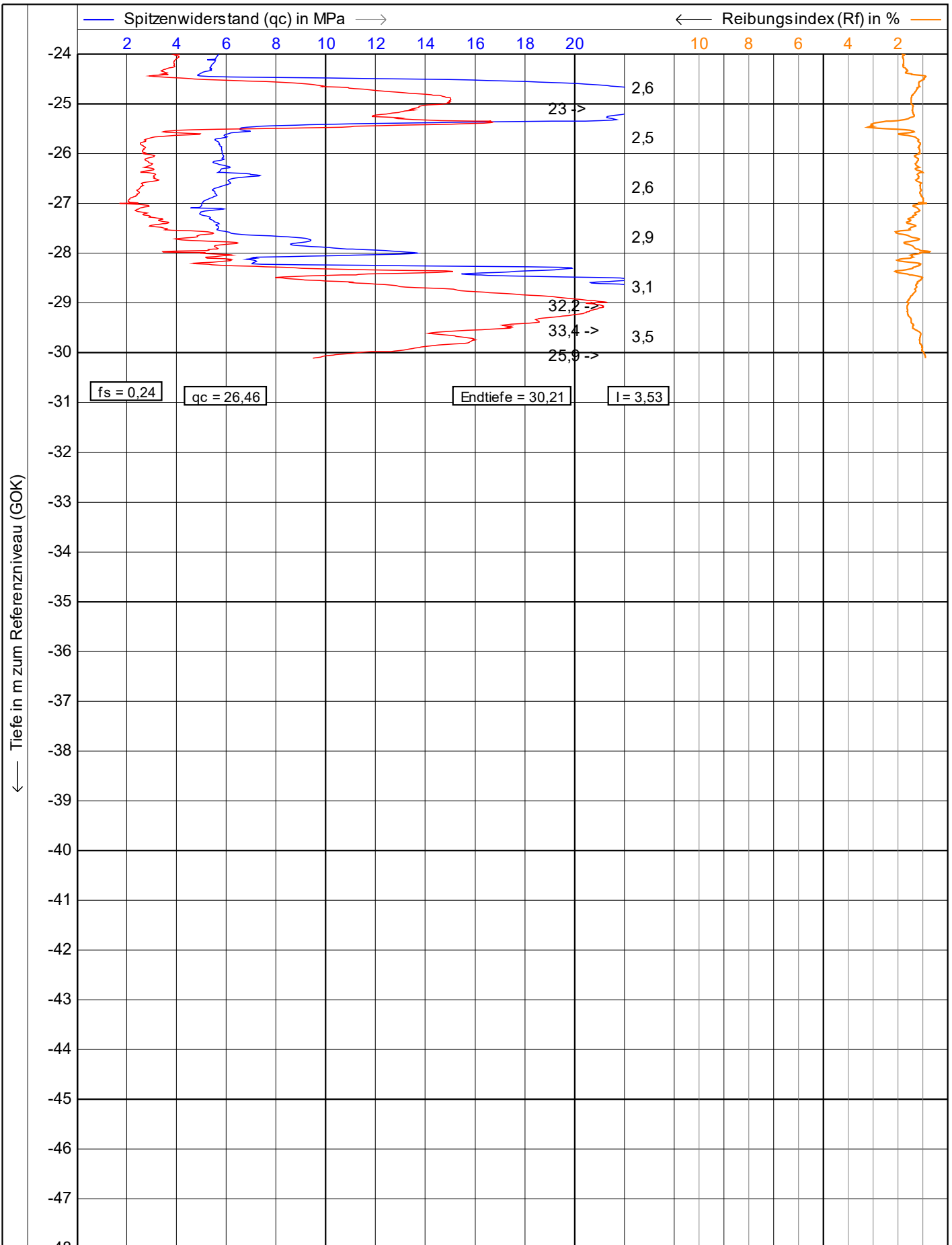
r u2  
L 225 cm²  
15 cm²

— Lokale Reibung (fs) in MPa — Spitzwiderstand (qc) in MPa — Reibungsindex (Rf) in %

Neigung (I) in Grad

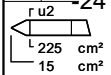
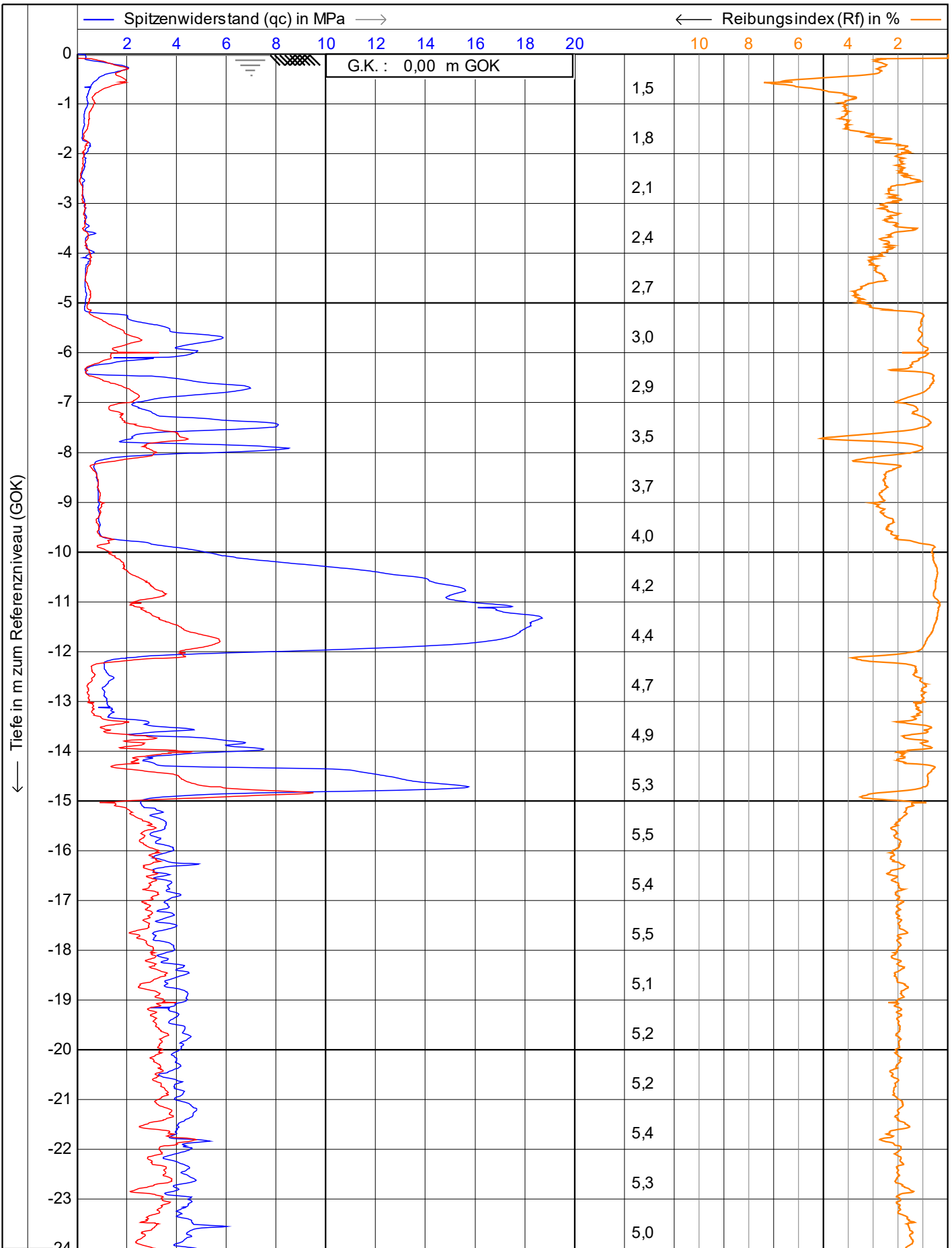
 <b>Vulhop+Becker</b> GmbH & Co. KG <small>26180 Rastede                  Tannenruggstraße 22                  Telefon: +49 (441) 99 90 99-0                  Telefax: +49 (441) 99 90 99-20                  www.vulhop-becker.de</small>	Test according NEN 5140 class 1	Datum : <b>12.04.2023</b>	
	Projekt : <b>WP Dornum</b>	Konus Nr. : <b>S15CFIP.S20417</b>	
	Ort : <b>WEA 01</b>	Projekt Nr. : <b>234364</b>	
	Position: <b>32395076, 5944481 UTM3N</b>	CPT Nr. : <b>WEA01 KSF 1</b>	<b>1/4</b>

1.48



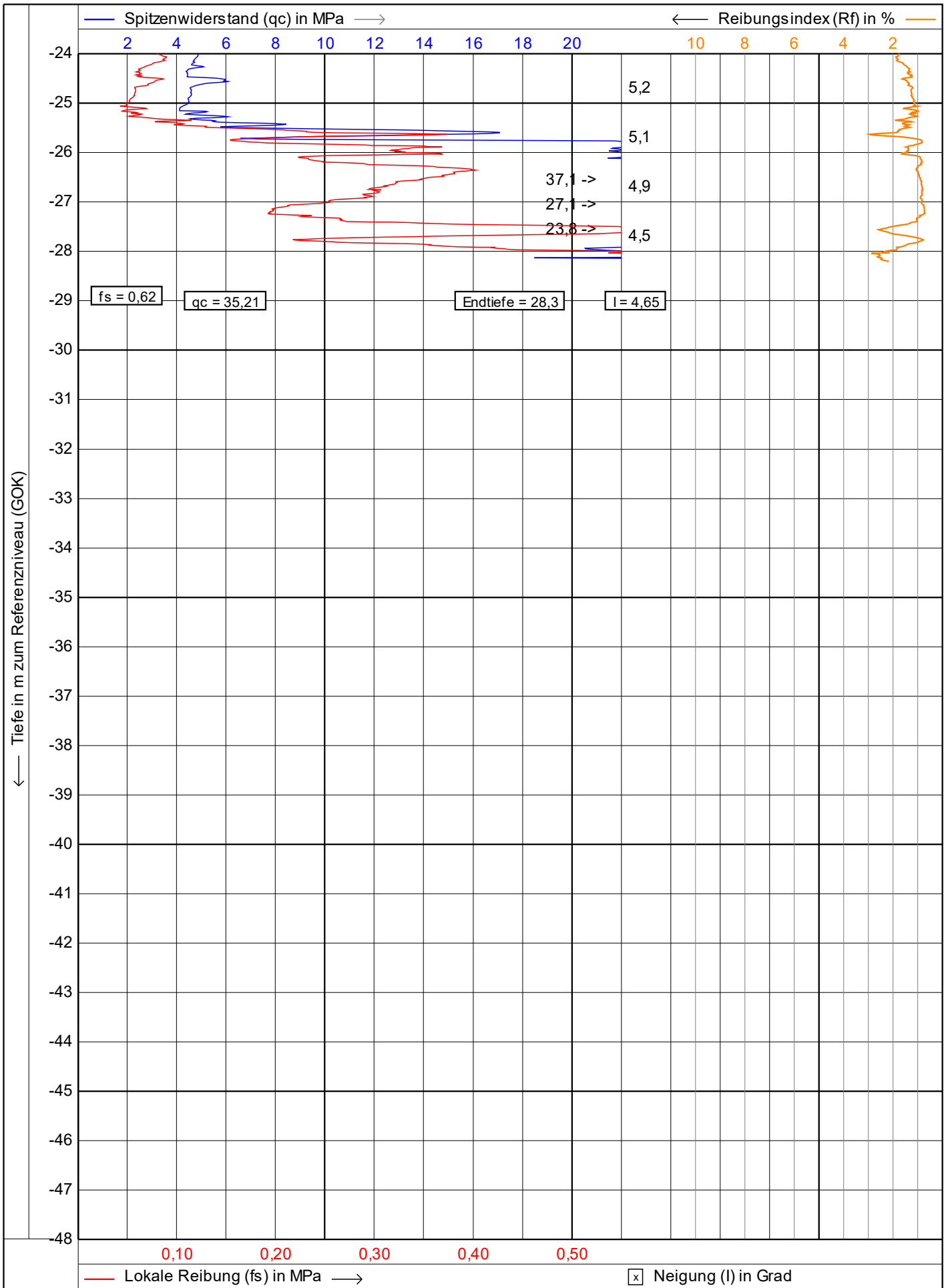
 <b>Vulhop+Becker</b> GmbH & Co. KG 26180 Rastede Tannenruggstraße 22 Telefon: +49 (441) 99 90 99-0 Telefax: +49 (441) 99 90 99-20 www.vulhop-becker.de Brunnenbau, Drucksondierungen, Baugrunderkundung	Test according NEN 5140 class 1		Datum : 12.04.2023	
	Projekt : WP Dornum		Konus Nr. : S15CFIIP.S20417	
	Ort : WEA 01		Projekt Nr. : 234364	
	Position: 32395076, 5944481 UTM3N		CPT Nr. : WEA01 KSF 1	2/4

1.48



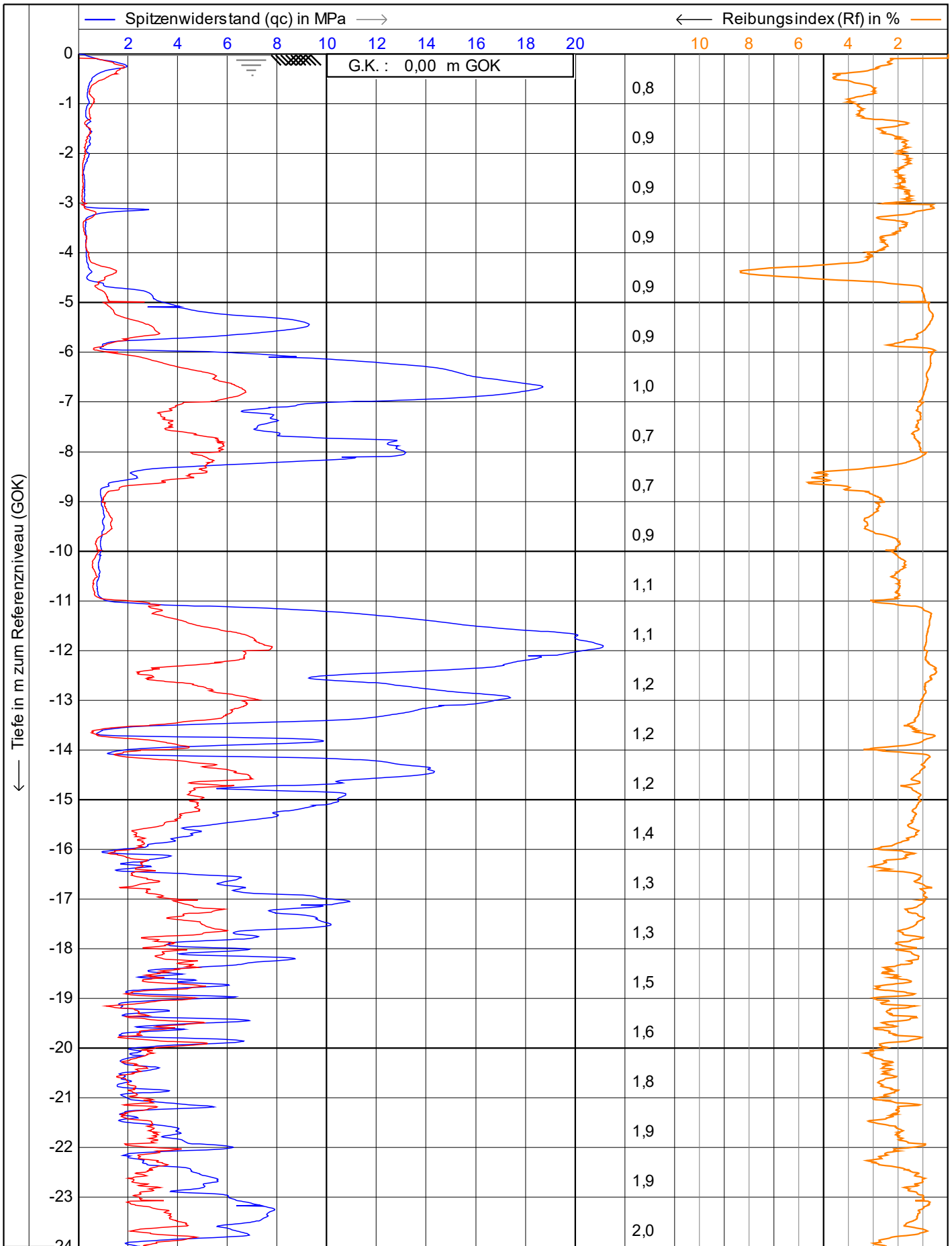
<p><b>Vulhop+Becker</b> GmbH &amp; Co. KG                  26180 Rastede                  Tarnenrugstraße 22                  Telefon: +49 (441) 99 90 99-0                  Telefax: +49 (441) 99 90 99-20                  www.vulhop-becker.de</p>	Test according NEN 5140 class 1		Datum : 12.04.2023	
	Projekt : WP Dornum		Konus Nr. : S15CFIP.S20417	
	Ort : WEA 01		Projekt Nr. : 234364	
	Position: 32395089, 5944427 UTM3N		CPT Nr. : WEA01 KSF 2	1/4

1.48



<p><b>Vulhop+Becker</b> GmbH &amp; Co. KG          26180 Rastede          Tannenruggelstraße 22          Telefon: +49 (441) 99 90 99-0          Telefax: +49 (441) 99 90 99-20          www.vulhop-becker.de</p>	Test according NEN 5140 class 1		Datum : <b>12.04.2023</b>	
	Projekt : <b>WP Dornum</b>		Konus Nr. : <b>S15CFIIP.S20417</b>	
	Ort : <b>WEA 01</b>		Projekt Nr. : <b>234364</b>	
	Position: <b>32395089, 5944427 UTM3N</b>		CPT Nr. : <b>WEA01 KSF 2</b>	<b>2/4</b>

1.48



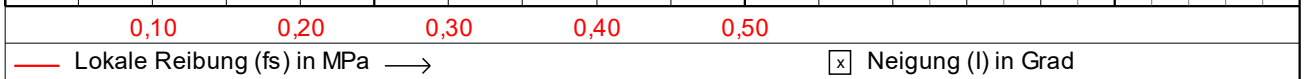
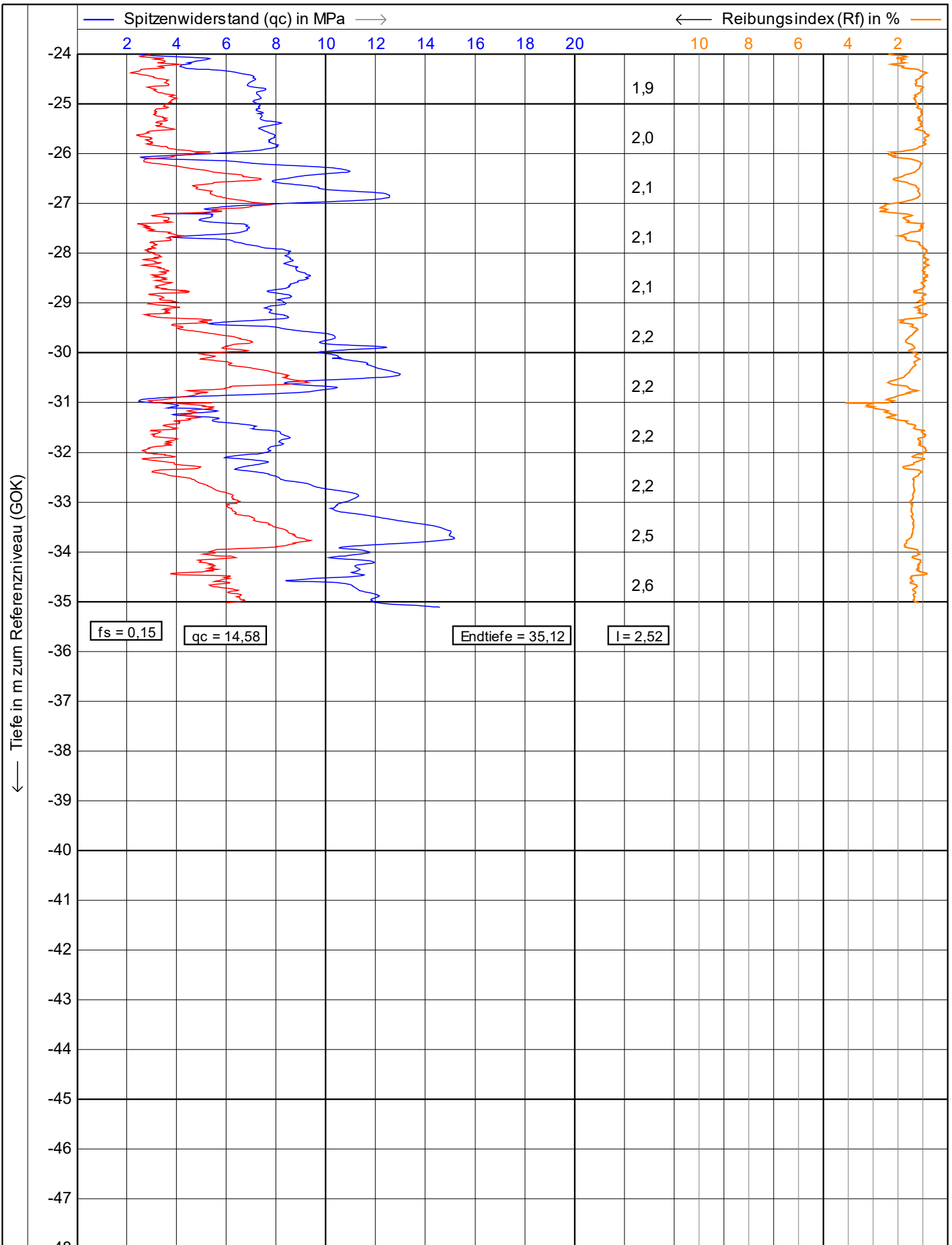
$r_{u2}$   
 $L$  225 cm<sup>2</sup>  
 15 cm<sup>2</sup>

 — Lokale Reibung (fs) in MPa —>
 

 Neigung (I) in Grad

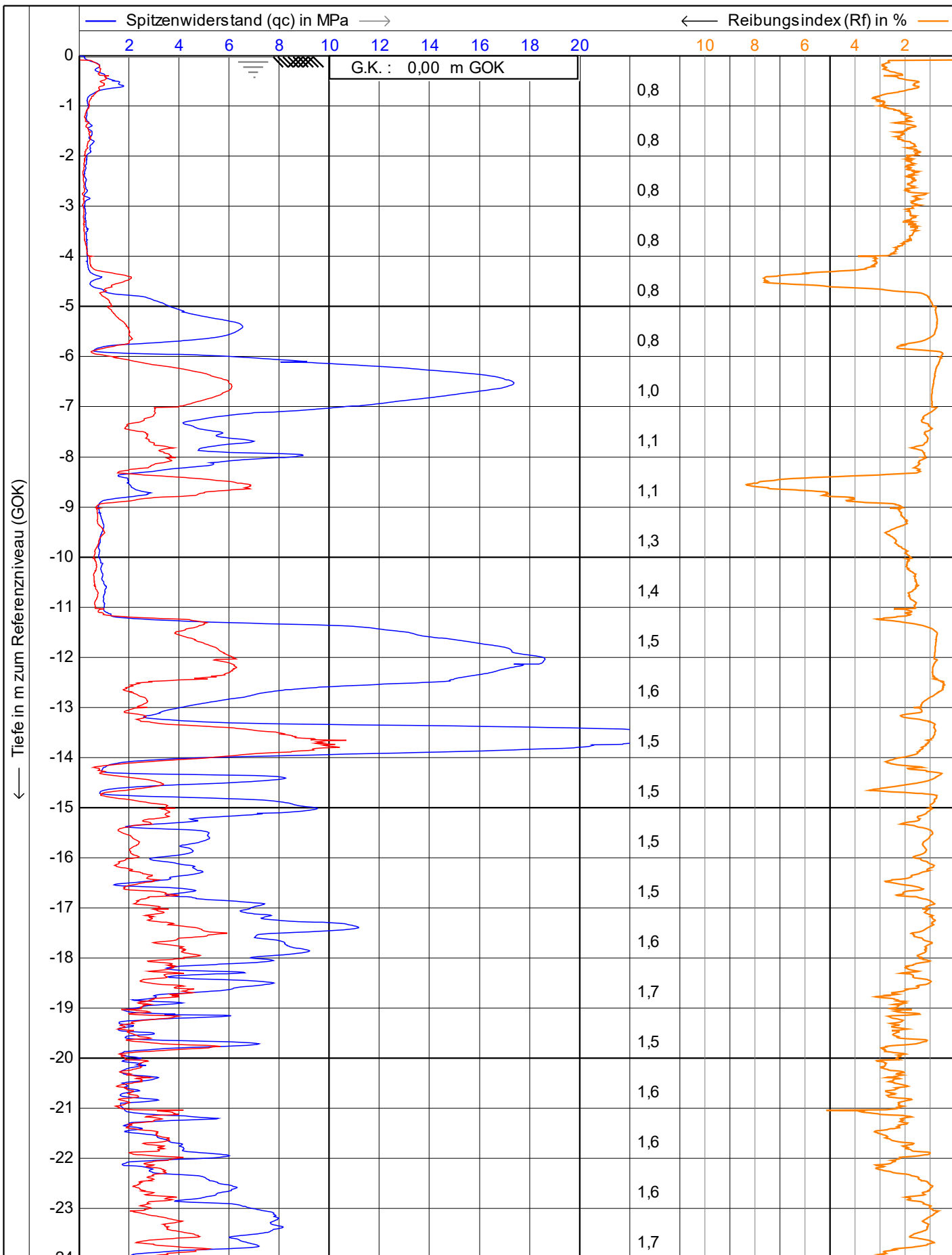
 <b>Vulhop+Becker</b> GmbH & Co. KG <small>26180 Rastede                  Tannenruggstraße 22                  Telefon: +49 (441) 99 90 99-0                  Telefax: +49 (441) 99 90 99-20                  www.vulhop-becker.de</small>	Test according NEN 5140 class 1		Datum : <b>13.04.2023</b>	
	Projekt : <b>WP Dornum</b>		Konus Nr. : <b>S15CFIIP.S20417</b>	
	Ort : <b>WEA 02</b>		Projekt Nr. : <b>234364</b>	
	Position: <b>32395180, 5944216 UTM3N</b>		CPT Nr. : <small>WEA 02 9mn.Norden</small>	<b>1/4</b>

1.48




<p><b>Vulhop+Becker</b> GmbH &amp; Co. KG  <small>26180 Rastede                  Tannenruggstraße 22                  Telefon: +49 (441) 99 90 99-0                  Telefax: +49 (441) 99 90 99-20                  www.vulhop-becker.de</small></p>	Test according NEN 5140 class 1		Datum : <b>13.04.2023</b>	
	Projekt : <b>WP Dornum</b>		Konus Nr. : <b>S15CFIIP.S20417</b>	
	Ort : <b>WEA 02</b>		Projekt Nr. : <b>234364</b>	
	Position: <b>32395180, 5944216 UTM3N</b>		CPT Nr. : <small>WEA 02 9mn.Norden</small>	<b>2/4</b>

1.48

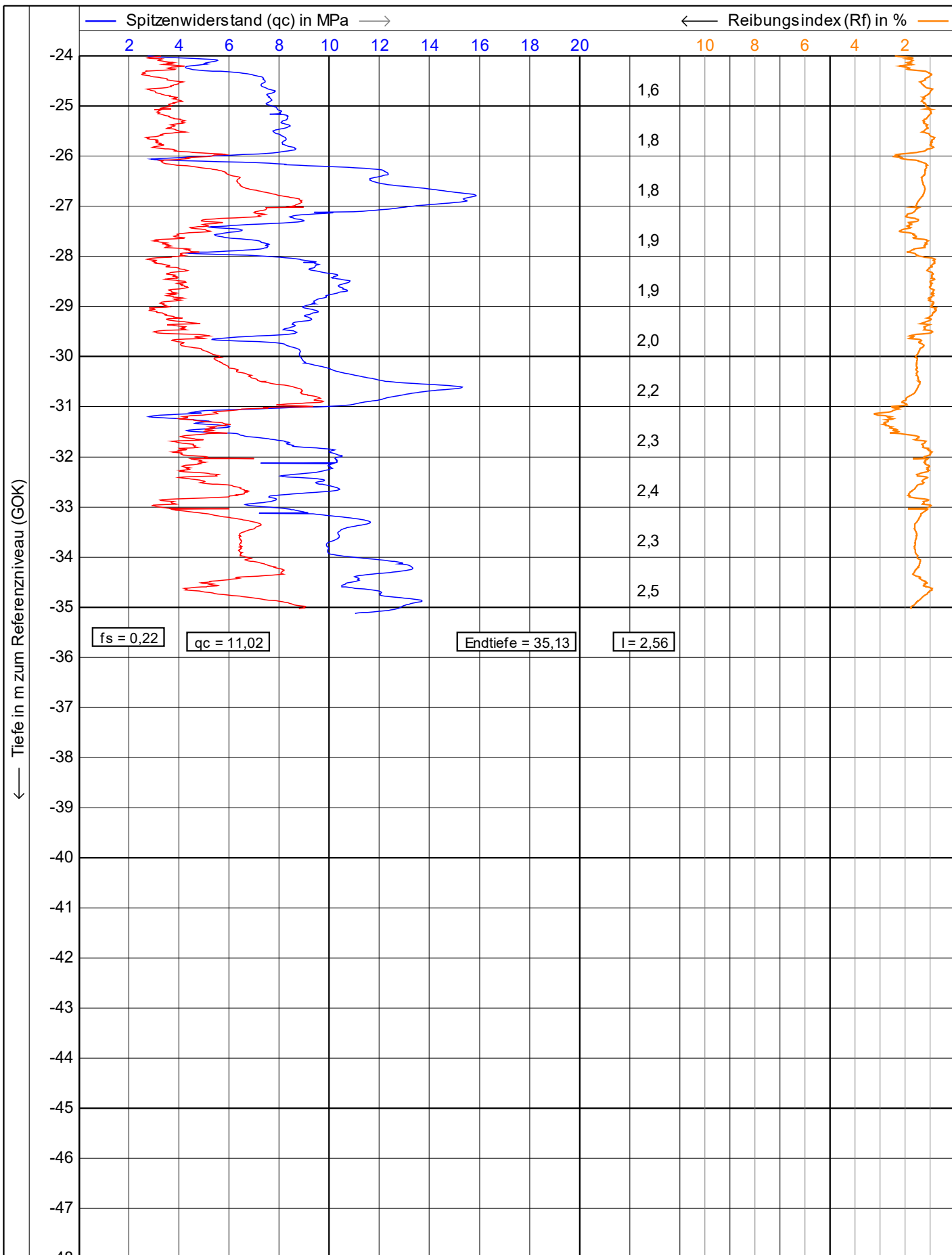


— Lokale Reibung (fs) in MPa — Spitzwiderstand (qc) in MPa — Reibungsindex (Rf) in % x Neigung (I) in Grad

 <b>Vulhop+Becker</b> GmbH & Co. KG <small>26180 Rastede                  Tannenruggstraße 22                  Telefon: +49 (441) 99 90 99-0                  Telefax: +49 (441) 99 90 99-20                  www.vulhop-becker.de</small>	Test according NEN 5140 class 1		Datum : <b>13.04.2023</b>	
	Projekt : <b>WP Dornum</b>		Konus Nr. : <b>S15CFIP.S20417</b>	
	Ort : <b>WEA 02</b>		Projekt Nr. : <b>234364</b>	
	Position: <b>32395183, 5944212 UTM3N</b>		CPT Nr. : <small>WEA 02 9mn.Osten</small>	<b>1/4</b>

1.48

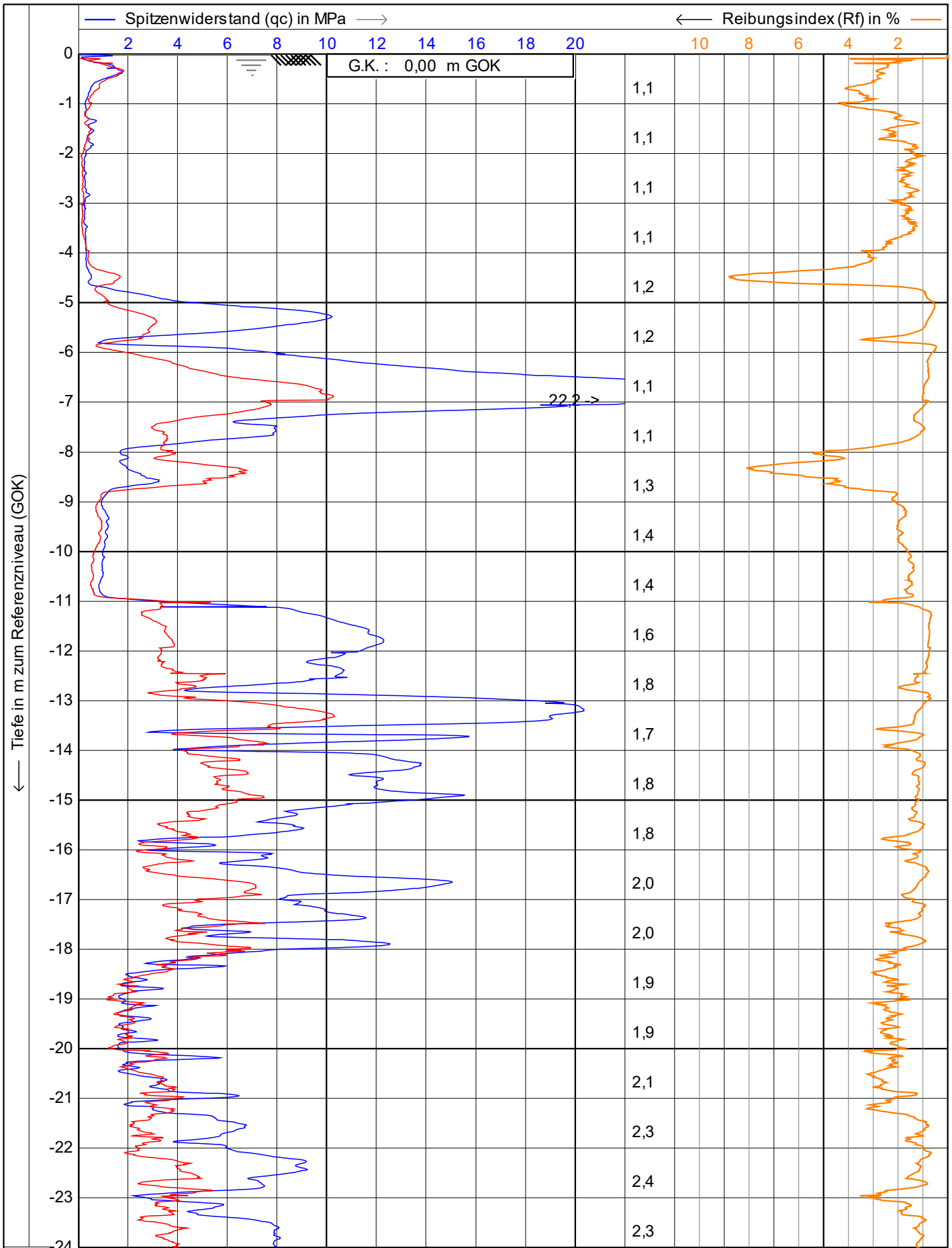




fs = 0,22    qc = 11,02    Endtiefe = 35,13    I = 2,56

<p><b>Vulhop+Becker</b> GmbH &amp; Co. KG          26180 Rastede          Tannenruggstraße 22          Telefon: +49 (441) 99 90 99-0          Telefax: +49 (441) 99 90 99-20          www.vulhop-becker.de</p>	Test according NEN 5140 class 1		Datum : <b>13.04.2023</b>
	Projekt : <b>WP Dornum</b>		Konus Nr. : <b>S15CFIIP.S20417</b>
	Ort : <b>WEA 02</b>		Projekt Nr. : <b>234364</b>
	Position: <b>32395183, 5944212 UTM3N</b>		CPT Nr. : <b>WEA 02 9mn.Osten</b>
			<b>2/4</b>

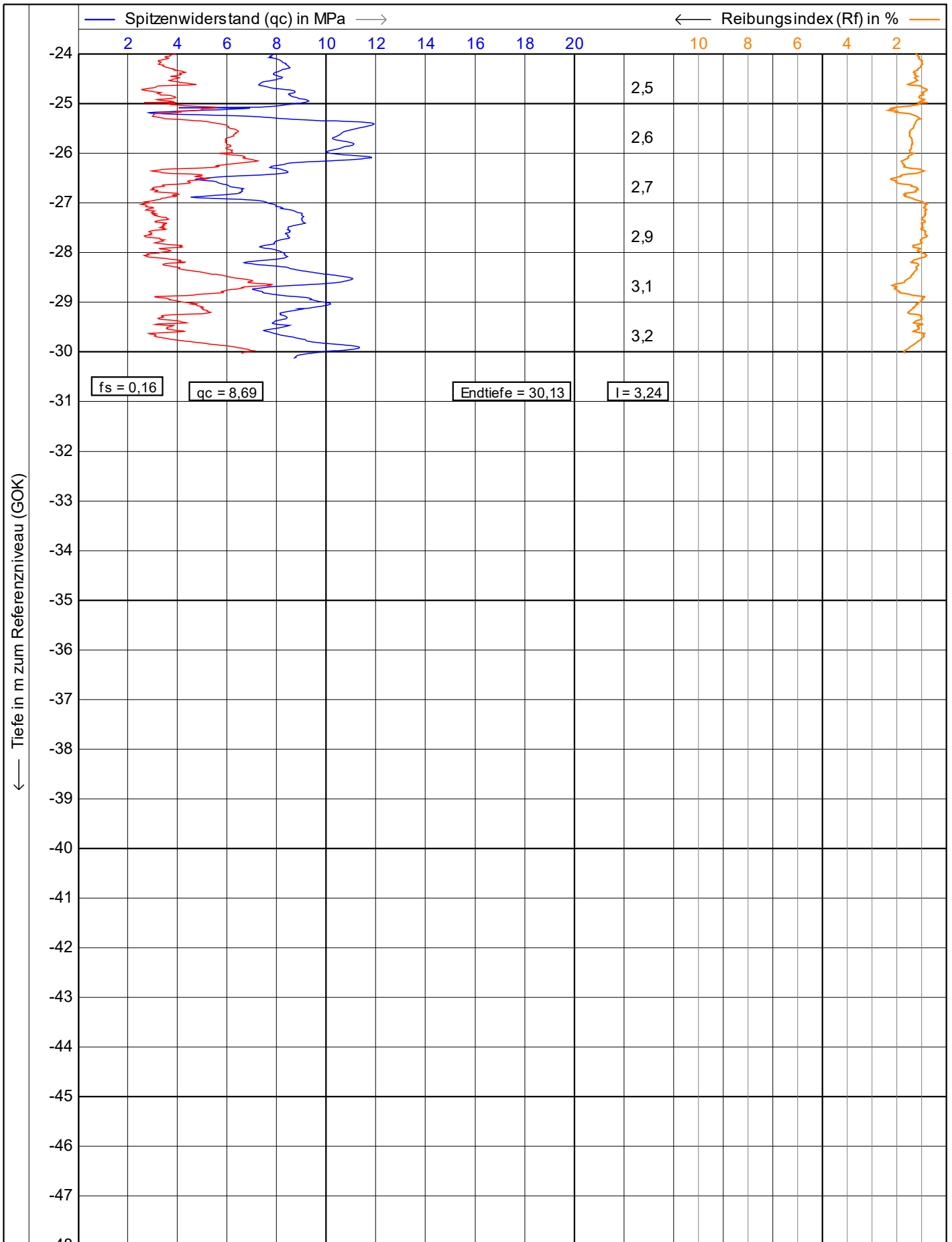
1.48



Neigung (I) in Grad

 <b>Vulhop+Becker</b> GmbH & Co. KG <small>26180 Rastede                  Tannenruggstraße 22                  Telefon: +49 (441) 99 90 99-0                  Telefax: +49 (441) 99 90 99-20                  www.vulhop-becker.de</small>	Test according NEN 5140 class 1		Datum : <b>13.04.2023</b>	
	Projekt : <b>WP Dornum</b>		Konus Nr. : <b>S15CFIIP.S20417</b>	
	Ort : <b>WEA 02</b>		Projekt Nr. : <b>234364</b>	
	Position: <b>32395179, 5944209 UTM3N</b>		CPT Nr. : <small>WEA 02 9mn.Süden</small>	<b>1/4</b>

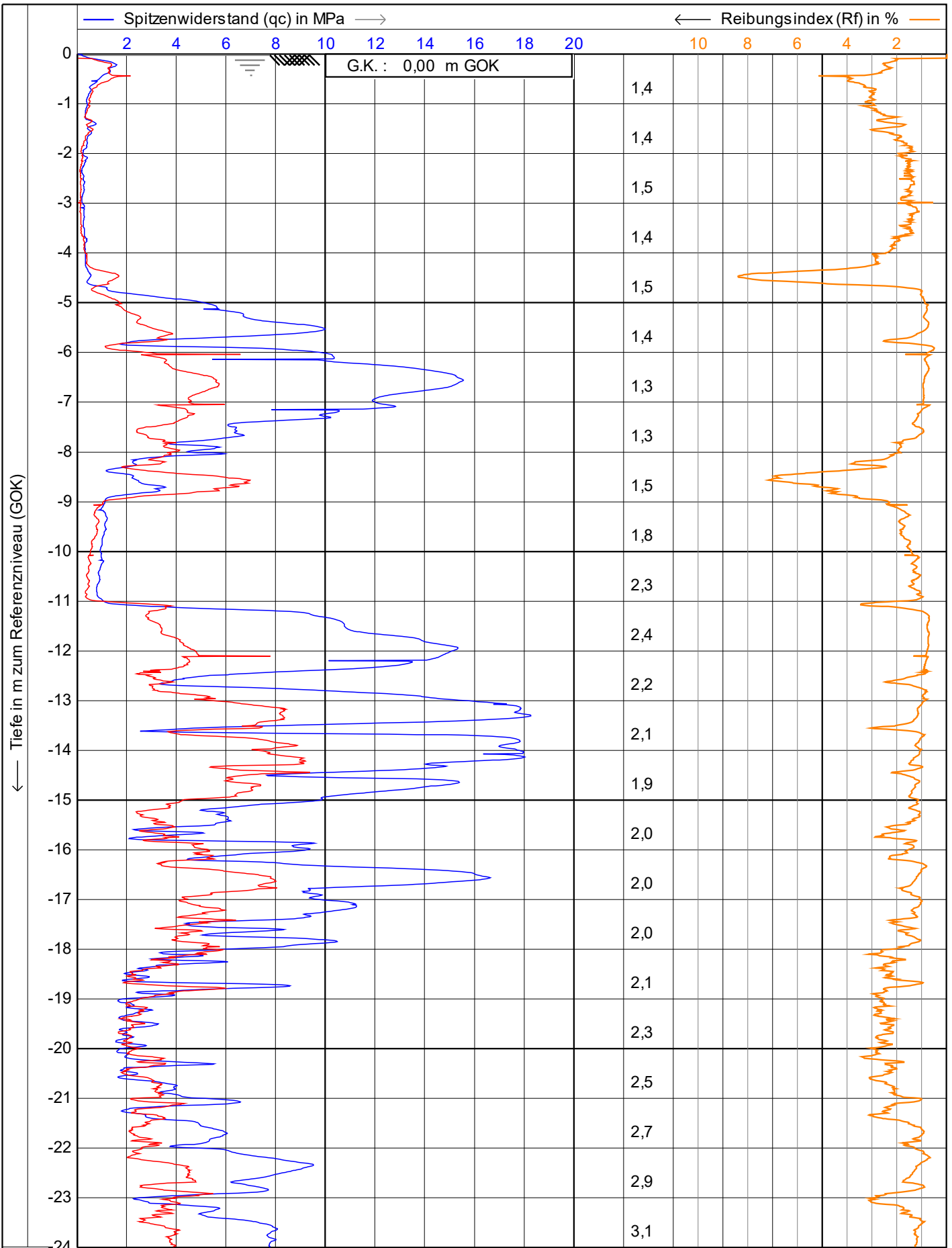
1.48



0,10 0,20 0,30 0,40 0,50  Neigung (I) in Grad

<p><b>Vulhop+Becker</b> GmbH &amp; Co. KG                  26180 Rastede                  Tannenruggstraße 22                  Telefon: +49 (441) 99 90 99-0                  Telefax: +49 (441) 99 90 99-20                  www.vulhop-becker.de</p>	Test according NEN 5140 class 1		Datum : <b>13.04.2023</b>	
	Projekt : <b>WP Dornum</b>		Konus Nr. : <b>S15CFIIP.S20417</b>	
	Ort : <b>WEA 02</b>		Projekt Nr. : <b>234364</b>	
	Position: <b>32395179, 5944209 UTM3N</b>		CPT Nr. : <b>WEA 02 9mn.Süden</b>	<b>2/4</b>

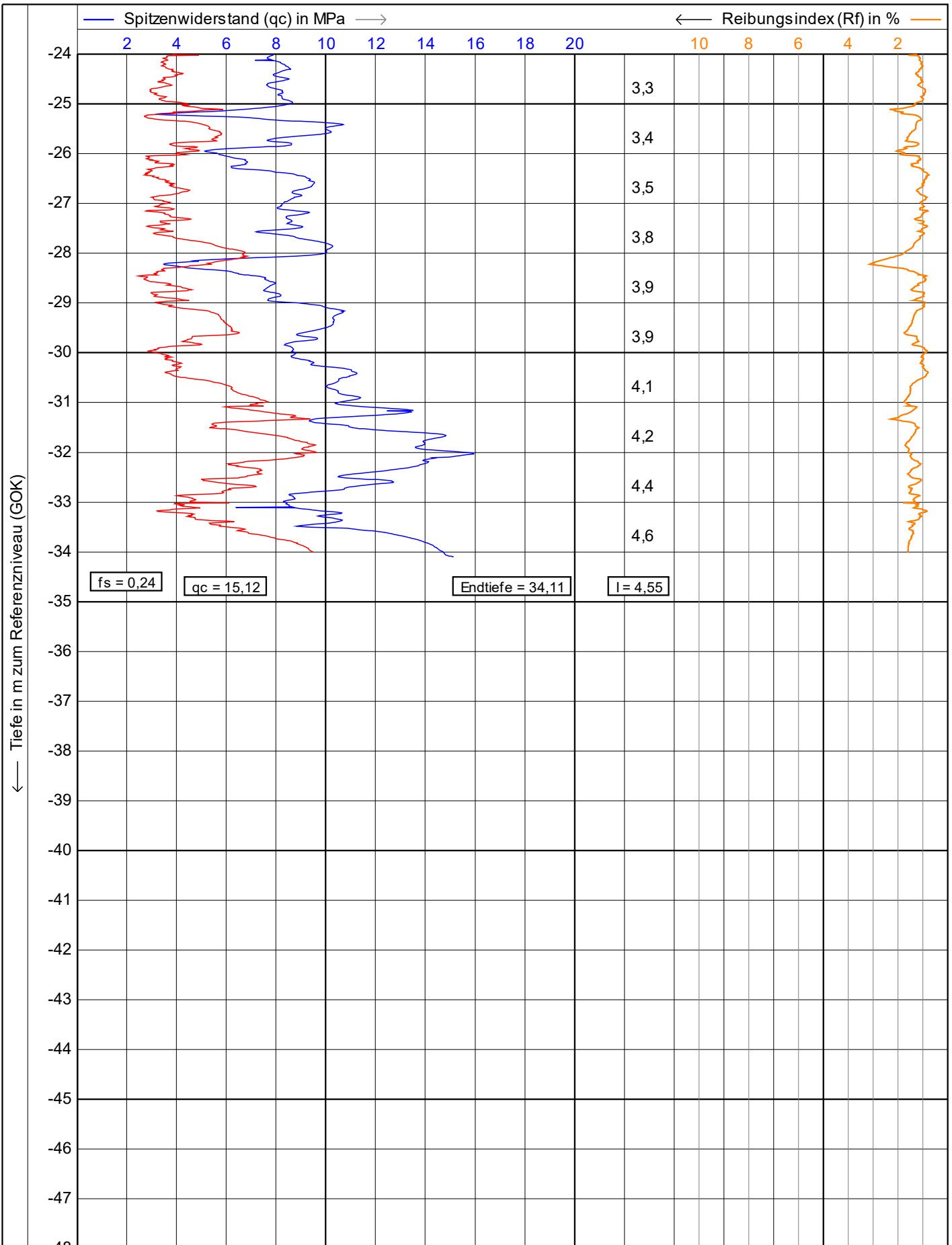
1.48



— Lokale Reibung (fs) in MPa — Spitzwiderstand (qc) in MPa — Reibungsindex (Rf) in %  Neigung (I) in Grad

 <b>Vulhop+Becker</b> GmbH & Co. KG 26180 Rastede Tannenruggstraße 22 Telefon: +49 (441) 99 90 99-0 Telefax: +49 (441) 99 90 99-20 www.vulhop-becker.de	Test according NEN 5140 class 1		Datum : <b>13.04.2023</b>
	Projekt : <b>WP Dornum</b>		Konus Nr. : <b>S15CFIIP.S20417</b>
	Ort : <b>WEA 02</b>		Projekt Nr. : <b>234364</b>
	Position: <b>32395176, 5944214 UTM3N</b>		CPT Nr. : <b>WEA 02 9mn.Westen</b>
			<b>1/4</b>

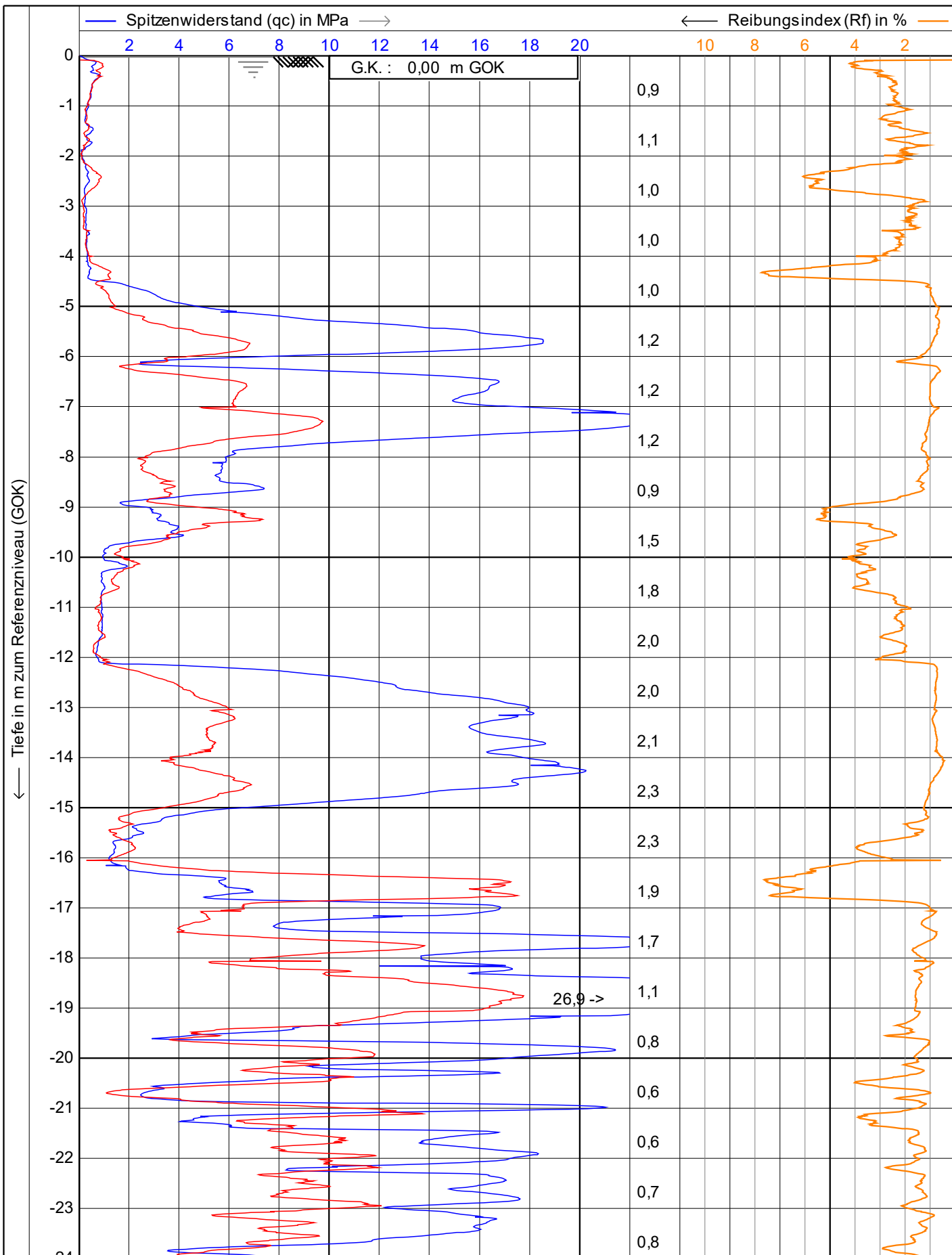
1.48



— Lokale Reibung (fs) in MPa →
x Neigung (I) in Grad

<p><b>Vulhop+Becker</b> GmbH &amp; Co. KG  <small>26180 Rastede                  Tannenruggstraße 22                  Telefon: +49 (441) 99 90 99-0                  Telefax: +49 (441) 99 90 99-20                  www.vulhop-becker.de</small></p>	Test according NEN 5140 class 1	Datum : <b>13.04.2023</b>	
	Projekt : <b>WP Dornum</b>	Konus Nr. : <b>S15CFIIP.S20417</b>	
	Ort : <b>WEA 02</b>	Projekt Nr. : <b>234364</b>	
	Position: <b>32395176, 5944214 UTM3N</b>	CPT Nr. : <small>WEA 02 9mn.Westen</small>	<b>2/4</b>

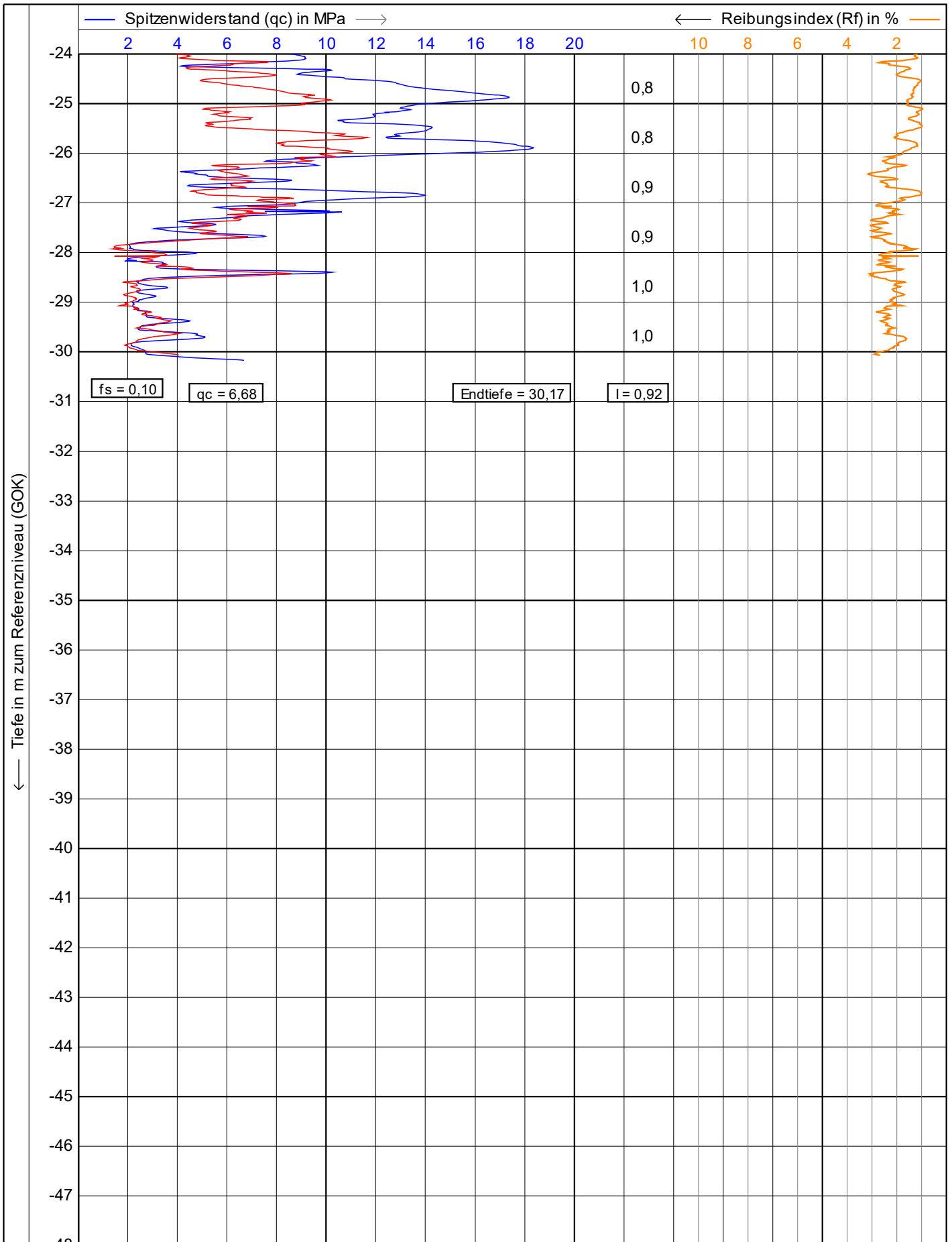
1.48



r u2  
L 225 cm²  
15 cm²
— Lokale Reibung (fs) in MPa —>
 Neigung (I) in Grad

 <b>Vulhop+Becker</b> GmbH & Co. KG <small>26180 Rastede                  Tannerwegstraße 22                  Telefon: +49 (441) 99 90 99-0                  Telefax: +49 (441) 99 90 99-20                  www.vulhop-becker.de</small>	Test according NEN 5140 class 1	Datum : <b>13.04.2023</b>	
	Projekt : <b>WP Dornum</b>	Konus Nr. : <b>S15CFIP.S20417</b>	
	Ort : <b>WEA 02</b>	Projekt Nr. : <b>234364</b>	
	Position: <b>32395208, 5944208 UTM3N</b>	CPT Nr. : <b>WEA02 KSF 1</b>	<b>1/4</b>

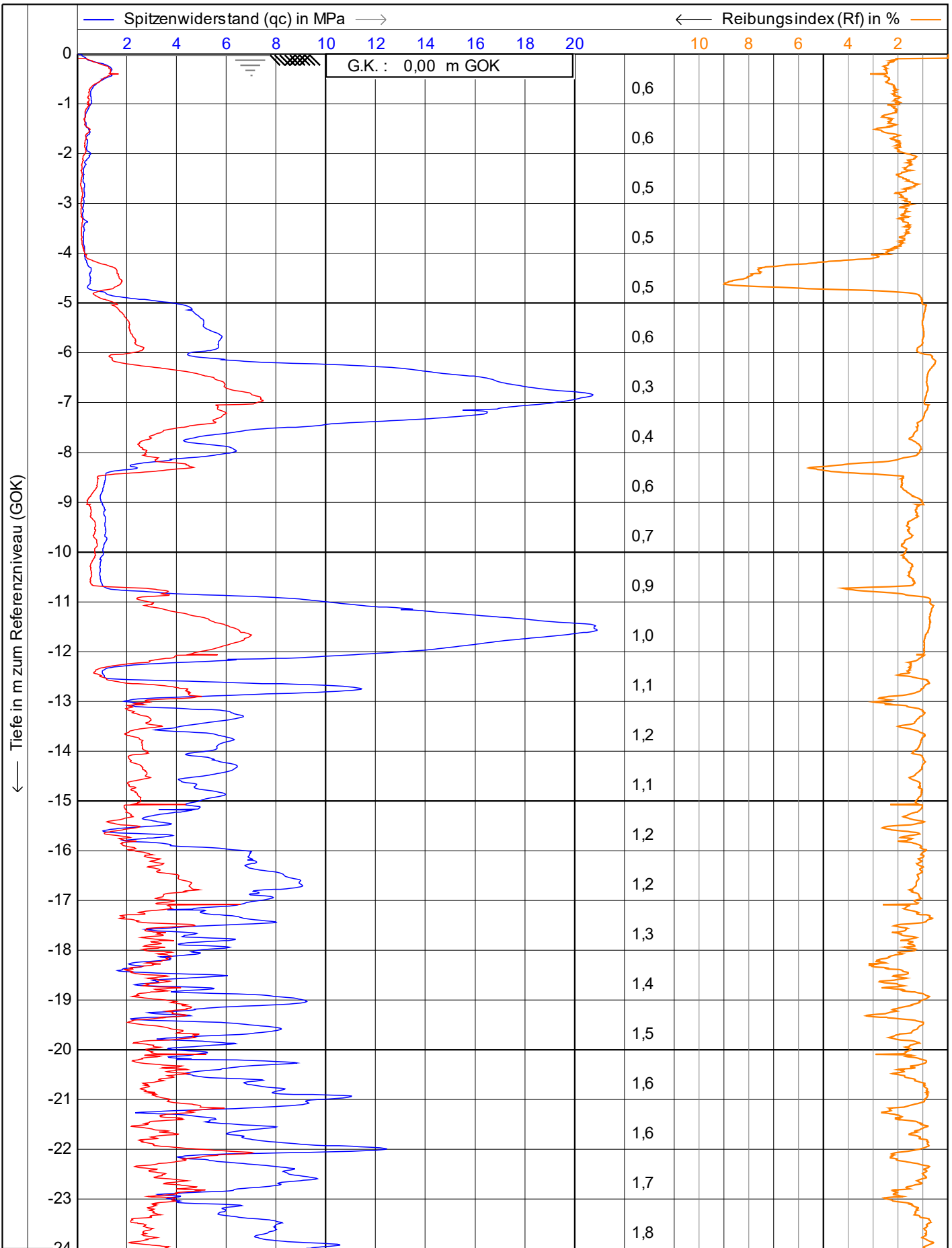
1.48



— Lokale Reibung (fs) in MPa →
x Neigung (I) in Grad

<p><b>Vulhop+Becker</b> GmbH &amp; Co. KG                  26180 Rastede                  Tannenruggstraße 22                  Telefon: +49 (441) 99 90 99-0                  Telefax: +49 (441) 99 90 99-20                  www.vulhop-becker.de</p> <p><small>Brunnenbau, Drucksondierungen, Baugrunderkundung</small></p>	Test according NEN 5140 class 1	Datum : <b>13.04.2023</b>	
	Projekt : <b>WP Dornum</b>	Konus Nr. : <b>S15CFIIP.S20417</b>	
	Ort : <b>WEA 02</b>	Projekt Nr. : <b>234364</b>	
	Position: <b>32395208, 5944208 UTM3N</b>	CPT Nr. : <b>WEA02 KSF 1</b>	<b>2/4</b>

1.48

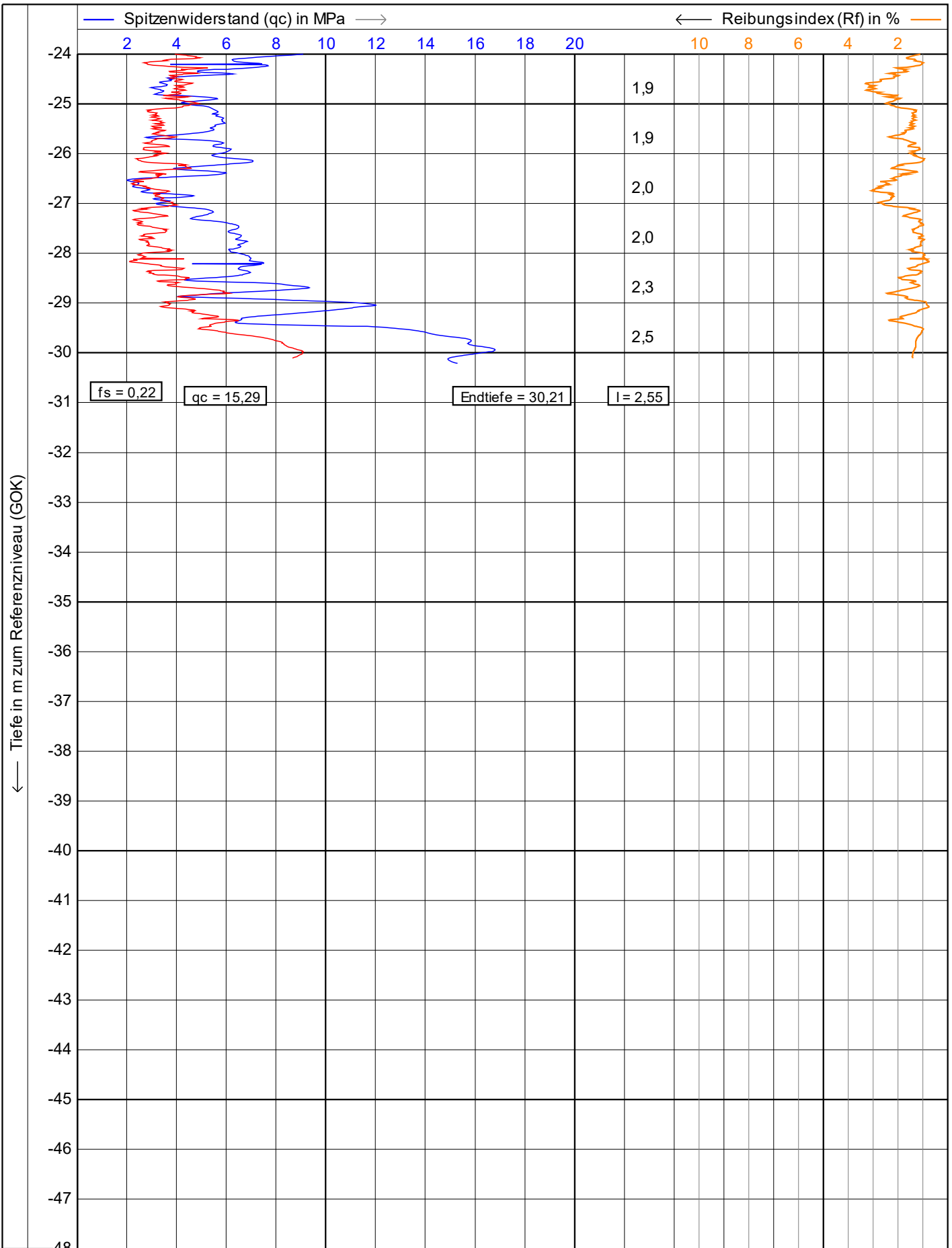


— Lokale Reibung (fs) in MPa — Spitzwiderstand (qc) in MPa — Reibungsindex (Rf) in %   
x Neigung (I) in Grad

 <b>Vulhop+Becker</b> GmbH & Co. KG <small>26180 Rastede                  Tannenruggstraße 22                  Telefon: +49 (441) 99 90 99-0                  Telefax: +49 (441) 99 90 99-20                  www.vulhop-becker.de</small>	Test according NEN 5140 class 1		Datum : <b>13.04.2023</b>	
	Projekt : <b>WP Dornum</b>		Konus Nr. : <b>S15CFIIP.S20417</b>	
	Ort : <b>WEA 02</b>		Projekt Nr. : <b>234364</b>	
	Position: <b>32395205, 5944263 UTM3N</b>		CPT Nr. : <b>WEA02 KSF 2</b>	<b>1/4</b>

1.48

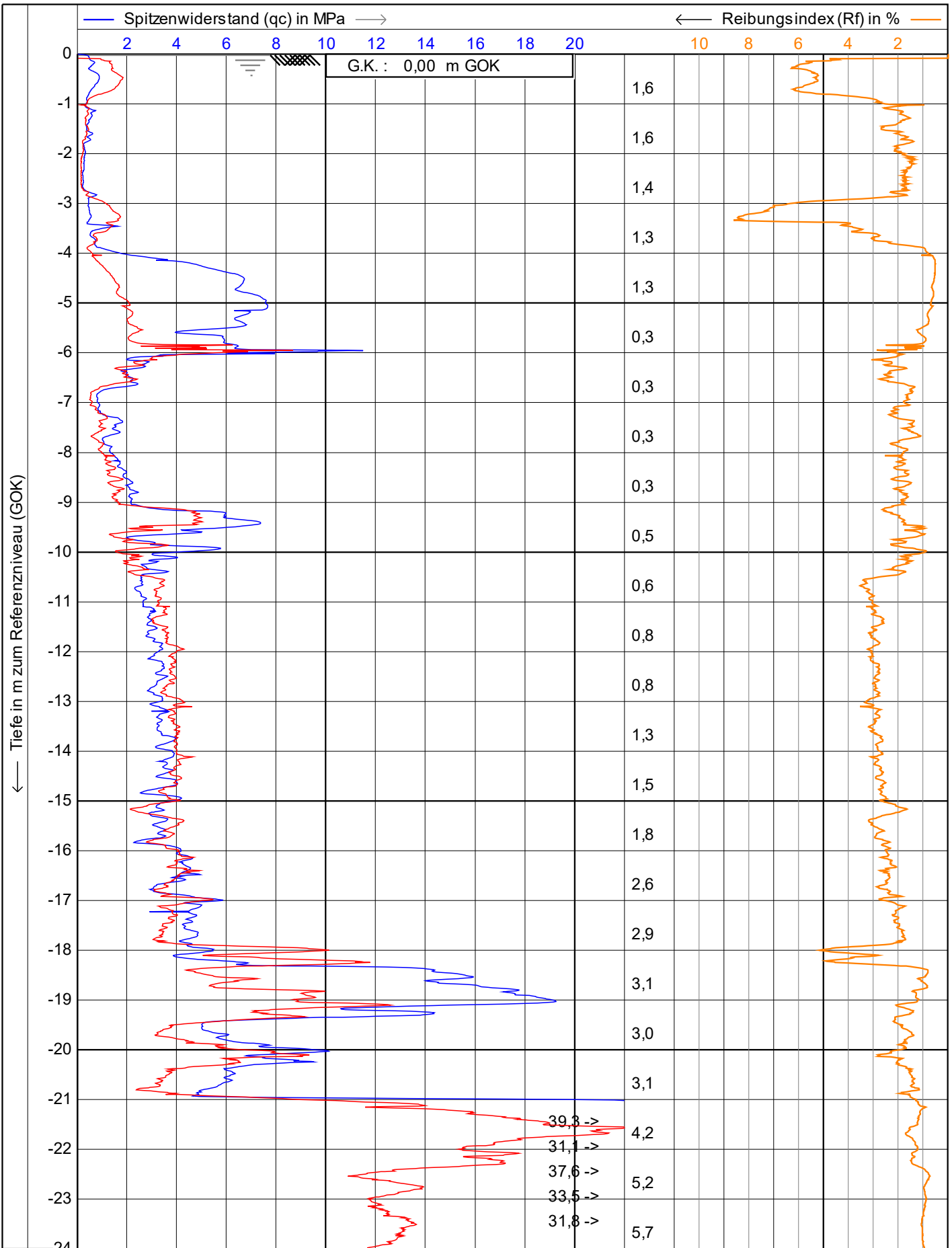




fs = 0,22    qc = 15,29    Endtiefe = 30,21    I = 2,55

<p><b>Vulhop+Becker</b> GmbH &amp; Co. KG          26180 Rastede          Tannenruggstraße 22          Telefon: +49 (441) 99 90 99-0          Telefax: +49 (441) 99 90 99-20          www.vulhop-becker.de</p>	Test according NEN 5140 class 1		Datum : <b>13.04.2023</b>	
	Projekt : <b>WP Dornum</b>		Konus Nr. : <b>S15CFIIP.S20417</b>	
	Ort : <b>WEA 02</b>		Projekt Nr. : <b>234364</b>	
	Position: <b>32395205, 5944263 UTM3N</b>		CPT Nr. : <b>WEA02 KSF 2</b> <b>2/4</b>	

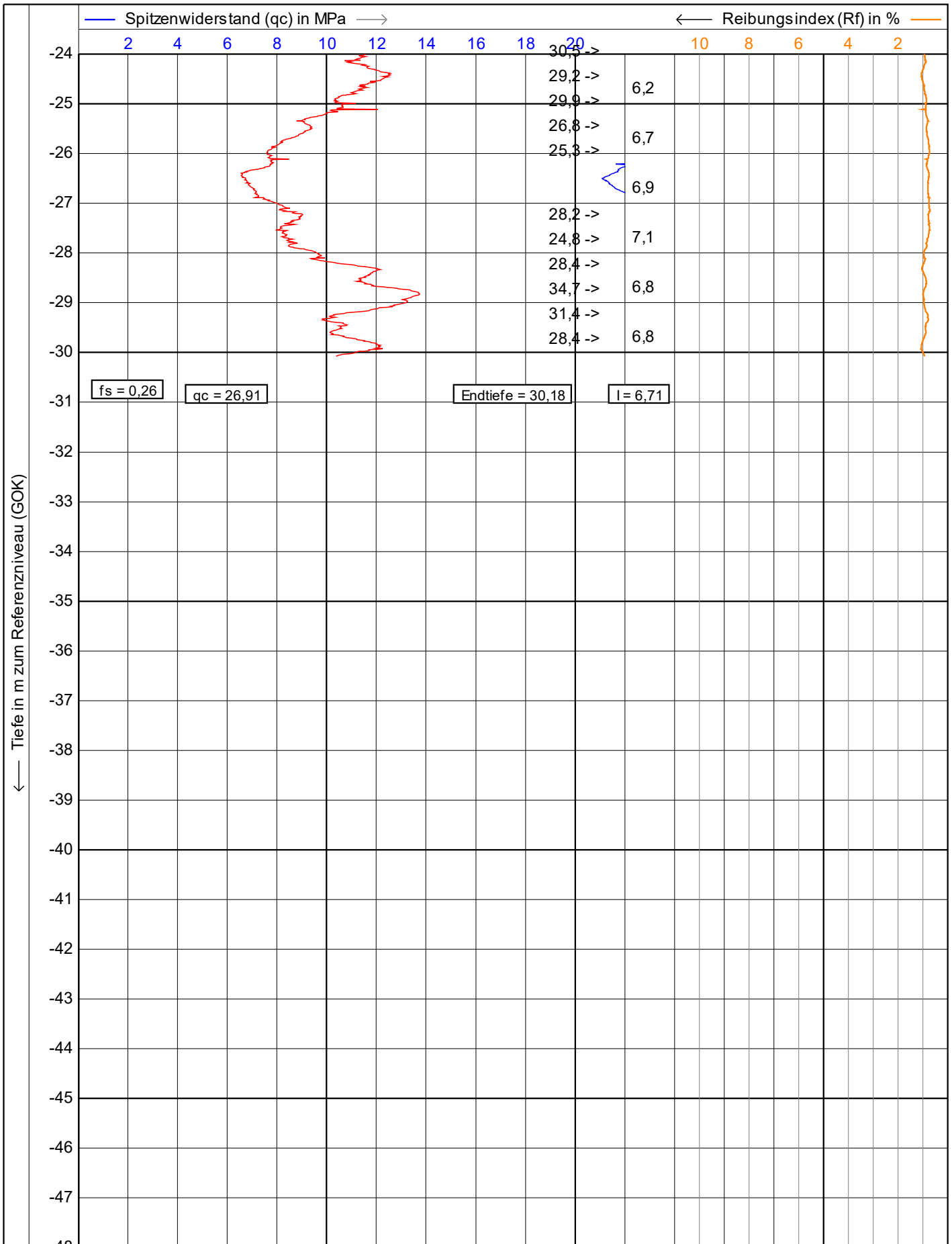
1.48



Neigung (I) in Grad

<p><b>Vulhop+Becker</b> GmbH &amp; Co. KG  <small>26180 Rastede              Tannenruggstraße 22              Telefon: +49 (441) 99 90 99-0              Telefax: +49 (441) 99 90 99-20              www.vulhop-becker.de</small></p>	Test according NEN 5140 class 1	Datum : <b>24.04.2023</b>
	Projekt : <b>WP Dornum</b>	Konus Nr. : <b>S15CFIIP.S20417</b>
	Ort : <b>WEA 3</b>	Projekt Nr. : <b>234364</b>
	Position: <b>32395675, 5944130 UTM3N</b>	CPT Nr. : <small>WEA 3 9mn.Norden</small>

1.48



0,10      0,20      0,30      0,40      0,50

— Lokale Reibung (fs) in MPa —>      [x] Neigung (I) in Grad

**VB**  
**Vulhop+Becker** GmbH & Co. KG  
 26180 Rastede  
 Tannenruggstraße 22  
 Telefon: +49 (441) 99 90 99-0  
 Telefax: +49 (441) 99 90 99-20  
 www.vulhop-becker.de

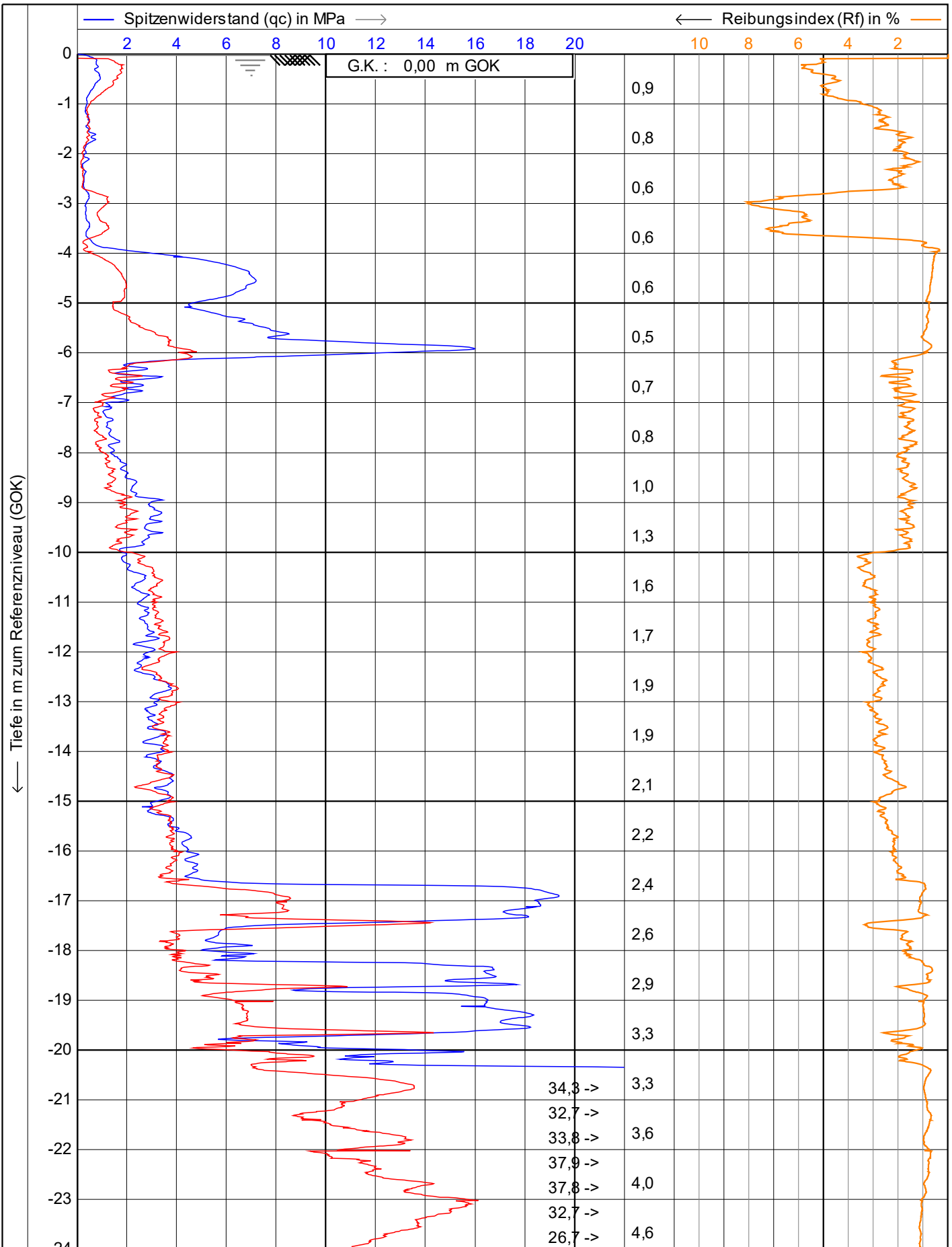
**Brunnenbau,**  
**Drucksondierungen,**  
**Baugrunderkundung**

Test according NEN 5140 class 1

Projekt : **WP Dornum**  
 Ort : **WEA 3**  
 Position: **32395675, 5944130 UTM3N**

Datum : **24.04.2023**  
 Konus Nr. : **S15CFIIP.S20417**  
 Projekt Nr. : **234364**  
 CPT Nr. : **WEA 3 9mn.Norden**      **2/4**

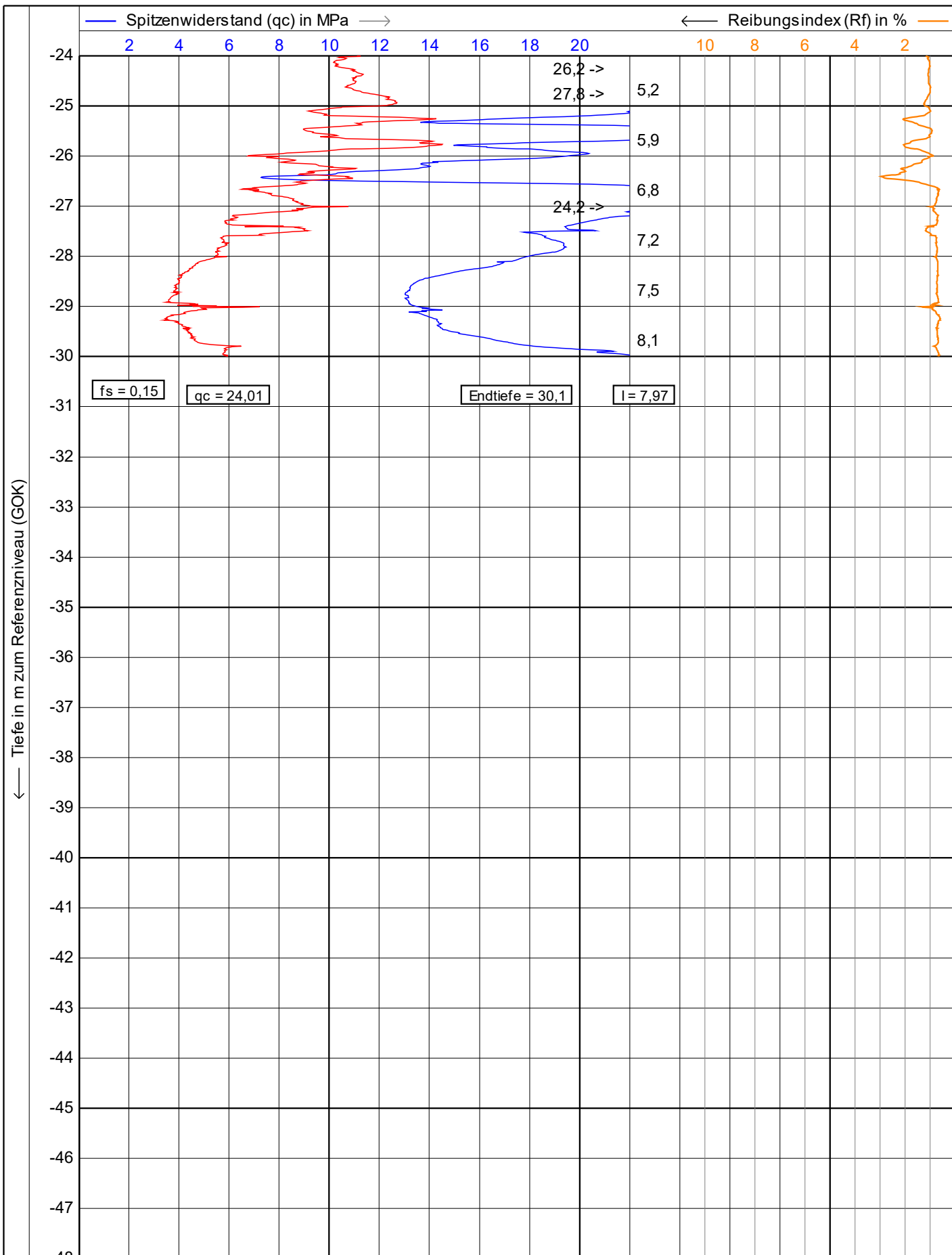
1.48



r u2  
L 225 cm²  
15 cm²

 <b>Vulhop+Becker</b> GmbH & Co. KG <small>26180 Rastede                  Tannenruggstraße 22                  Telefon: +49 (441) 99 90 99-0                  Telefax: +49 (441) 99 90 99-20                  www.vulhop-becker.de</small>	Test according NEN 5140 class 1	Datum : <b>24.04.2023</b>	
	Projekt : <b>WP Dornum</b>	Konus Nr. : <b>S15CFIIP.S20417</b>	
	Ort : <b>WEA 3</b>	Projekt Nr. : <b>234364</b>	
	Position: <b>32395677, 5944128 UTM3N</b>	CPT Nr. : <b>WEA 39m n. Osten</b>	<b>1/4</b>

1.48

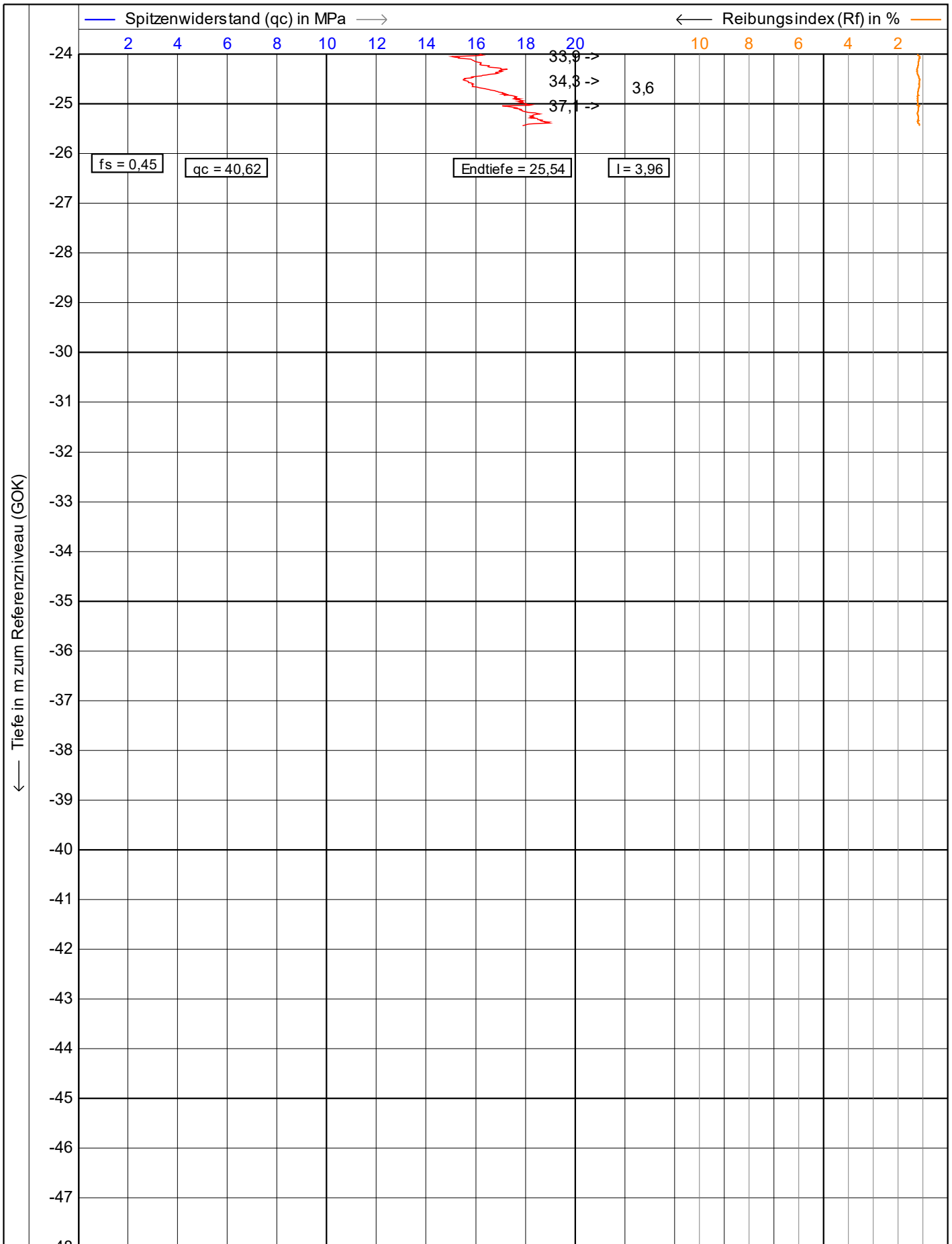


0,10 0,20 0,30 0,40 0,50 [x] Neigung (I) in Grad

 26180 Rastede Tannenruggstraße 22 Telefon: +49 (441) 99 90 99-0 Telefax: +49 (441) 99 90 99-20 www.vulhop-becker.de	Test according NEN 5140 class 1		Datum : <b>24.04.2023</b>
	Projekt : <b>WP Dornum</b>		Konus Nr. : <b>S15CFIIP.S20417</b>
	Ort : <b>WEA 3</b>		Projekt Nr. : <b>234364</b>
	Position: <b>32395677, 5944128 UTM3N</b>		CPT Nr. : <b>WEA 39m n. Osten</b> <b>2/4</b>

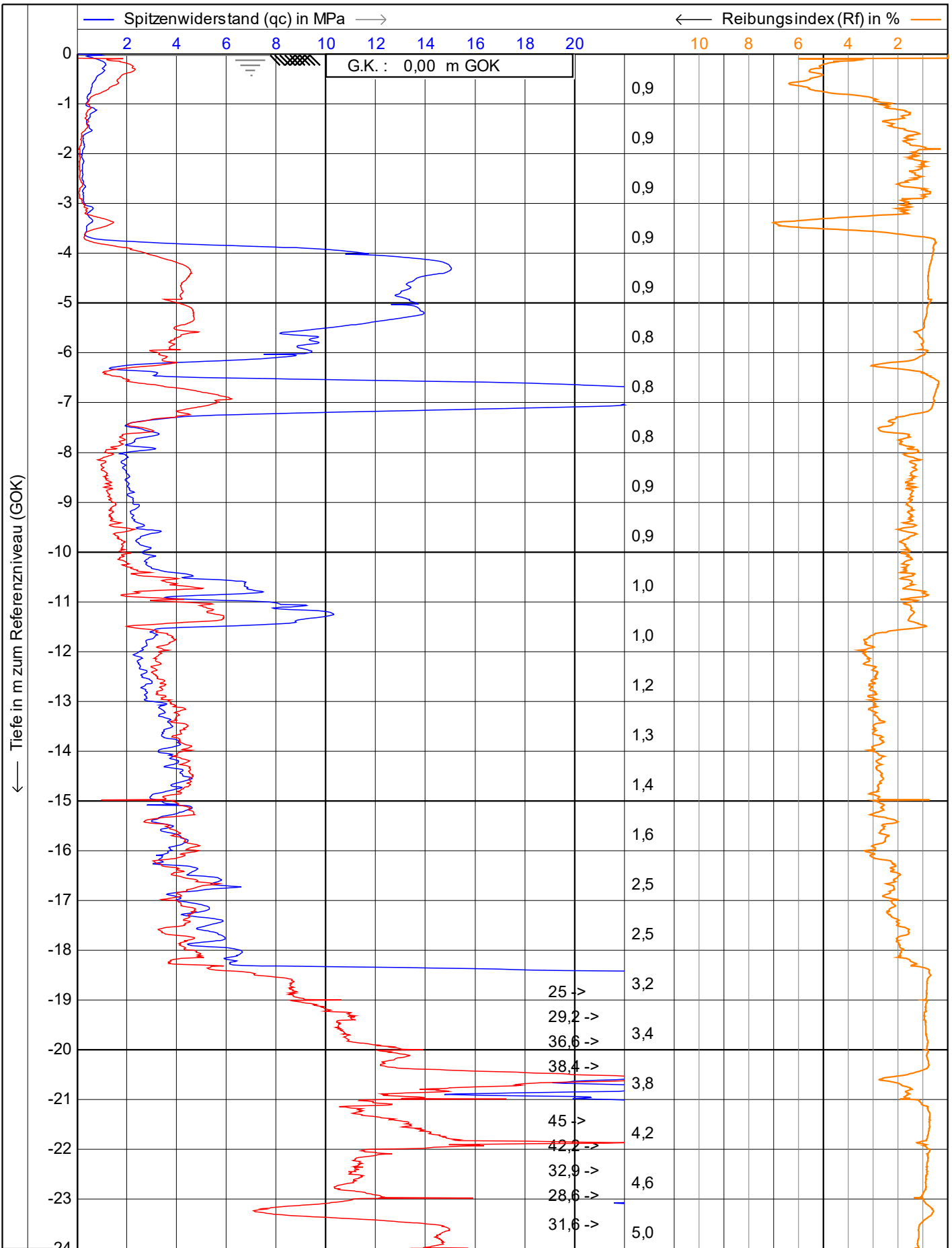
1.48






<p><b>Vulhop+Becker</b> GmbH &amp; Co. KG 26180 Rastede Tannerwegstraße 22 Telefon: +49 (441) 99 90 99-0 Telefax: +49 (441) 99 90 99-20 www.vulhop-becker.de</p>	Test according NEN 5140 class 1		Datum : <b>24.04.2023</b>
	Projekt : <b>WP Dornum</b>		Konus Nr. : <b>S15CFIIP.S20417</b>
	Ort : <b>WEA 3</b>		Projekt Nr. : <b>234364</b>
	Position: <b>32395676, 5944125 UTM3N</b>		CPT Nr. : <b>WEA 3 9 mn. Siden</b>
			<b>2/4</b>

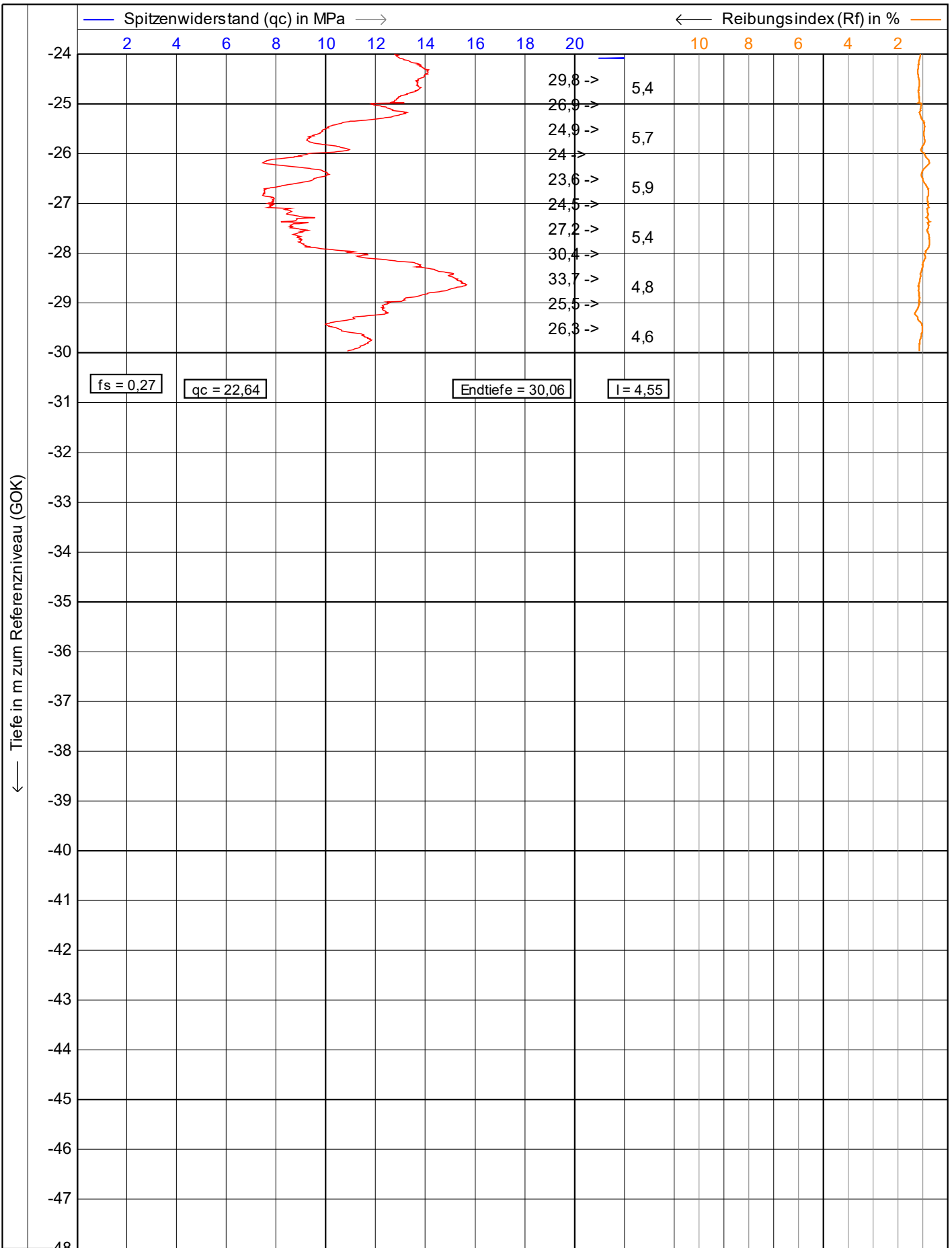
1.48



r u2  
L 225 cm<sup>2</sup>  
15 cm<sup>2</sup>

 <b>Vulhop+Becker</b> GmbH & Co. KG <small>26180 Rastede                  Tannenruggstraße 22                  Telefon: +49 (441) 99 90 99-0                  Telefax: +49 (441) 99 90 99-20                  www.vulhop-becker.de</small>	Test according NEN 5140 class 1	Datum : <b>24.04.2023</b>
	Projekt : <b>WP Dornum</b>	Konus Nr. : <b>S15CFIIP.S20417</b>
	Ort : <b>WEA 3</b>	Projekt Nr. : <b>234364</b>
	Position: <b>32395673, 5944127 UTM3N</b>	CPT Nr. : <b>WEA 3 9 mnWesten</b>





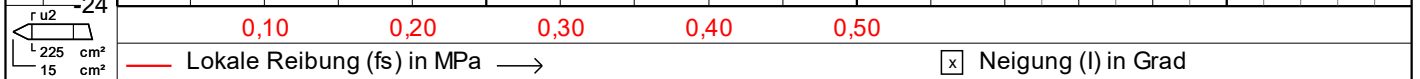
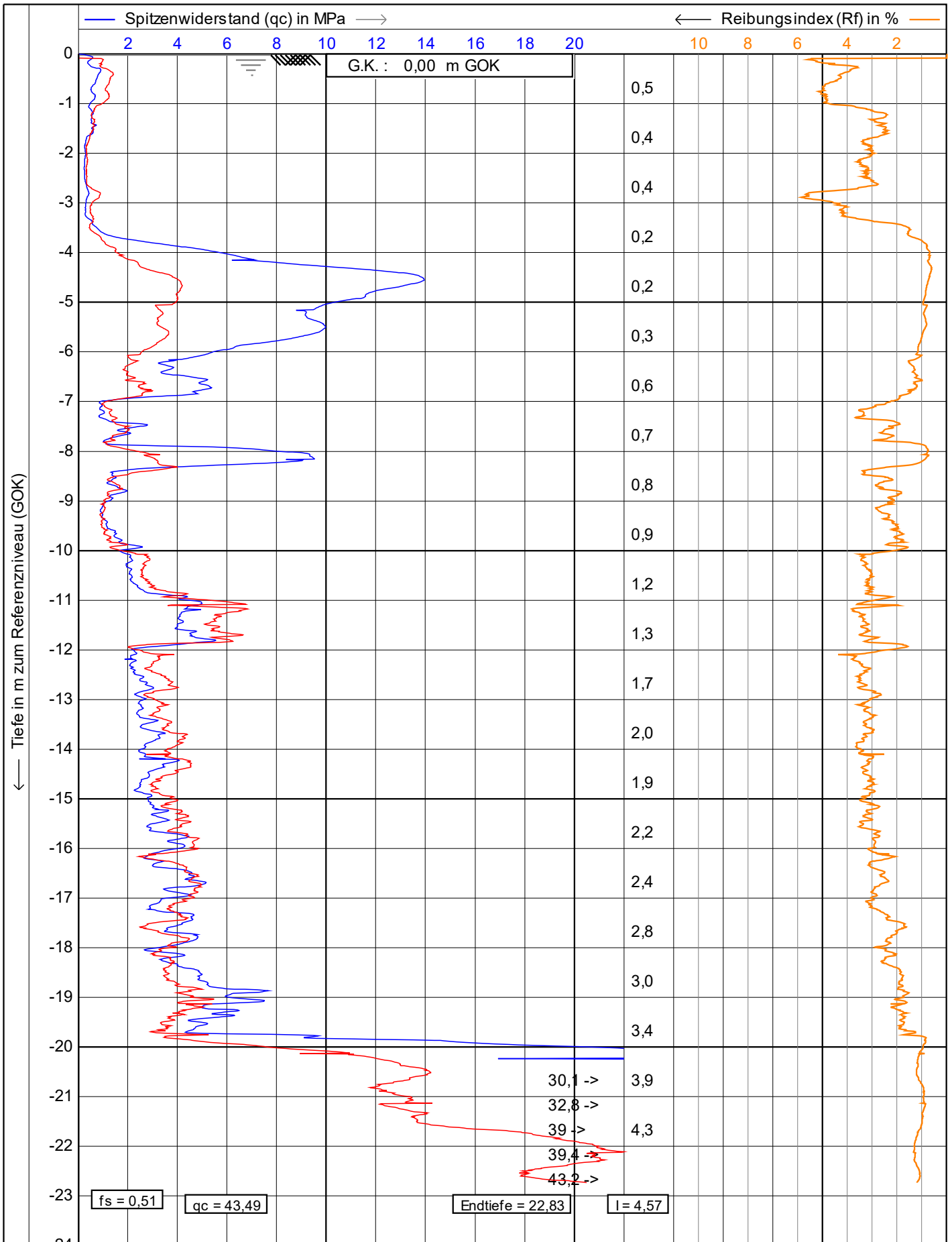
fs = 0,27      qc = 22,64      Endtiefe = 30,06      I = 4,55

Tiefe in m zum Referenzniveau (GOK)

0,10      0,20      0,30      0,40      0,50       Neigung (I) in Grad

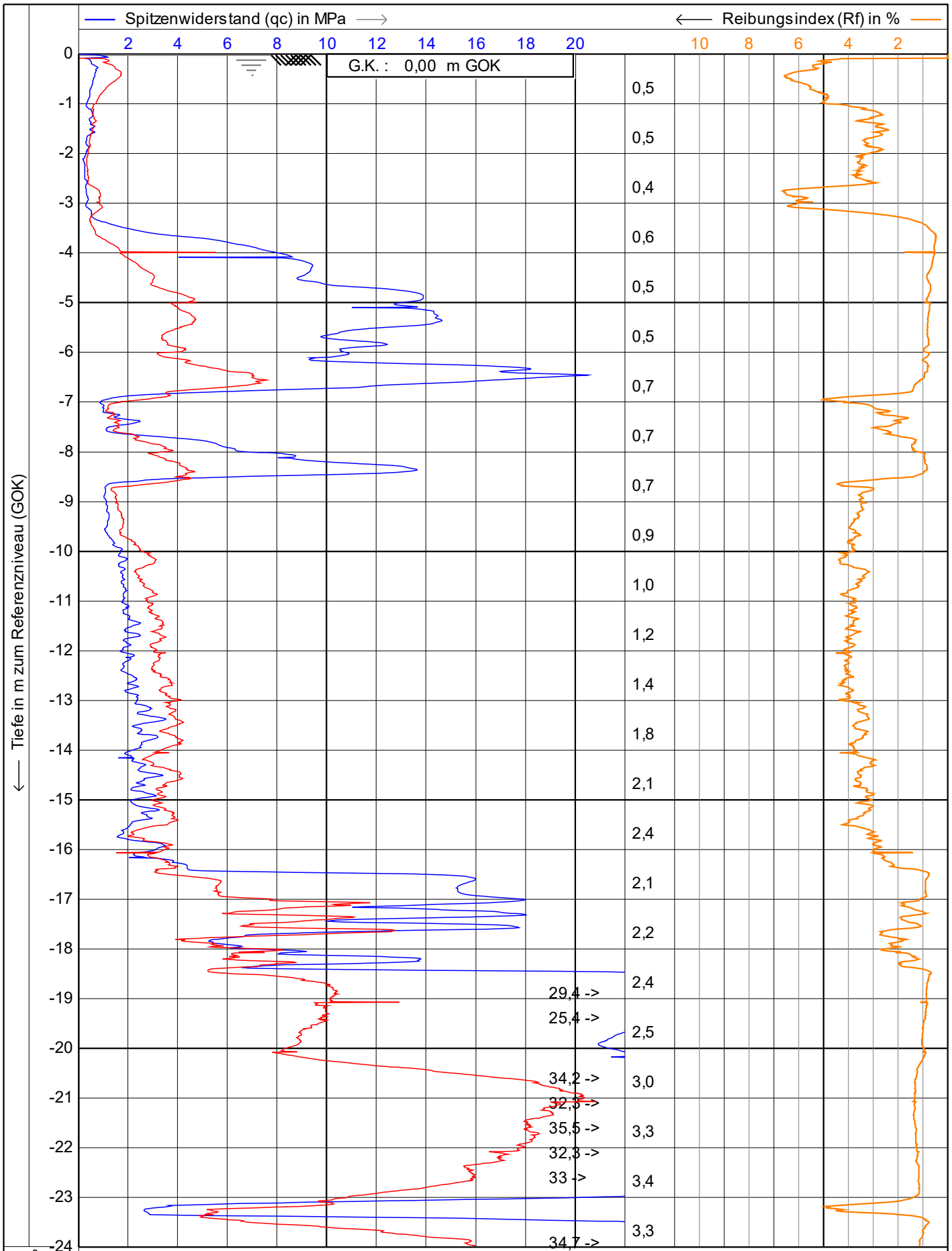
<p><b>Vulhop+Becker</b> GmbH &amp; Co. KG                  26180 Rastede                  Tannenruggstraße 22                  Telefon: +49 (441) 99 90 99-0                  Telefax: +49 (441) 99 90 99-20                  www.vulhop-becker.de</p>	Test according NEN 5140 class 1		Datum : <b>24.04.2023</b>	
	Projekt : <b>WP Dornum</b>		Konus Nr. : <b>S15CFIIP.S20417</b>	
	Ort : <b>WEA 3</b>		Projekt Nr. : <b>234364</b>	
	Position: <b>32395673, 5944127 UTM3N</b>		CPT Nr. : <b>WEA 3 9 mnWesten</b>	<b>2/4</b>

1.48



<p><b>Vulhop+Becker</b> GmbH &amp; Co. KG                  26180 Rastede                  Tannenruggstraße 22                  Telefon: +49 (441) 99 90 99-0                  Telefax: +49 (441) 99 90 99-20                  www.vulhop-becker.de</p>	Test according NEN 5140 class 1		Datum : <b>24.04.2023</b>	
	Projekt : <b>WP Dornum</b>		Konus Nr. : <b>S15CFIIP.S20417</b>	
	Ort : <b>WEA 3</b>		Projekt Nr. : <b>234364</b>	
	Position: <b>32395645, 5944122 UTM3N</b>		CPT Nr. : <b>WEA 3 KSF 1</b>	
			<b>1/2</b>	

1.48

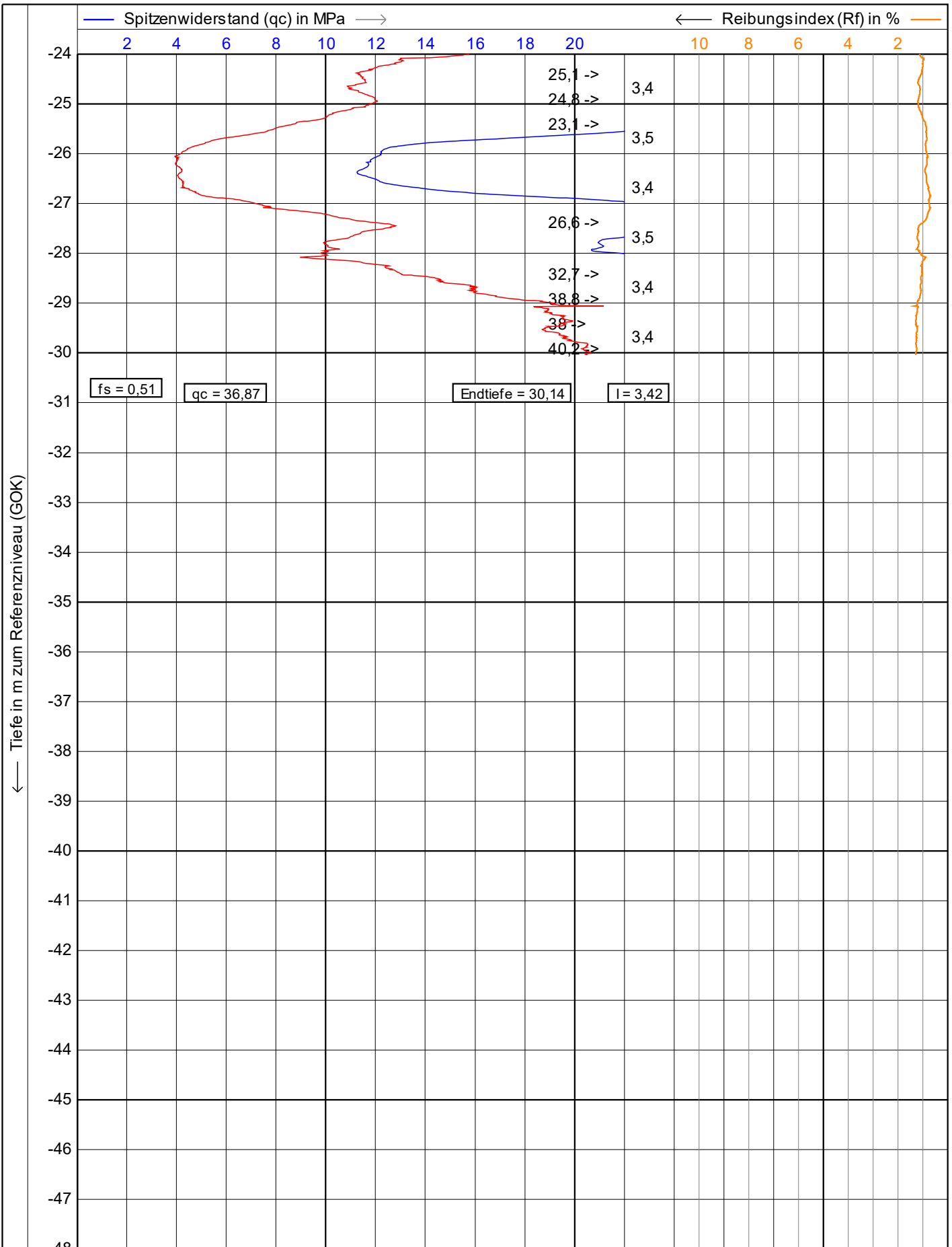


r u2  
L 225 cm²  
15 cm²

 Neigung (I) in Grad


 <b>Vulhop+Becker</b> GmbH & Co. KG <small>26180 Rastede                  Tannenruggstraße 22                  Telefon: +49 (441) 99 90 99-0                  Telefax: +49 (441) 99 90 99-20                  www.vulhop-becker.de</small>	Test according NEN 5140 class 1	Datum : <b>24.04.2023</b>	
	Projekt : <b>WP Dornum</b>	Konus Nr. : <b>S15CFIIP.S20417</b>	
	Ort : <b>WEA 3</b>	Projekt Nr. : <b>234364</b>	
	Position: <b>32395667, 5944068 UTM3N</b>	CPT Nr. : <b>WEA 3 KSF 2</b>	<b>1/4</b>

1.48

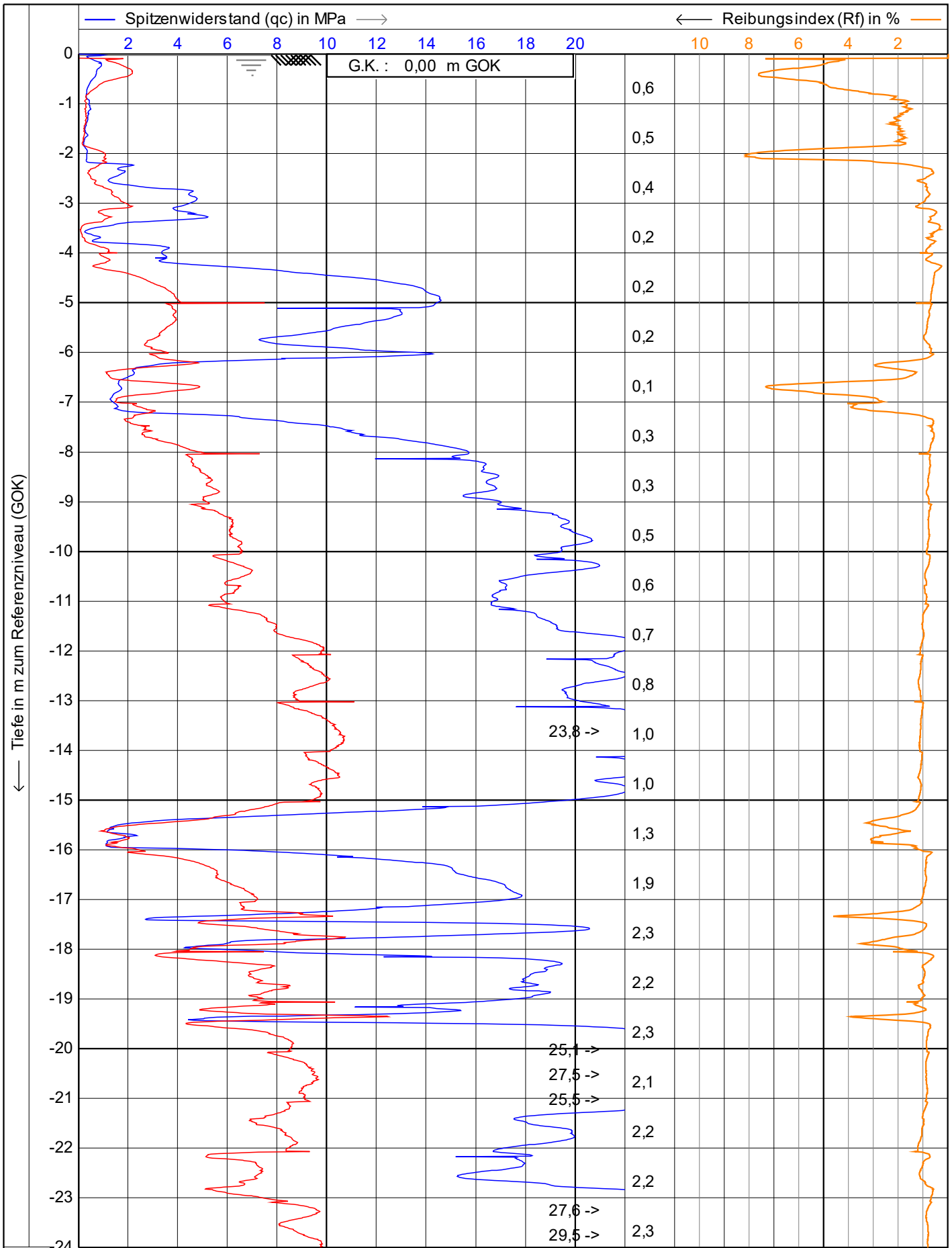


0,10 0,20 0,30 0,40 0,50

— Lokale Reibung (fs) in MPa —> x Neigung (I) in Grad

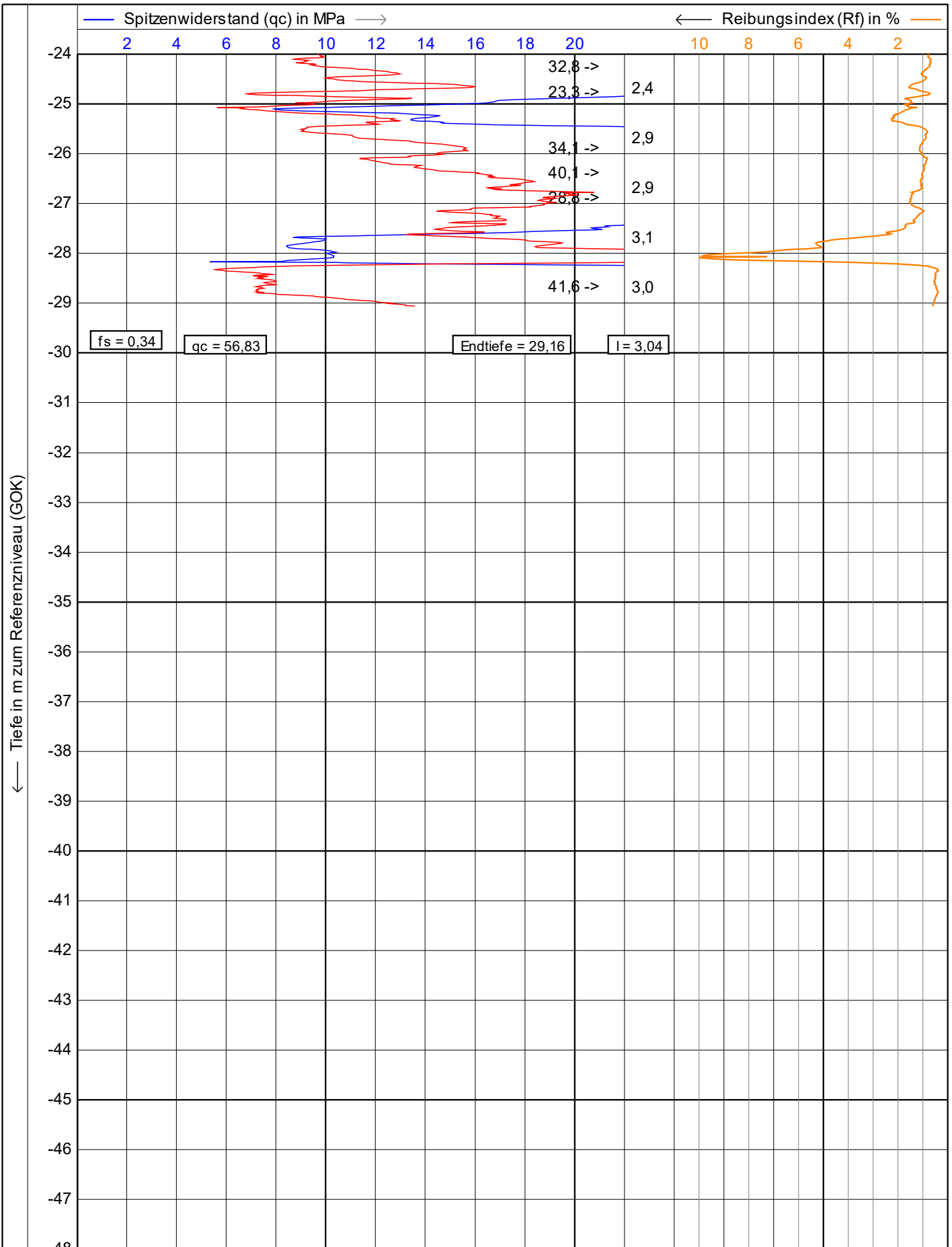
 <b>Vulhop+Becker</b> GmbH & Co. KG <small>26180 Rastede                  Tannenruggstraße 22                  Telefon: +49 (441) 99 90 99-0                  Telefax: +49 (441) 99 90 99-20                  www.vulhop-becker.de</small>	Test according NEN 5140 class 1	Datum : <b>24.04.2023</b>	
	Projekt : <b>WP Dornum</b>	Konus Nr. : <b>S15CFIIP.S20417</b>	
	Ort : <b>WEA 3</b>	Projekt Nr. : <b>234364</b>	
	Position: <b>32395667, 5944068 UTM3N</b>	CPT Nr. : <b>WEA 3 KSF 2</b>	<b>2/4</b>

1.48



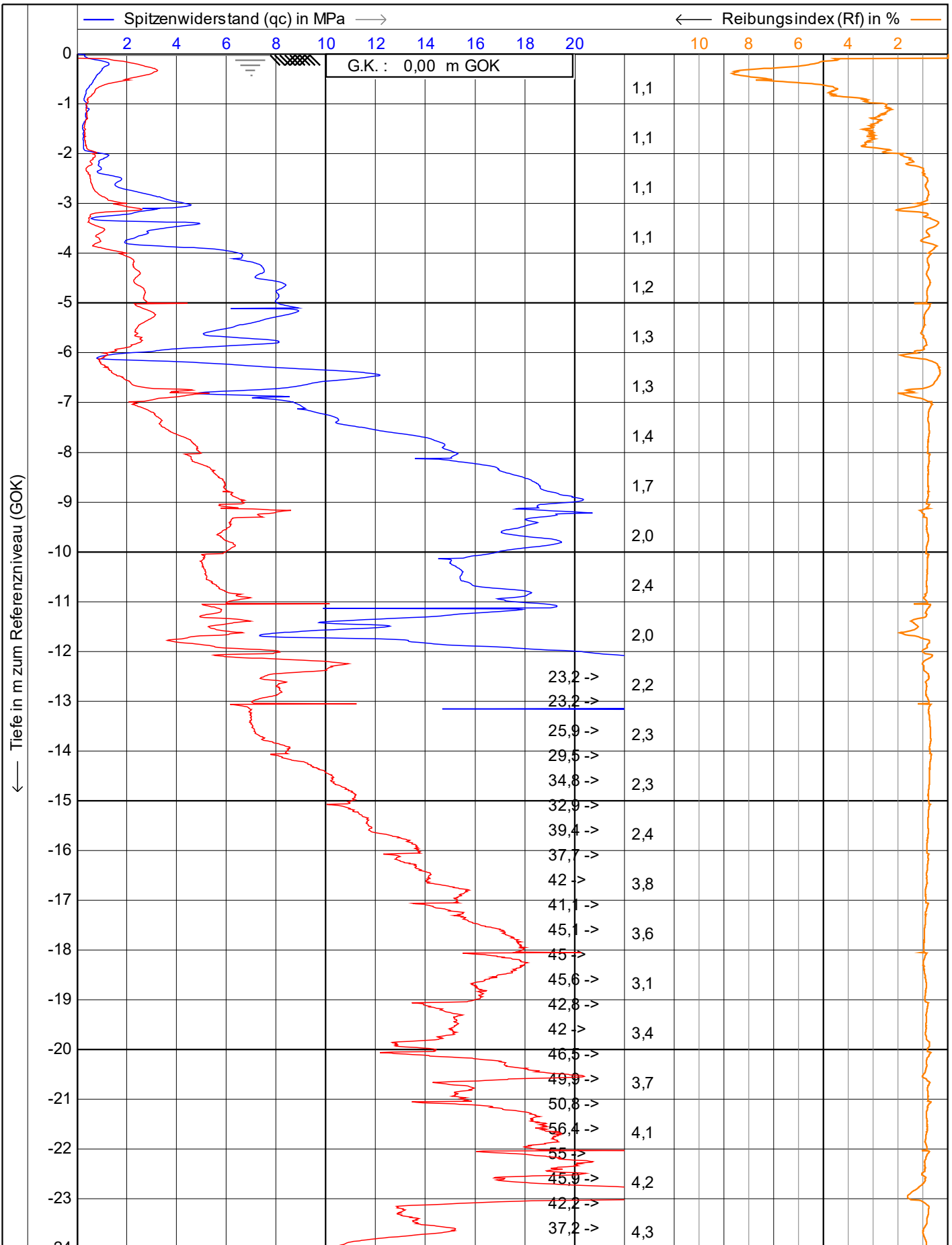
<p><b>Vulhop+Becker</b> GmbH &amp; Co. KG          26180 Rastede          Tannenruggstraße 22          Telefon: +49 (441) 99 90 99-0          Telefax: +49 (441) 99 90 99-20          www.vulhop-becker.de</p> <p>Brunnenbau,          Drucksondierungen,          Baugrunderkundung</p>	Test according NEN 5140 class 1		Datum : <b>27.04.2023</b>	
	Projekt : <b>WP Dornum</b>		Konus Nr. : <b>S15CFIIP.S20417</b>	
	Ort : <b>WEA 4</b>		Projekt Nr. : <b>234364</b>	
	Position: <b>32395787, 5943705 UTM3N</b>		CPT Nr. : <b>WEA 4 9mn.Norden</b>	<b>1/4</b>

1.48



<p><b>Vulhop+Becker</b> GmbH &amp; Co. KG  <small>26180 Rastede                  Tannenruggstraße 22                  Telefon: +49 (441) 99 90 99-0                  Telefax: +49 (441) 99 90 99-20                  www.vulhop-becker.de</small></p>	Test according NEN 5140 class 1	Datum : <b>27.04.2023</b>	
	Projekt : <b>WP Dornum</b>	Konus Nr. : <b>S15CFIIP.S20417</b>	
	Ort : <b>WEA 4</b>	Projekt Nr. : <b>234364</b>	
	Position: <b>32395787, 5943705 UTM3N</b>	CPT Nr. : <small>WEA 4 9mn.Norden</small>	<b>2/4</b>

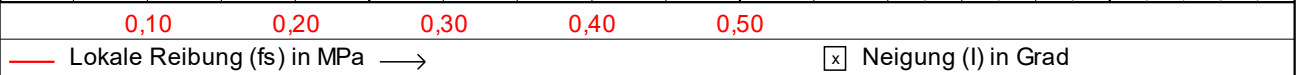
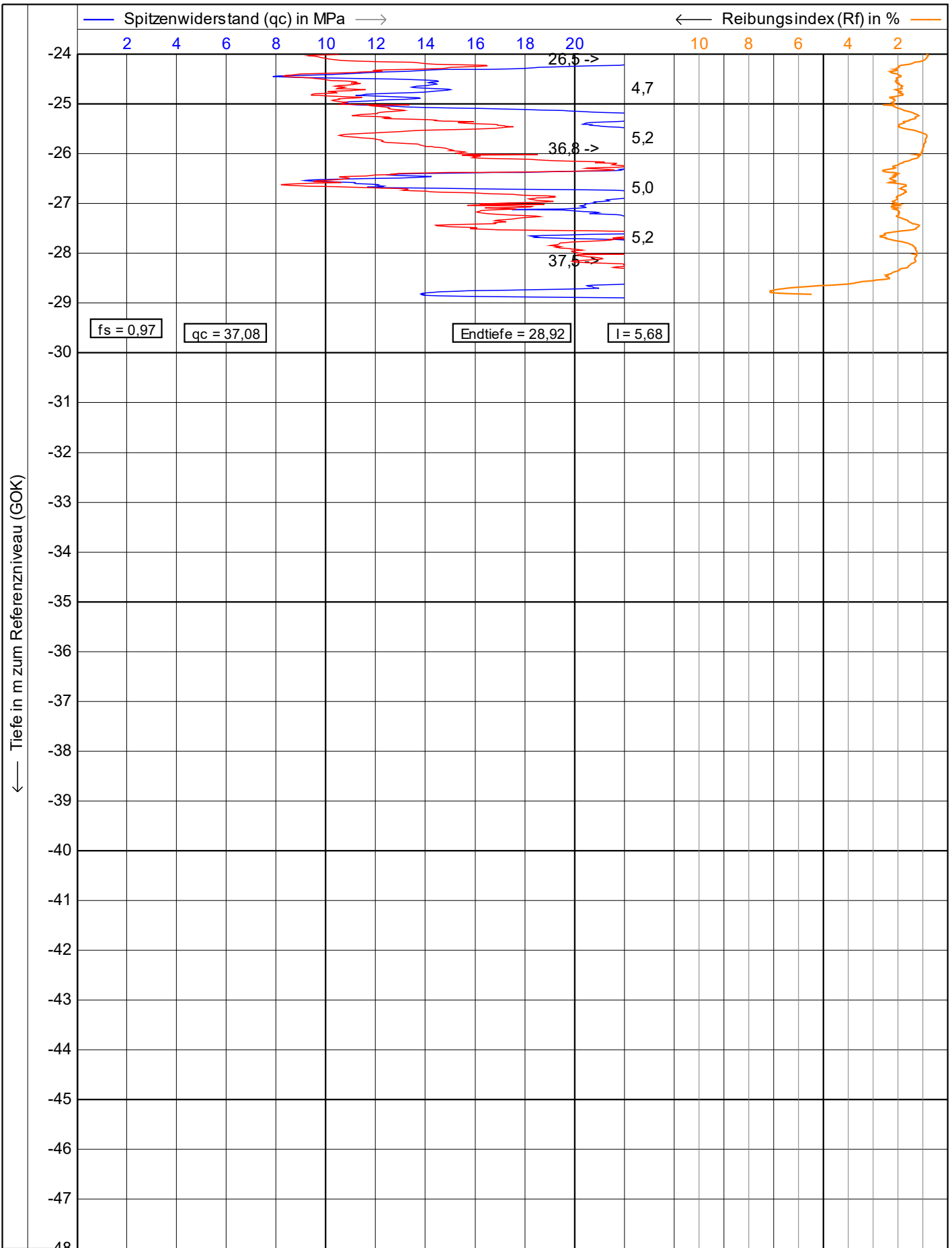
1.48



r u2  
L 225 cm²  
15 cm²
— Lokale Reibung (fs) in MPa —>
 Neigung (I) in Grad

 <b>Vulhop+Becker</b> GmbH & Co. KG <small>26180 Rastede                  Tannenruggstraße 22                  Telefon: +49 (441) 99 90 99-0                  Telefax: +49 (441) 99 90 99-20                  www.vulhop-becker.de</small>	Test according NEN 5140 class 1	Datum : <b>27.04.2023</b>
	Projekt : <b>WP Dornum</b>	Konus Nr. : <b>S15CFIIP.S20417</b>
	Ort : <b>WEA 4</b>	Projekt Nr. : <b>234364</b>
	Position: <b>32395790, 5943700 UTM3N</b>	CPT Nr. : <b>WEA 49m n. Osten</b> <span style="float: right;"><b>1/4</b></span>

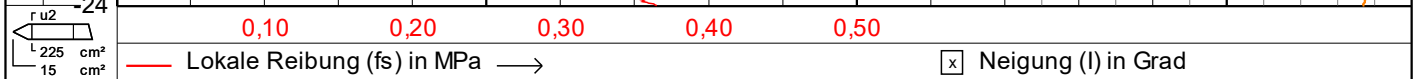
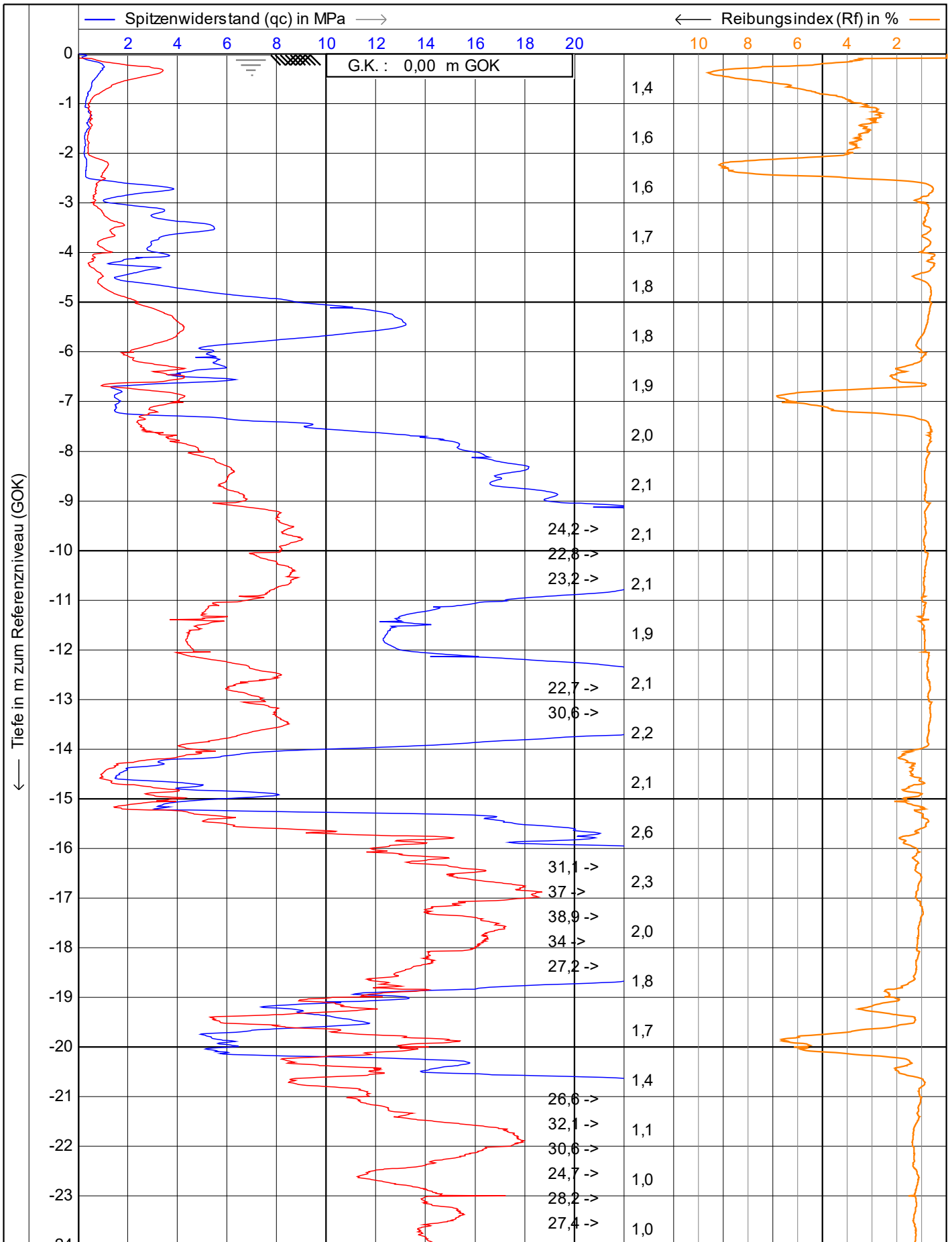
1.48



<p><b>Vulhop+Becker</b> GmbH &amp; Co. KG                  26180 Rastede                  Tannenruggstraße 22                  Telefon: +49 (441) 99 90 99-0                  Telefax: +49 (441) 99 90 99-20                  www.vulhop-becker.de</p>	Test according NEN 5140 class 1		Datum : <b>27.04.2023</b>
	Projekt : <b>WP Dornum</b>		Konus Nr. : <b>S15CFIIP.S20417</b>
	Ort : <b>WEA 4</b>		Projekt Nr. : <b>234364</b>
	Position: <b>32395790, 5943700 UTM3N</b>		CPT Nr. : <b>WEA 49m n. Osten</b> <b>2/4</b>

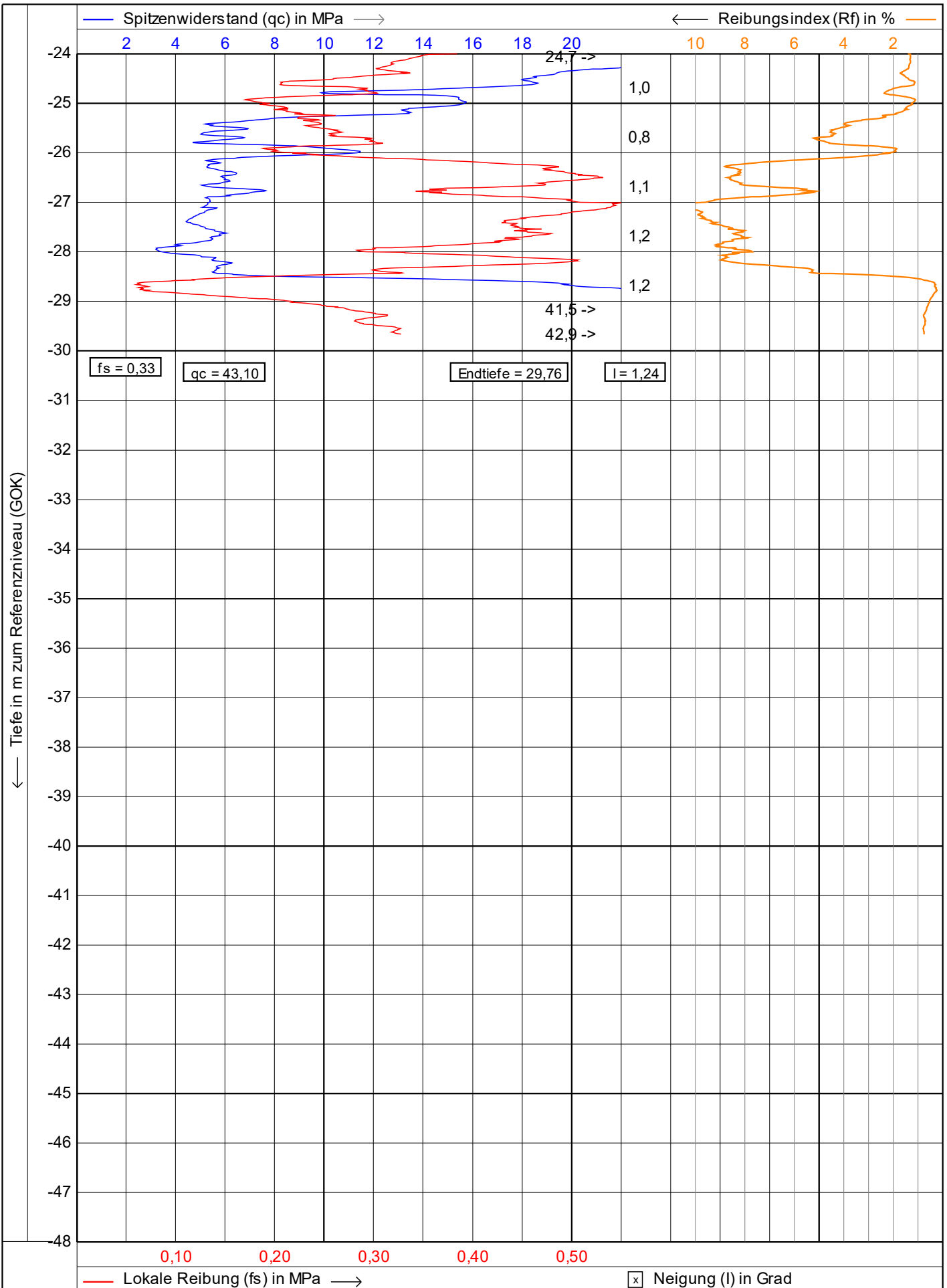
1.48





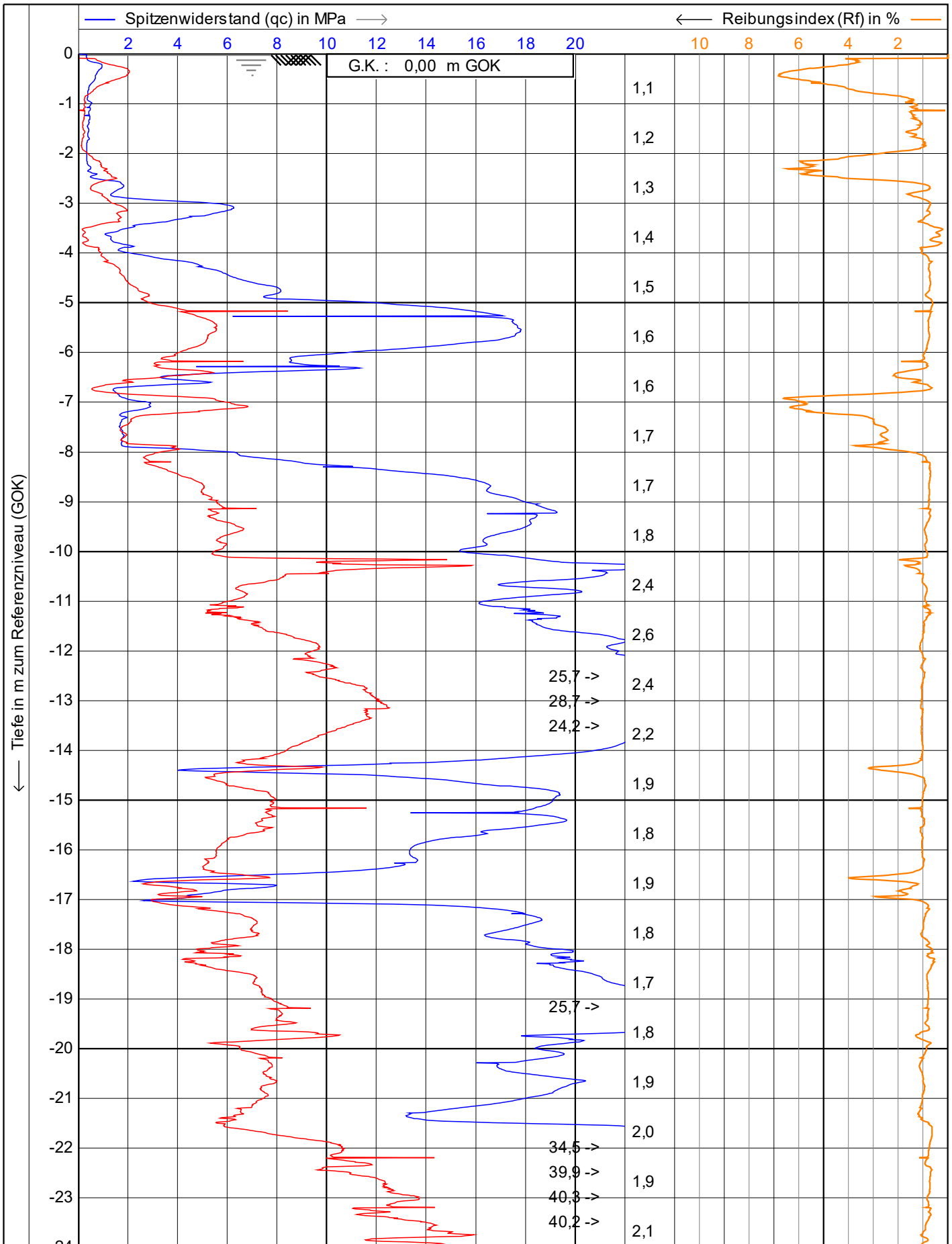
<p><b>Vulhop+Becker</b> GmbH &amp; Co. KG          26180 Rastede          Tannenruggstraße 22          Telefon: +49 (441) 99 90 99-0          Telefax: +49 (441) 99 90 99-20          www.vulhop-becker.de</p>	Test according NEN 5140 class 1		Datum : <b>27.04.2023</b>	
	Projekt : <b>WP Dornum</b>		Konus Nr. : <b>S15CFIIP.S20417</b>	
	Ort : <b>WEA 4</b>		Projekt Nr. : <b>234364</b>	
	Position: <b>32395786, 5943696 UTM3N</b>		CPT Nr. : <b>WEA 49m n. Süden</b> <b>1/4</b>	

1.48



<p><b>Vulhop+Becker</b> GmbH &amp; Co. KG          26180 Rastede          Tannenrugstraße 22          Telefon: +49 (441) 99 90 99-0          Telefax: +49 (441) 99 90 99-20          www.vulhop-becker.de</p>	Test according NEN 5140 class 1		Datum : <b>27.04.2023</b>
	Projekt : <b>WP Dornum</b>		Konus Nr. : <b>S15CFIIP.S20417</b>
	Ort : <b>WEA 4</b>		Projekt Nr. : <b>234364</b>
	Position: <b>32395786, 5943696 UTM3N</b>		CPT Nr. : <b>WEA 49m n. Süden</b> <b>2/4</b>

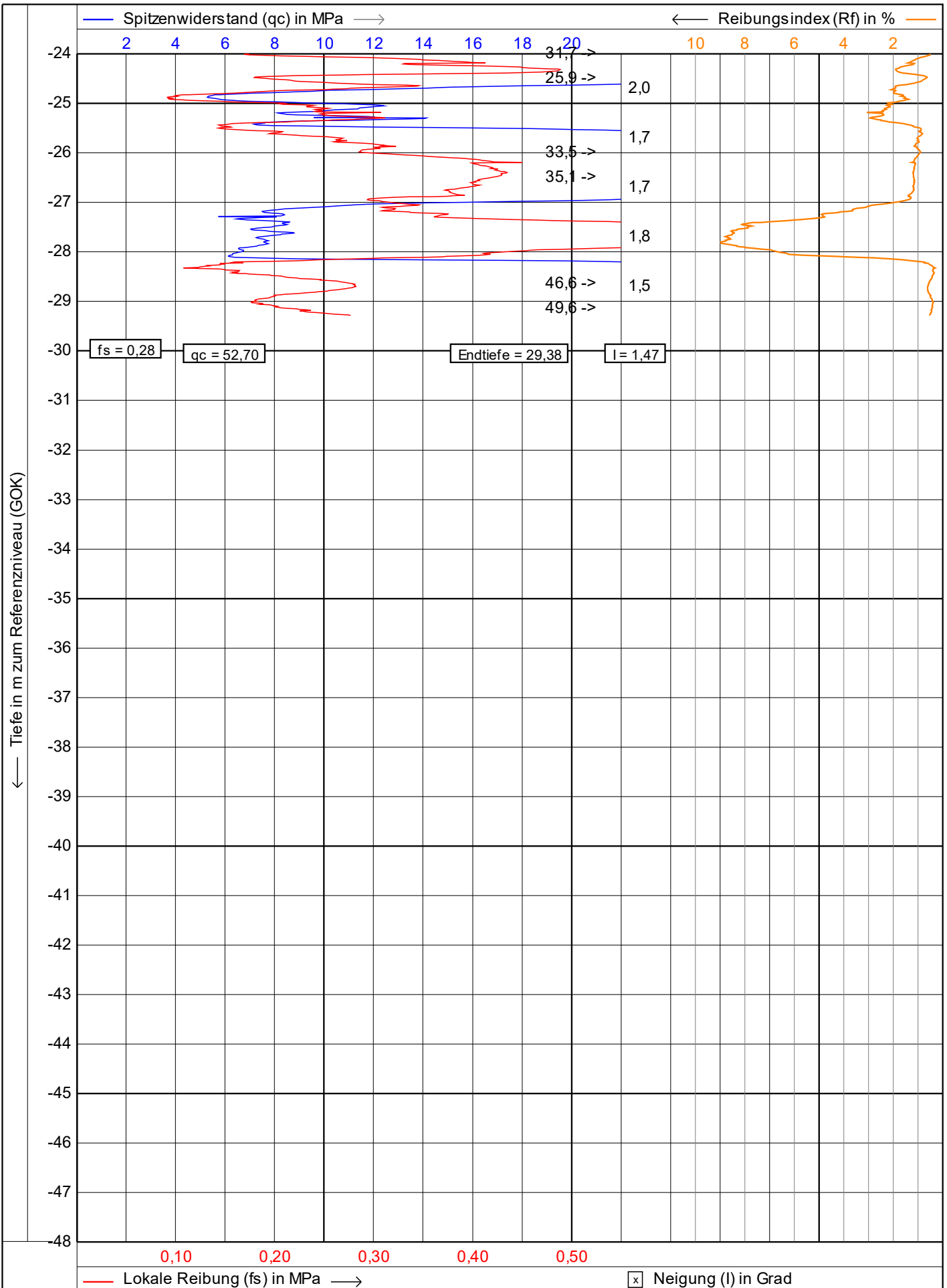
1.48



r u2  
L 225 cm²  
15 cm²

 Neigung (I) in Grad

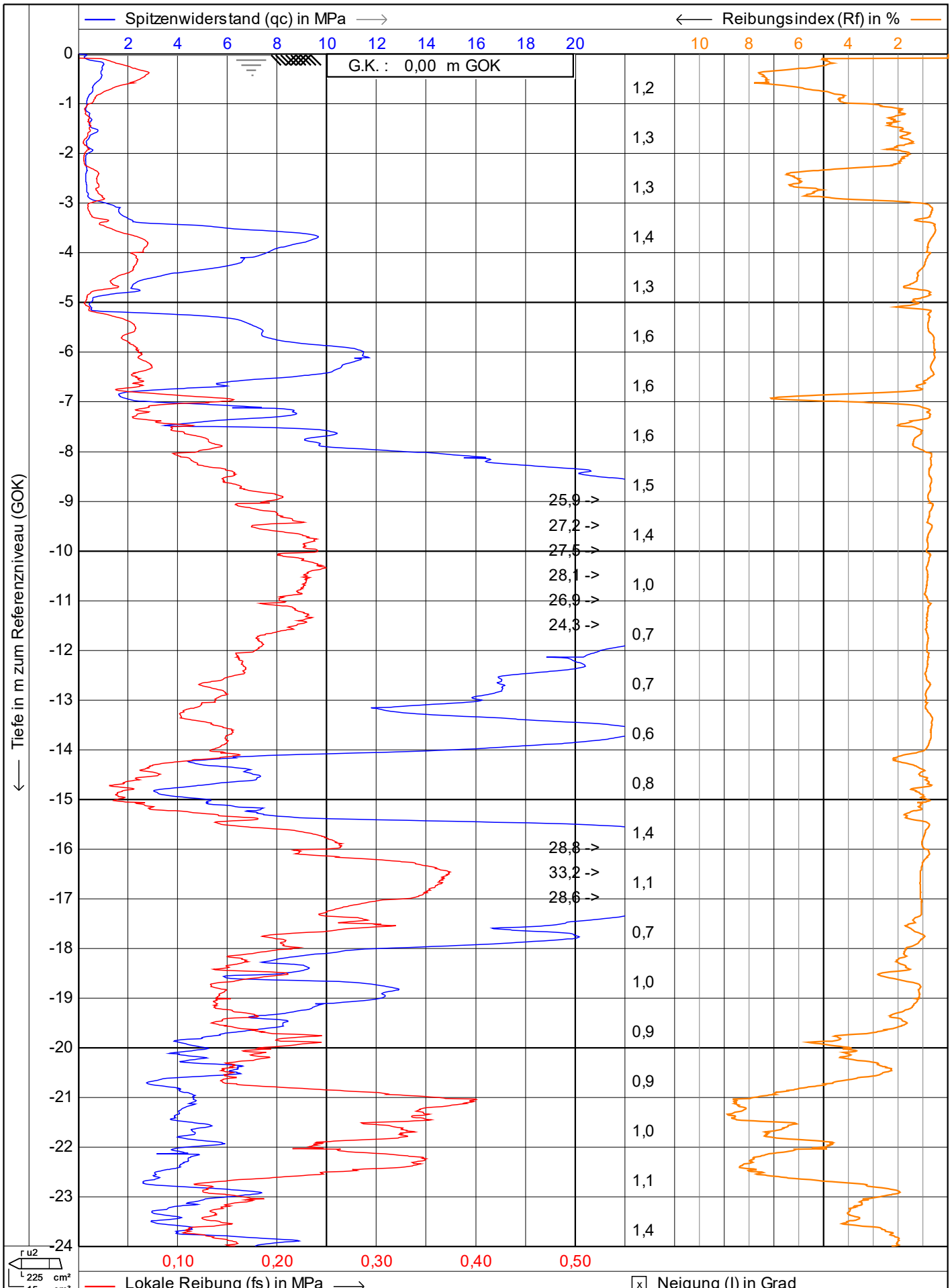
 <b>Vulhop+Becker</b> GmbH & Co. KG <small>26180 Rastede                  Tannenruggstraße 22                  Telefon: +49 (441) 99 90 99-0                  Telefax: +49 (441) 99 90 99-20                  www.vulhop-becker.de</small>	Test according NEN 5140 class 1	Datum : <b>27.04.2023</b>
	Projekt : <b>WP Dornum</b>	Konus Nr. : <b>S15CFIIP.S20417</b>
	Ort : <b>WEA 4</b>	Projekt Nr. : <b>234364</b>
	Position: <b>32395783, 5943700 UTM3N</b>	CPT Nr. : <b>WEA 4 9mn.Westen</b>



0,10 0,20 0,30 0,40 0,50

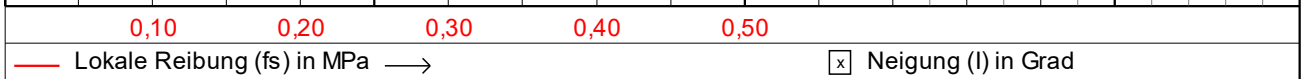
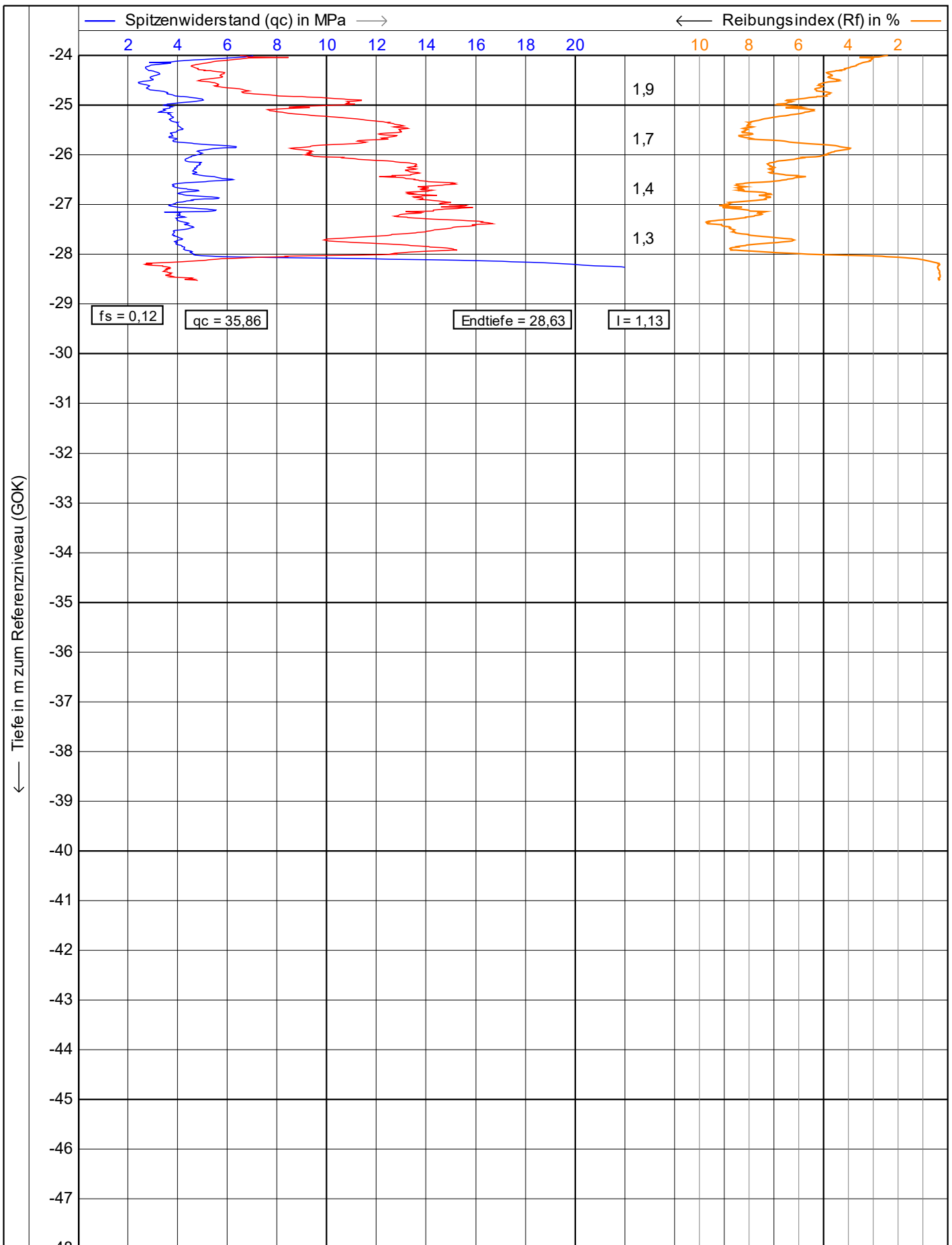
— Lokale Reibung (fs) in MPa —>  Neigung (I) in Grad

<p><b>Vulhop+Becker</b> GmbH &amp; Co. KG                  26180 Rastede                  Tannenruggstraße 22                  Telefon: +49 (441) 99 90 99-0                  Telefax: +49 (441) 99 90 99-20                  www.vulhop-becker.de</p>	Test according NEN 5140 class 1		Datum : <b>27.04.2023</b>
	Projekt : <b>WP Dornum</b>		Konus Nr. : <b>S15CFIIP.S20417</b>
	Ort : <b>WEA 4</b>		Projekt Nr. : <b>234364</b>
	Position: <b>32395783, 5943700 UTM3N</b>		CPT Nr. : <b>WEA 4 9mn.Westen</b>
			<b>2/4</b>



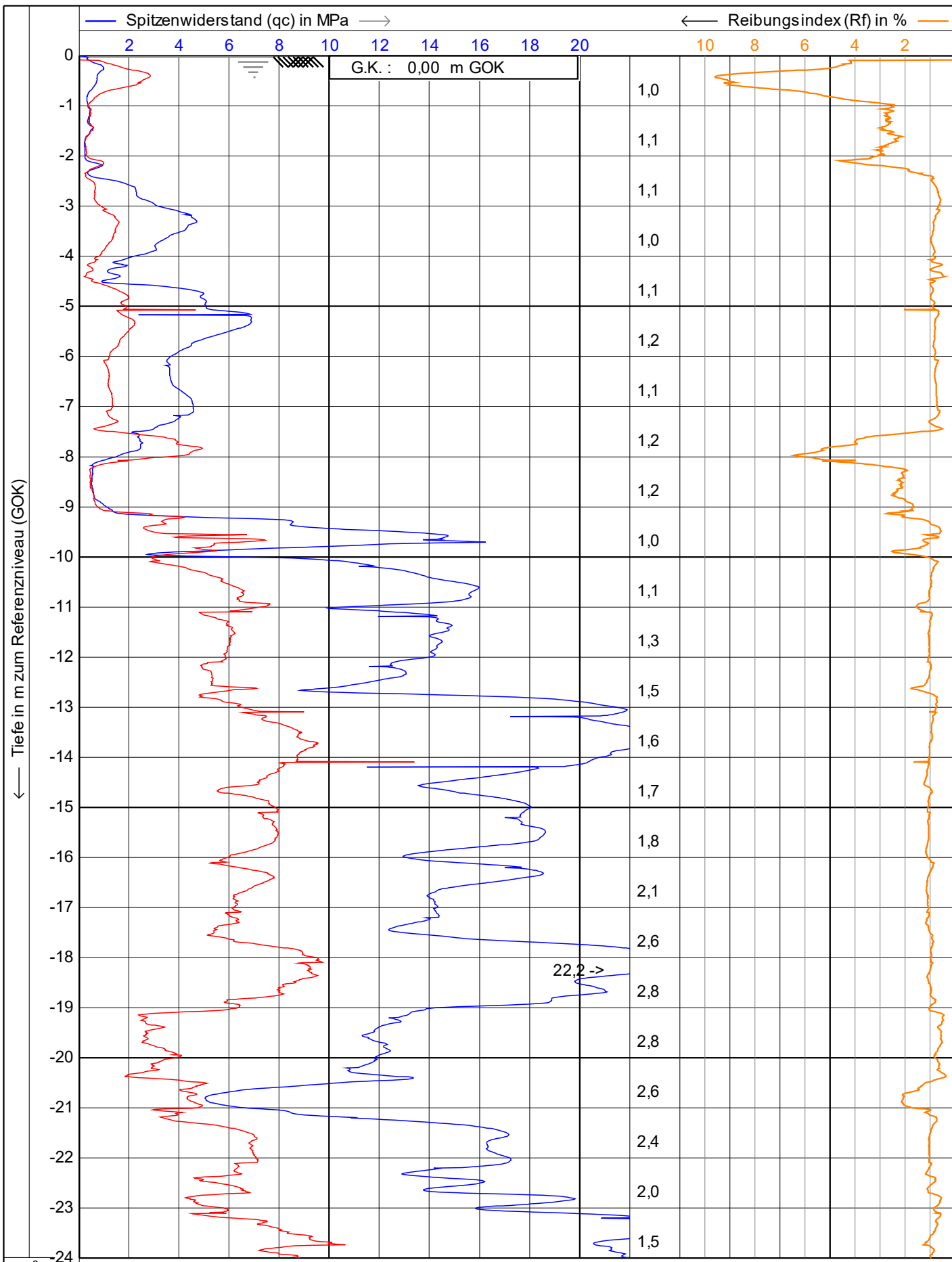
<p><b>Vulhop+Becker</b> GmbH &amp; Co. KG                  26180 Rastede                  Tannenruggstraße 22                  Telefon: +49 (441) 99 90 99-0                  Telefax: +49 (441) 99 90 99-20                  www.vulhop-becker.de</p>	Test according NEN 5140 class 1		Datum : 27.04.2023
	Projekt : WP Dornum		Konus Nr. : S15CFIP.S20417
	Ort : WEA 4		Projekt Nr. : 234364
	Position: 0, 0 UTM3N		CPT Nr. : WEA4 KSF 1

1.48



<p><b>Vulhop+Becker</b> GmbH &amp; Co. KG                  26180 Rastede                  Tannenruggstraße 22                  Telefon: +49 (441) 99 90 99-0                  Telefax: +49 (441) 99 90 99-20                  www.vulhop-becker.de</p>	Test according NEN 5140 class 1		Datum : <b>27.04.2023</b>	
	Projekt : <b>WP Dornum</b>		Konus Nr. : <b>S15CFIIP.S20417</b>	
	Ort : <b>WEA 4</b>		Projekt Nr. : <b>234364</b>	
	Position: <b>0, 0 UTM3N</b>		CPT Nr. : <b>WEA4 KSF 1</b>	<b>2/4</b>

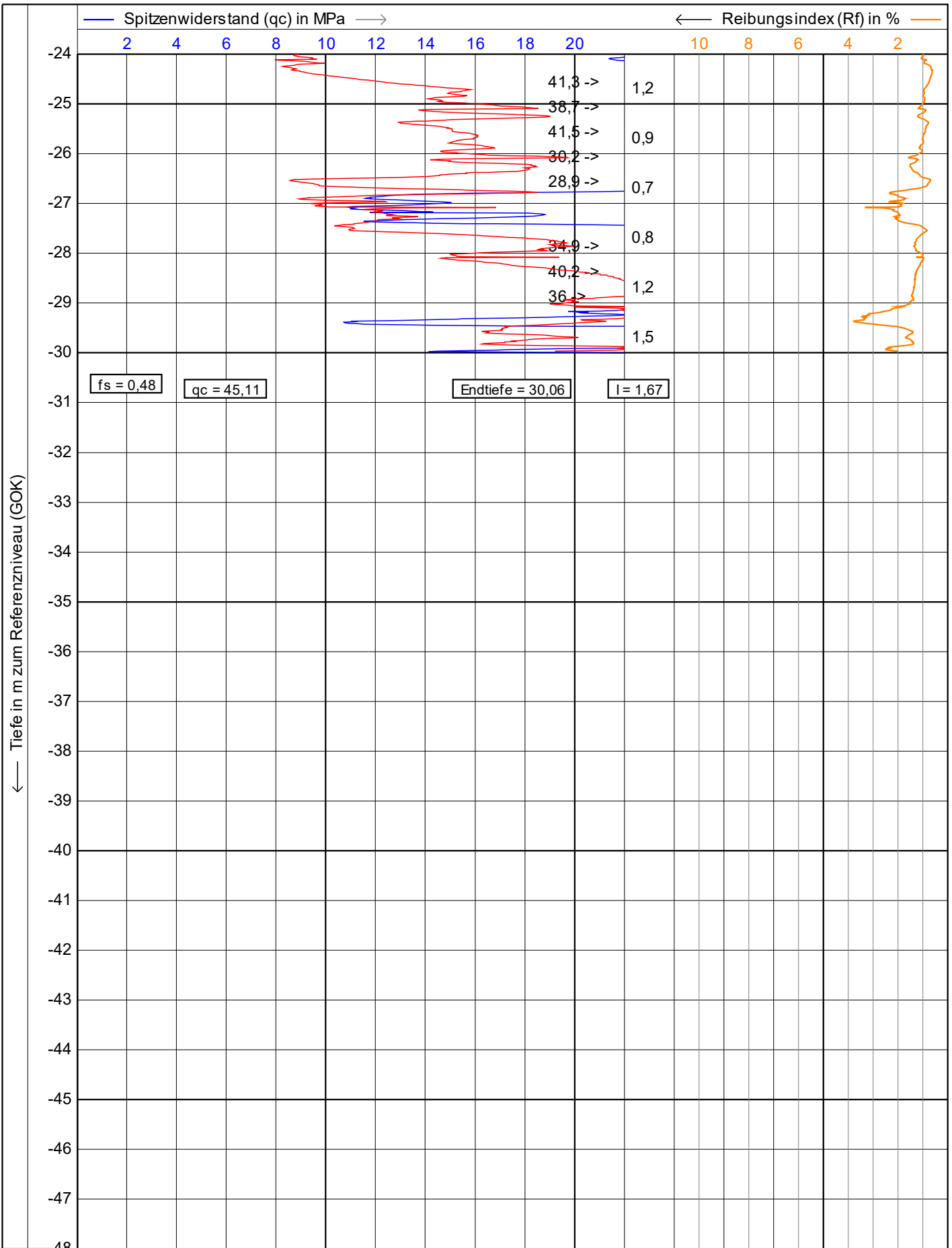
1.48



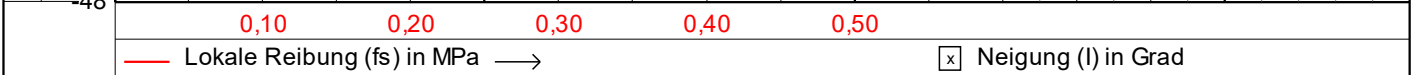
— Lokale Reibung (fs) in MPa ☒ Neigung (I) in Grad

 <b>Vulhop+Becker</b> GmbH & Co. KG 26180 Rastede Tannenruggstraße 22 Telefon: +49 (441) 99 90 99-0 Telefax: +49 (441) 99 90 99-20 www.vulhop-becker.de	Test according NEN 5140 class 1		Datum : <b>27.04.2023</b>
	Projekt : <b>WP Dornum</b>		Konus Nr. : <b>S15CFIIP.S20417</b>
	Ort : <b>WEA 4</b>		Projekt Nr. : <b>234364</b>
	Position: <b>32395721, 5943681 UTM3N</b>		CPT Nr. : <b>WEA 4 KSF 2</b> <span style="float: right;"><b>1/4</b></span>

1.48



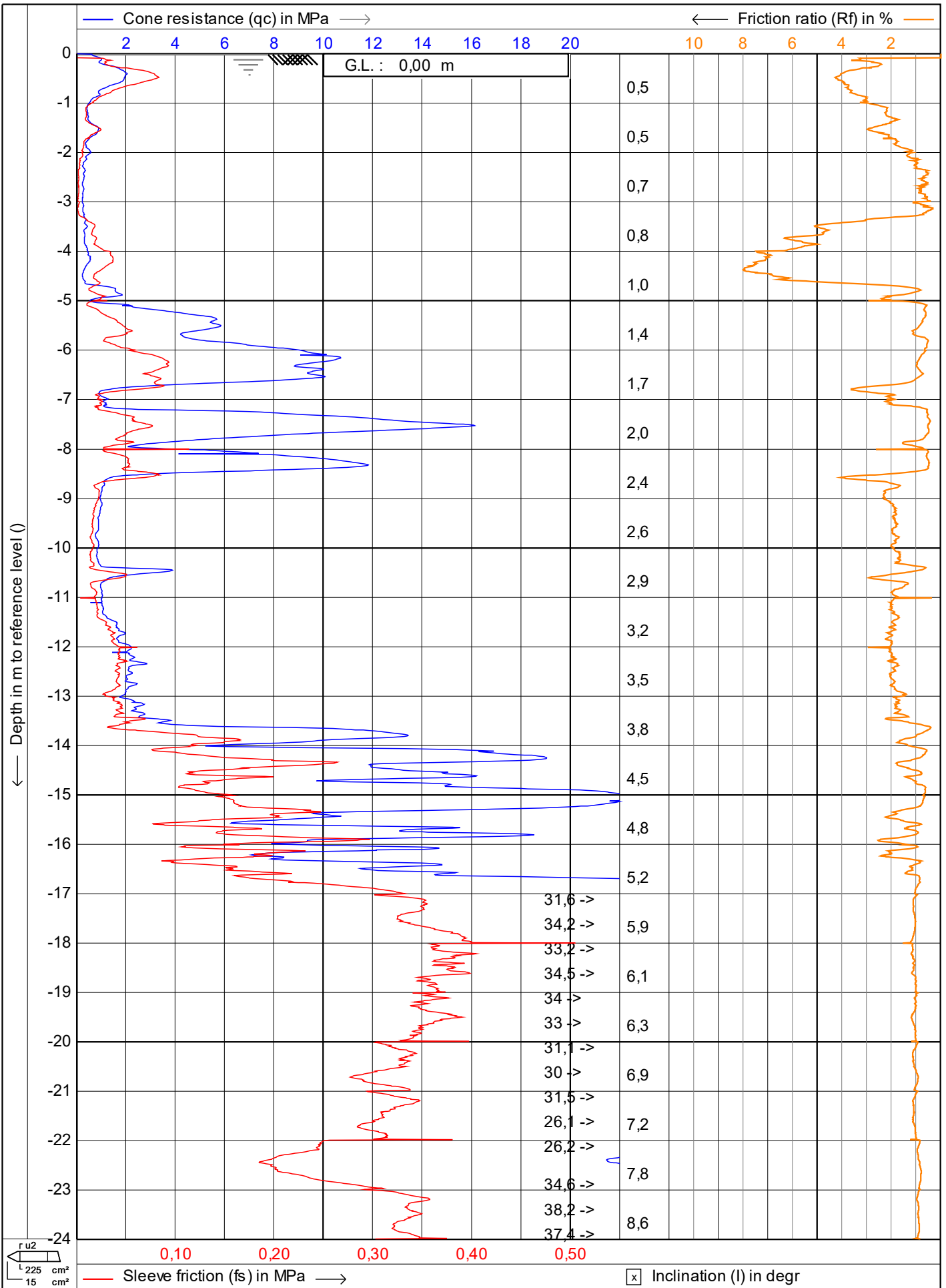
fs = 0,48      qc = 45,11      Endtiefe = 30,06      I = 1,67



<p><b>Vulhop+Becker</b> GmbH &amp; Co. KG                  26180 Rastede                  Tannenruggstraße 22                  Telefon: +49 (441) 99 90 99-0                  Telefax: +49 (441) 99 90 99-20                  www.vulhop-becker.de</p>	Test according NEN 5140 class 1		Datum : 27.04.2023	
	Projekt : WP Dornum		Konus Nr. : S15CFIIP.S20417	
	Ort : WEA 4		Projekt Nr. : 234364	
	Position: 32395721, 5943681 UTM3N		CPT Nr. : WEA 4 KSF 2	2/4

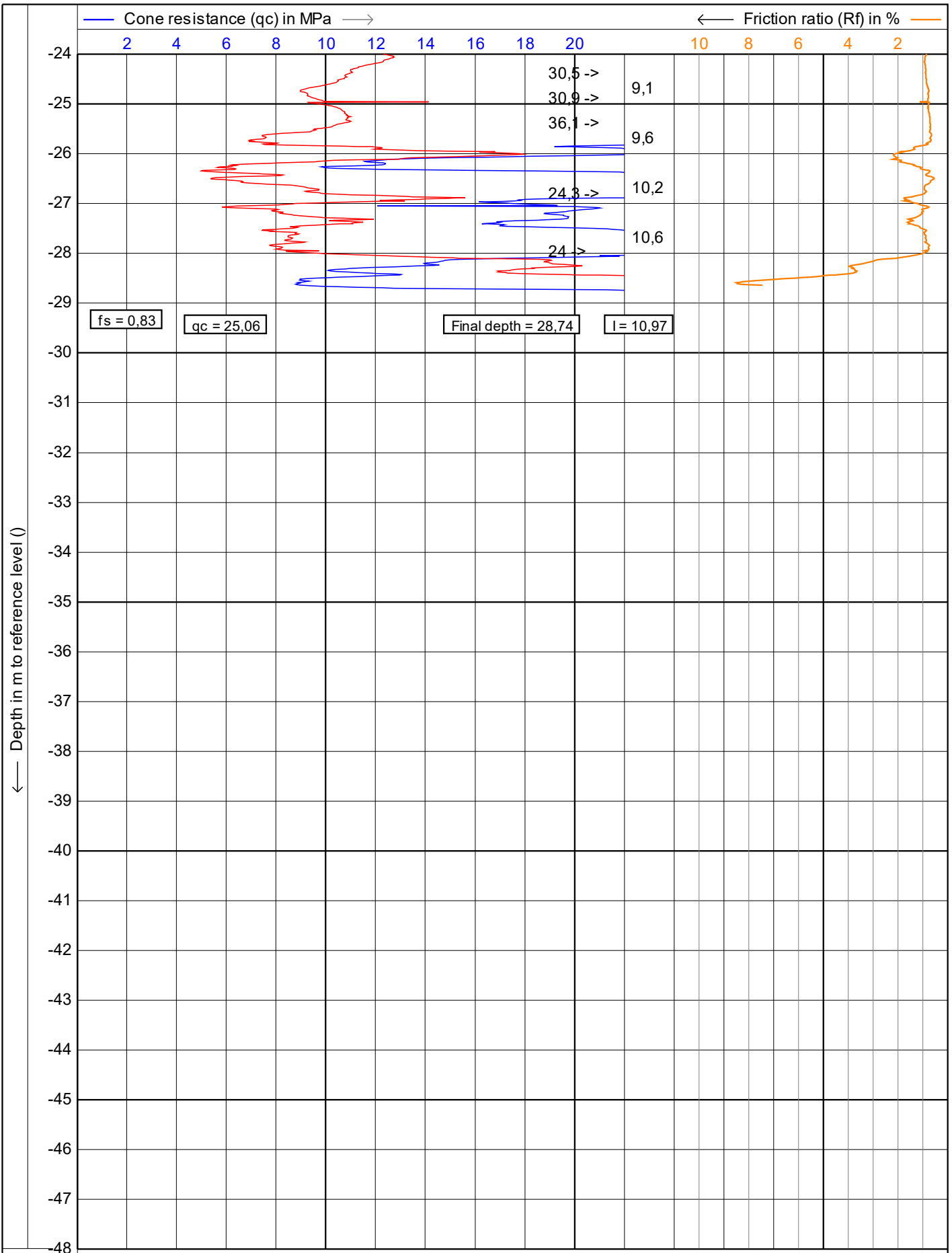
1.48





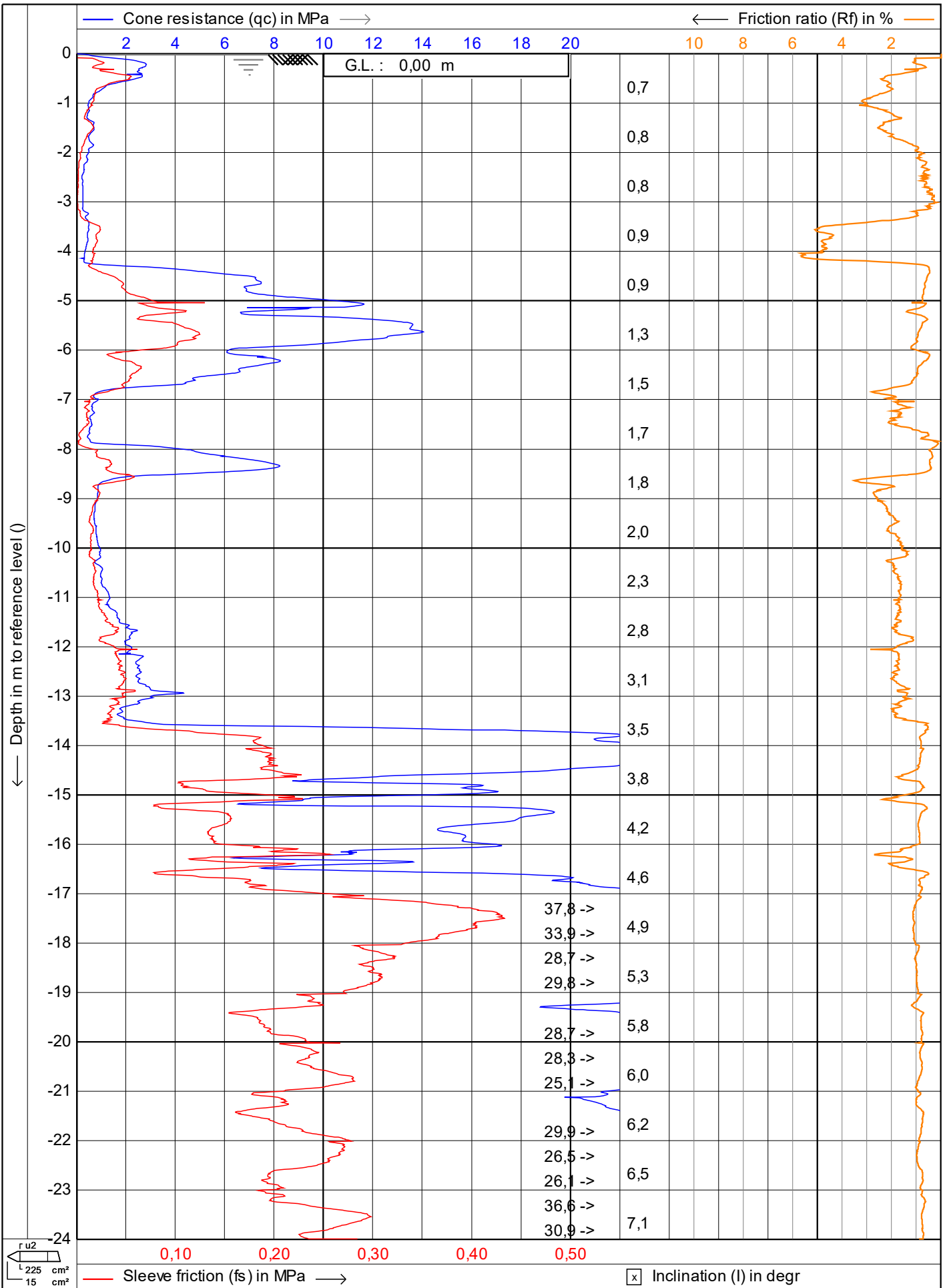
<p><b>Vulhop+Becker</b> GmbH &amp; Co. KG                  26180 Rastede                  Tannenruggstraße 22                  Telefon: +49 (441) 99 90 99-0                  Telefax: +49 (441) 99 90 99-20                  www.vulhop-becker.de</p>	Test according NEN 5140 class 1		Date : <b>12.07.2023</b>
	Project : <b>WP Dornum</b>		Cone no. : <b>S15CFIIP.S22494</b>
	Location: <b>WEA 01 Verweyen</b>		Project no. : <b>234364a</b>
	Position: <b>0, 0 UTM3N</b>		CPT no. : <b>9m n. Norden</b> <b>1/4</b>

1.48



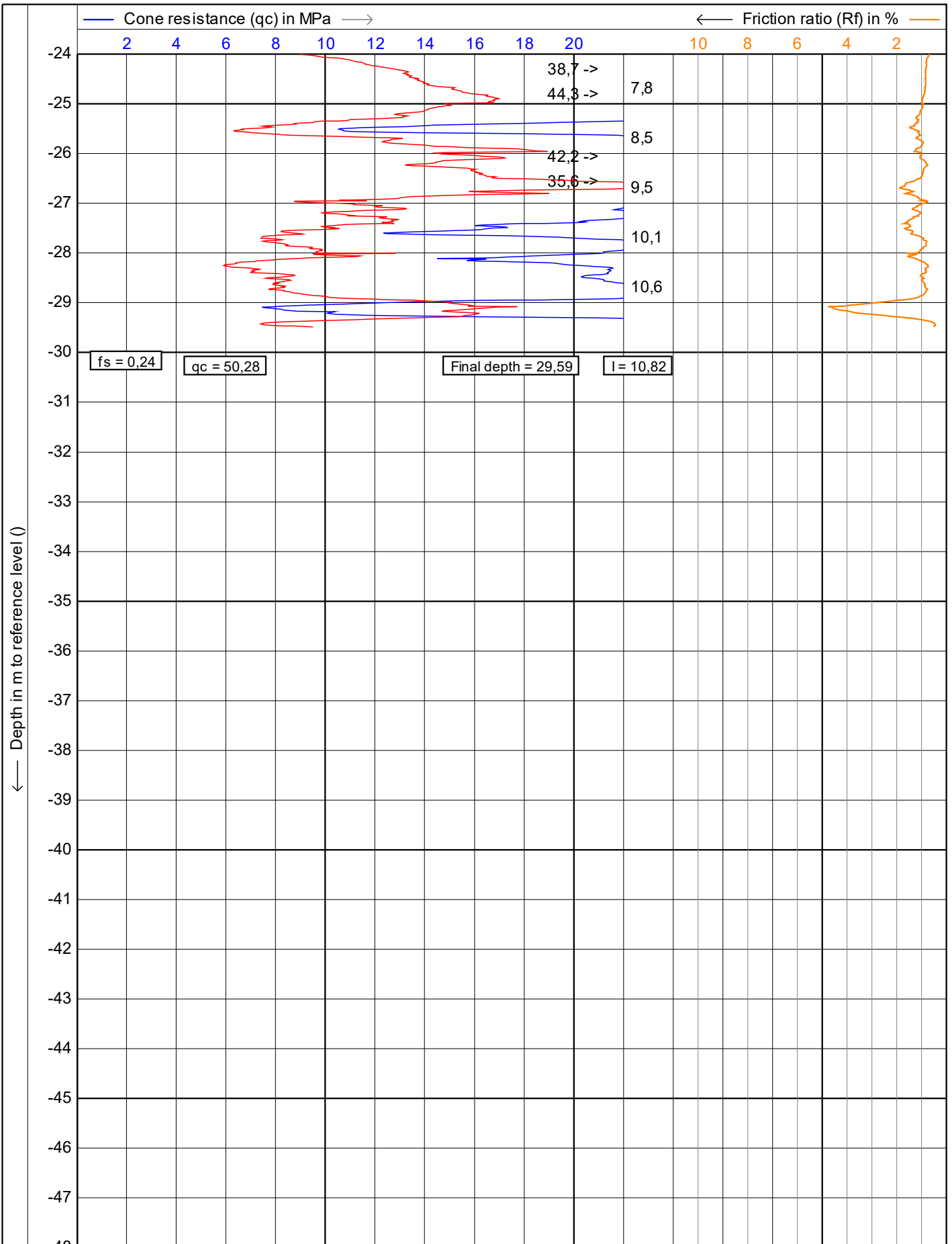
<p><b>Vulhop+Becker</b> GmbH &amp; Co. KG          26180 Rastede          Tannenruggstraße 22          Telefon: +49 (441) 99 90 99-0          Telefax: +49 (441) 99 90 99-20          www.vulhop-becker.de</p>	Test according NEN 5140 class 1		Date : <b>12.07.2023</b>
	Project : <b>WP Dornum</b>		Cone no. : <b>S15CFIIP.S22494</b>
	Location: <b>WEA 01 Verweyen</b>		Project no. : <b>234364a</b>
	Position: <b>0, 0 UTM3N</b>		CPT no. : <b>9m n. Norden</b> <b>2/4</b>

1.48



<p><b>Vulhop+Becker</b> GmbH &amp; Co. KG                  26180 Rastede                  Tannenruggstraße 22                  Telefon: +49 (441) 99 90 99-0                  Telefax: +49 (441) 99 90 99-20                  www.vulhop-becker.de</p>	Test according NEN 5140 class 1		Date : 12.07.2023
	Project : WP Dornum		Cone no. : S15CFIIP.S22494
	Location: WEA 01 Verweyen		Project no. : 234364a
	Position: 0, 0 UTM3N		CPT no. : 9m n. Osten 1/4

1.48

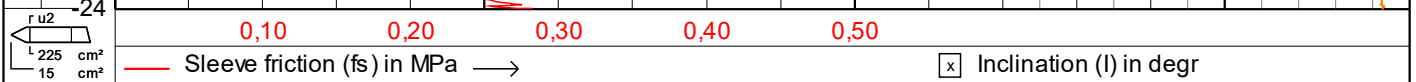
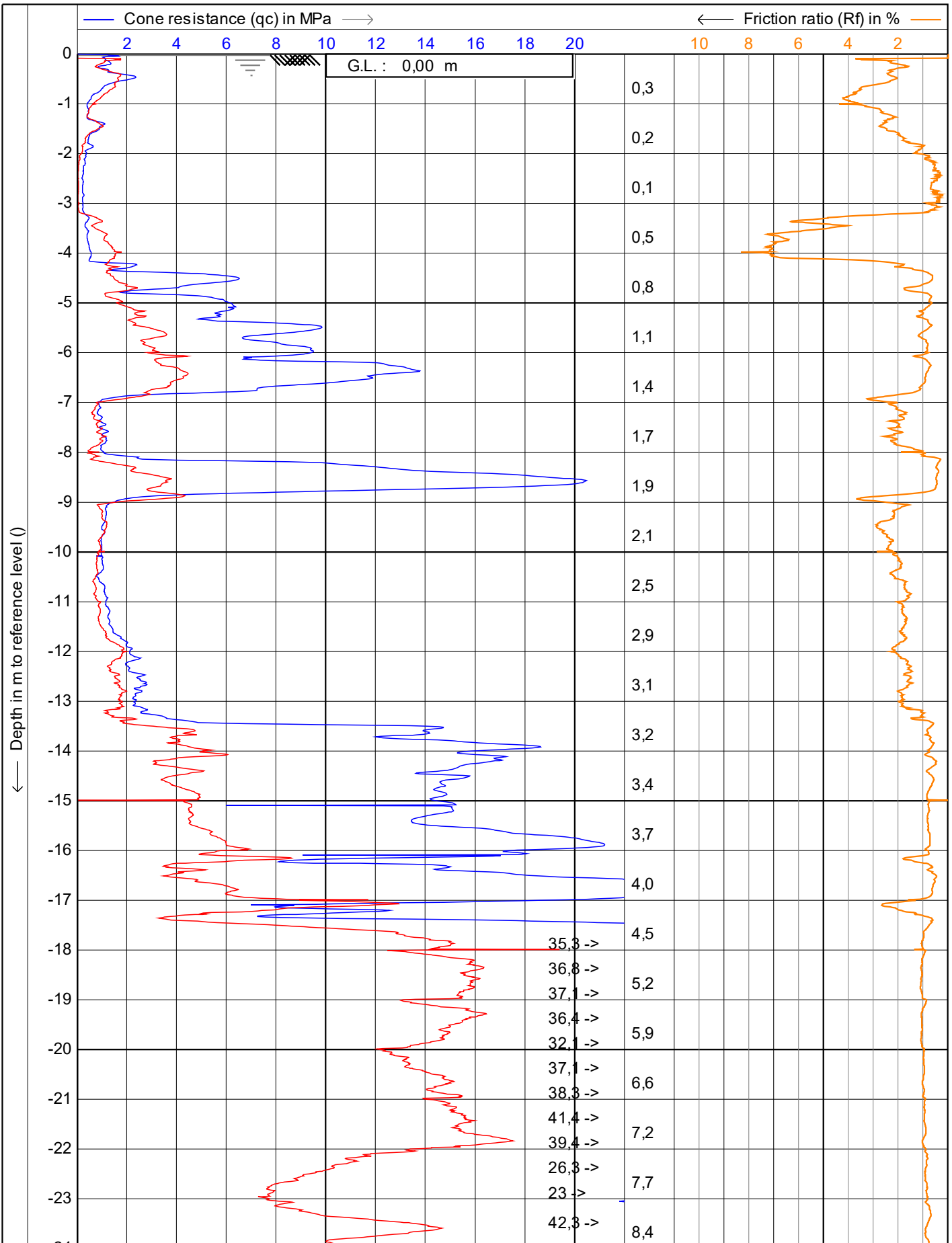


fs = 0,24      qc = 50,28      Final depth = 29,59      I = 10,82

0,10    0,20    0,30    0,40    0,50       Inclination (I) in degr

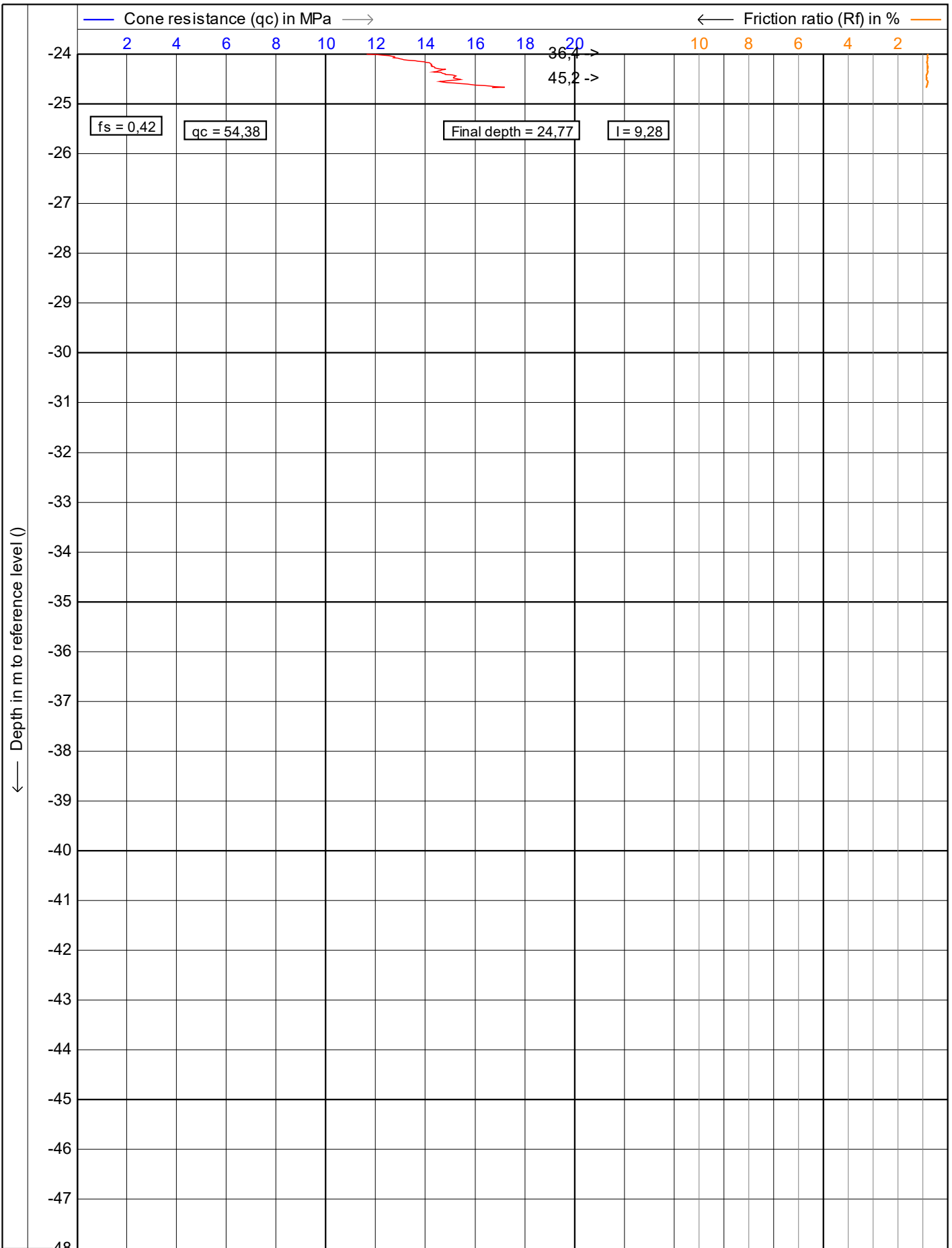
<p><b>Vulhop+Becker</b> GmbH &amp; Co. KG                  26180 Rastede                  Tannenruggstraße 22                  Telefon: +49 (441) 99 90 99-0                  Telefax: +49 (441) 99 90 99-20                  www.vulhop-becker.de</p>	Test according NEN 5140 class 1	Date : <b>12.07.2023</b>
	Project : <b>WP Dornum</b>	Cone no. : <b>S15CFIIP.S22494</b>
	Location: <b>WEA 01 Verweyen</b>	Project no. : <b>234364a</b>
	Position: <b>0, 0 UTM3N</b>	CPT no. : <b>9m n. Osten</b> <b>2/4</b>

1.48



<p><b>Vulhop+Becker</b> GmbH &amp; Co. KG          26180 Rastede          Tannenruggstraße 22          Telefon: +49 (441) 99 90 99-0          Telefax: +49 (441) 99 90 99-20          www.vulhop-becker.de</p>	Test according to NEN 5140 class 1		Date : <b>12.07.2023</b>
	Project : <b>WP Dornum</b>		Cone no. : <b>S15CFIIP.S22494</b>
	Location: <b>WEA 01 Verweyen</b>		Project no. : <b>234364a</b>
	Position: <b>0, 0 UTM3N</b>		CPT no. : <b>9m n. Süden</b> <b>1/4</b>

1.48



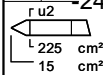
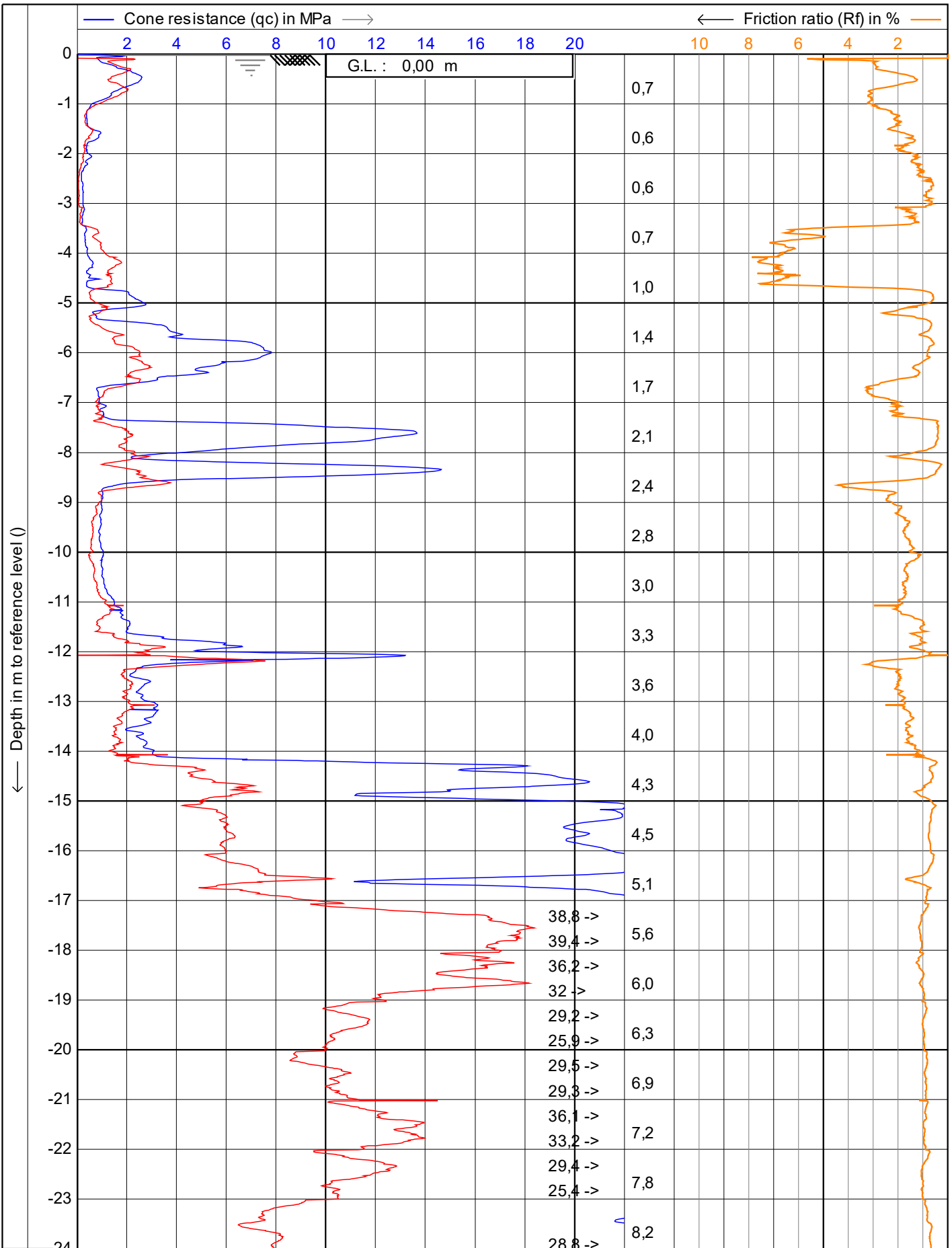
0,10 0,20 0,30 0,40 0,50  Inclination (I) in degr

**VB**  
**Vulhop+Becker** GmbH & Co. KG  
 26180 Rastede  
 Tannenruggstraße 22  
 Telefon: +49 (441) 99 90 99-0  
 Telefax: +49 (441) 99 90 99-20  
 www.vulhop-becker.de

Test according NEN 5140 class 1  
 Project : **WP Dornum**  
 Location: **WEA 01 Verweyen**  
 Position: **0, 0 UTM3N**

Date : **12.07.2023**  
 Cone no. : **S15CFIIP.S22494**  
 Project no. : **234364a**  
 CPT no. : **9m n. Süden** **2/4**

1.48



**VB**  
**Vulhop+Becker** GmbH & Co. KG  
 26180 Rastede  
 Tannenruggstraße 22  
 Telefon: +49 (441) 99 90 99-0  
 Telefax: +49 (441) 99 90 99-20  
 www.vulhop-becker.de

Brunnenbau,  
 Drucksondierungen,  
 Baugrunderkundung

Test according NEN 5140 class 1

Project : **WP Dornum**

Location: **WEA 01 Verweyen**

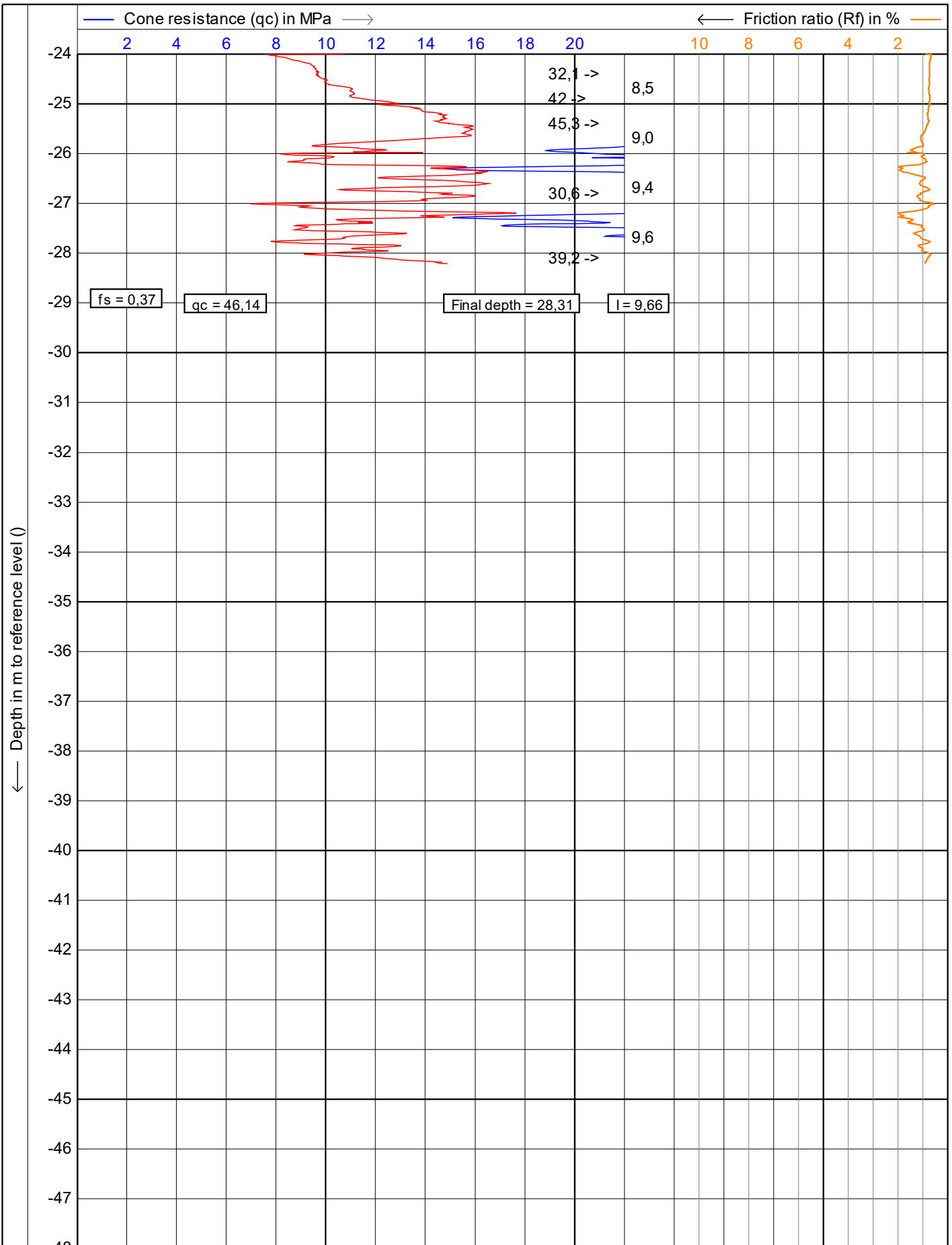
Position: **0, 0 UTM3N**


Date : **12.07.2023**

Cone no. : **S15CFIIP.S22494**

Project no. : **234364a**

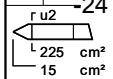
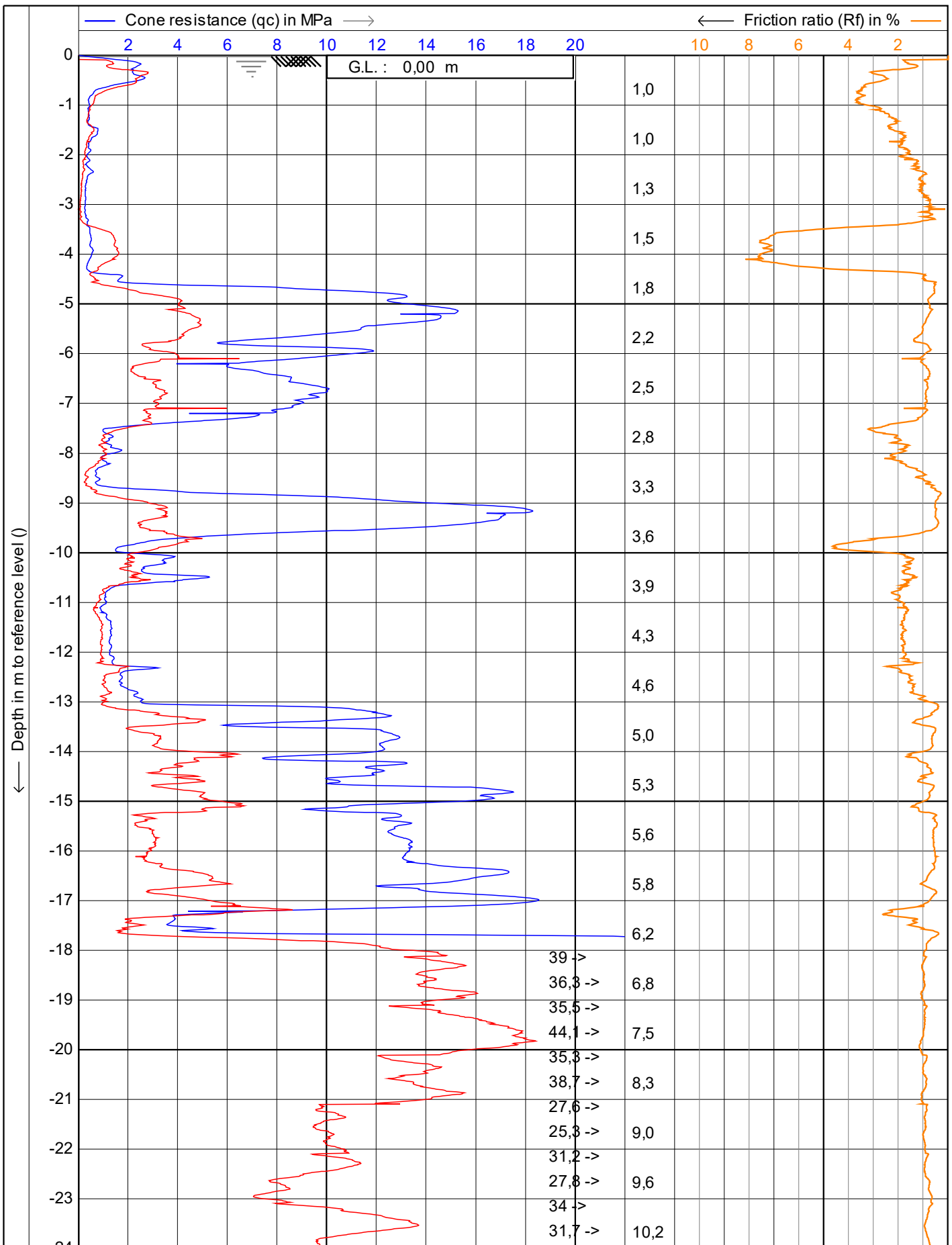
CPT no. : **9m n. Westen 1/4**



 <b>Vulhop+Becker</b> GmbH & Co. KG <small>26180 Rastede                  Tannenruggstraße 22                  Telefon: +49 (441) 99 90 99-0                  Telefax: +49 (441) 99 90 99-20                  www.vulhop-becker.de</small>	Test according NEN 5140 class 1	Date : <b>12.07.2023</b>
	Project : <b>WP Dornum</b>	Cone no. : <b>S15CFIIP.S22494</b>
	Location: <b>WEA 01 Verweyen</b>	Project no. : <b>234364a</b>
	Position: <b>0, 0 UTM3N</b>	CPT no. : <b>9m n. Westen 2/4</b>

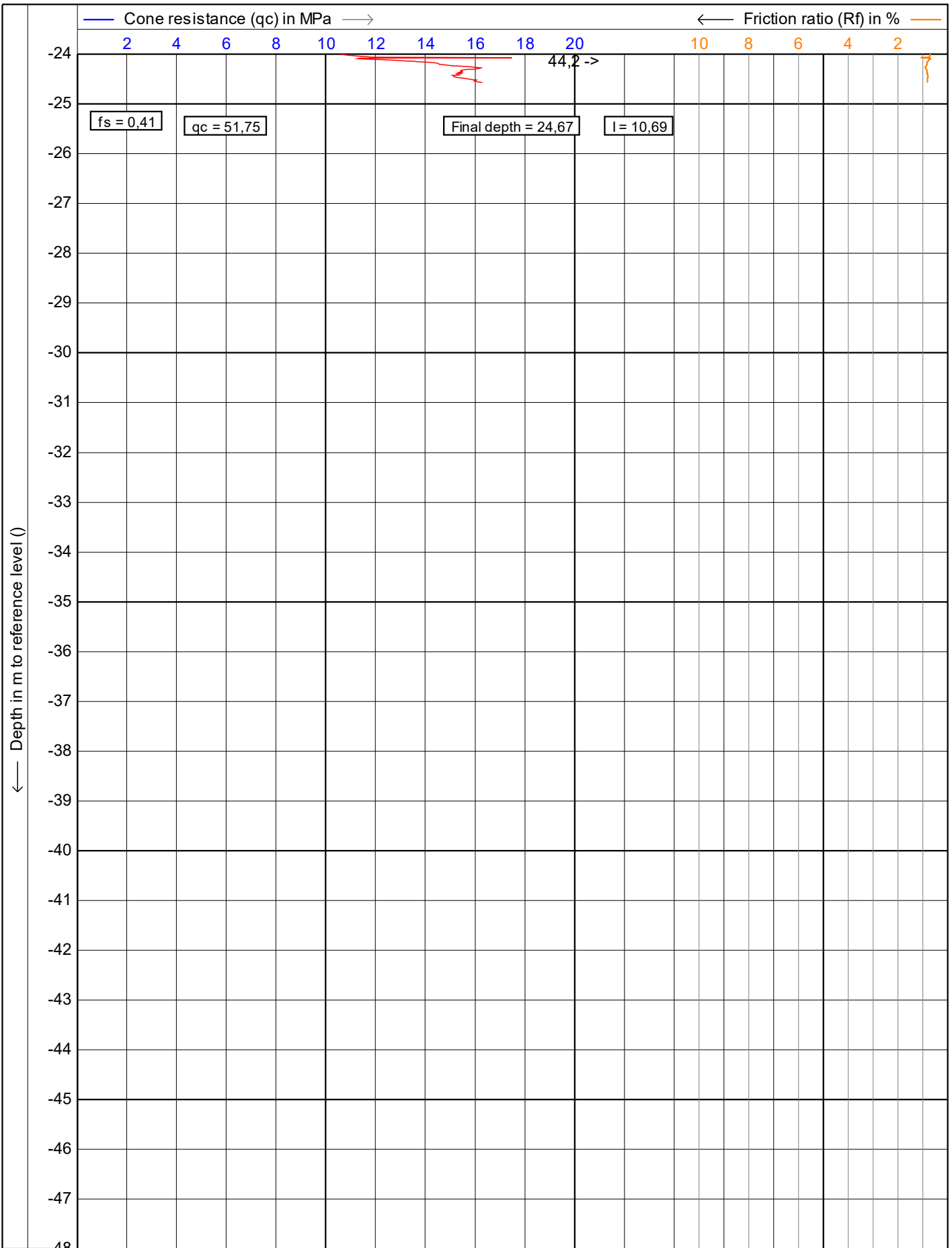
1.48





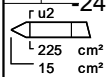
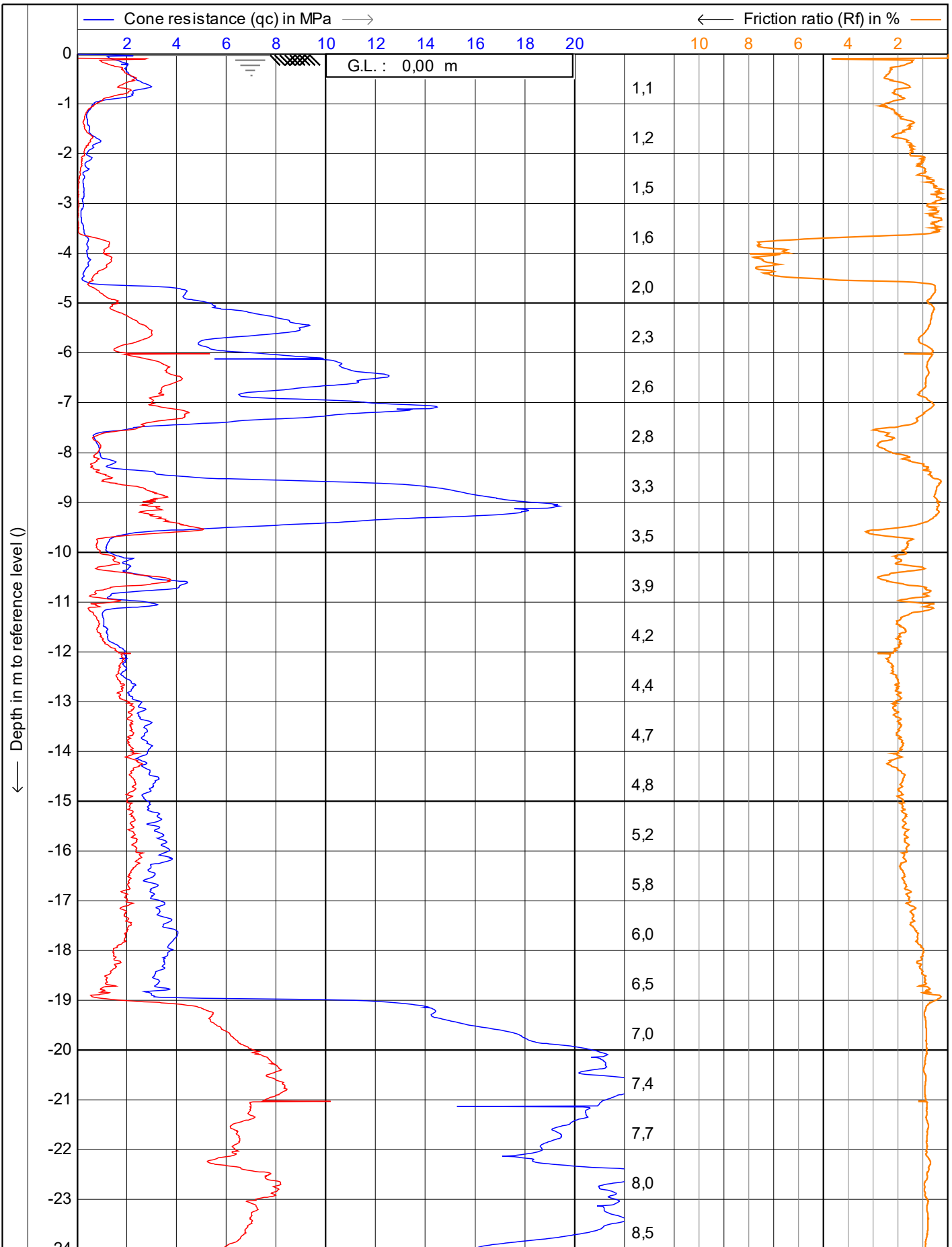
<p><b>Vulhop+Becker</b> GmbH &amp; Co. KG                  26180 Rastede                  Tannerwegstraße 22                  Telefon: +49 (441) 99 90 99-0                  Telefax: +49 (441) 99 90 99-20                  www.vulhop-becker.de</p>	Test according NEN 5140 class 1		Date : <b>13.07.2023</b>	
	Project : <b>WP Dornum</b>		Cone no. : <b>S15CFIIP.S22494</b>	
	Location: <b>WEA 01 Verweyen</b>		Project no. : <b>234364a</b>	
	Position: <b>0, 0 UTM3N</b>		CPT no. : <b>KSF 1</b>	<b>1/4</b>

1.48



<p><b>Vulhop+Becker</b> GmbH &amp; Co. KG  <small>26180 Rastede                  Tannenruggstraße 22                  Telefon: +49 (441) 99 90 99-0                  Telefax: +49 (441) 99 90 99-20                  www.vulhop-becker.de</small></p>	Test according NEN 5140 class 1		Date : <b>13.07.2023</b>	
	Project : <b>WP Dornum</b>		Cone no. : <b>S15CFIIP.S22494</b>	
	Location: <b>WEA 01 Verweyen</b>		Project no. : <b>234364a</b>	
	Position: <b>0, 0 UTM3N</b>		CPT no. : <b>KSF 1</b>	<b>2/4</b>

1.48



26180 Rastede  
 Tannenruggstraße 22  
 Telefon: +49 (441) 99 90 99-0  
 Telefax: +49 (441) 99 90 99-20  
 www.vulhop-becker.de

Brunnenbau,  
 Drucksondierungen,  
 Baugrunderkundung

Test according NEN 5140 class 1

Project : **WP Dornum**

Location: **WEA 01 Verweyen**

Position: **0, 0 UTM3N**

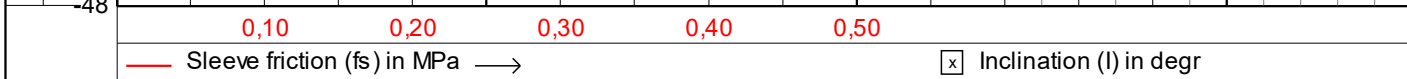
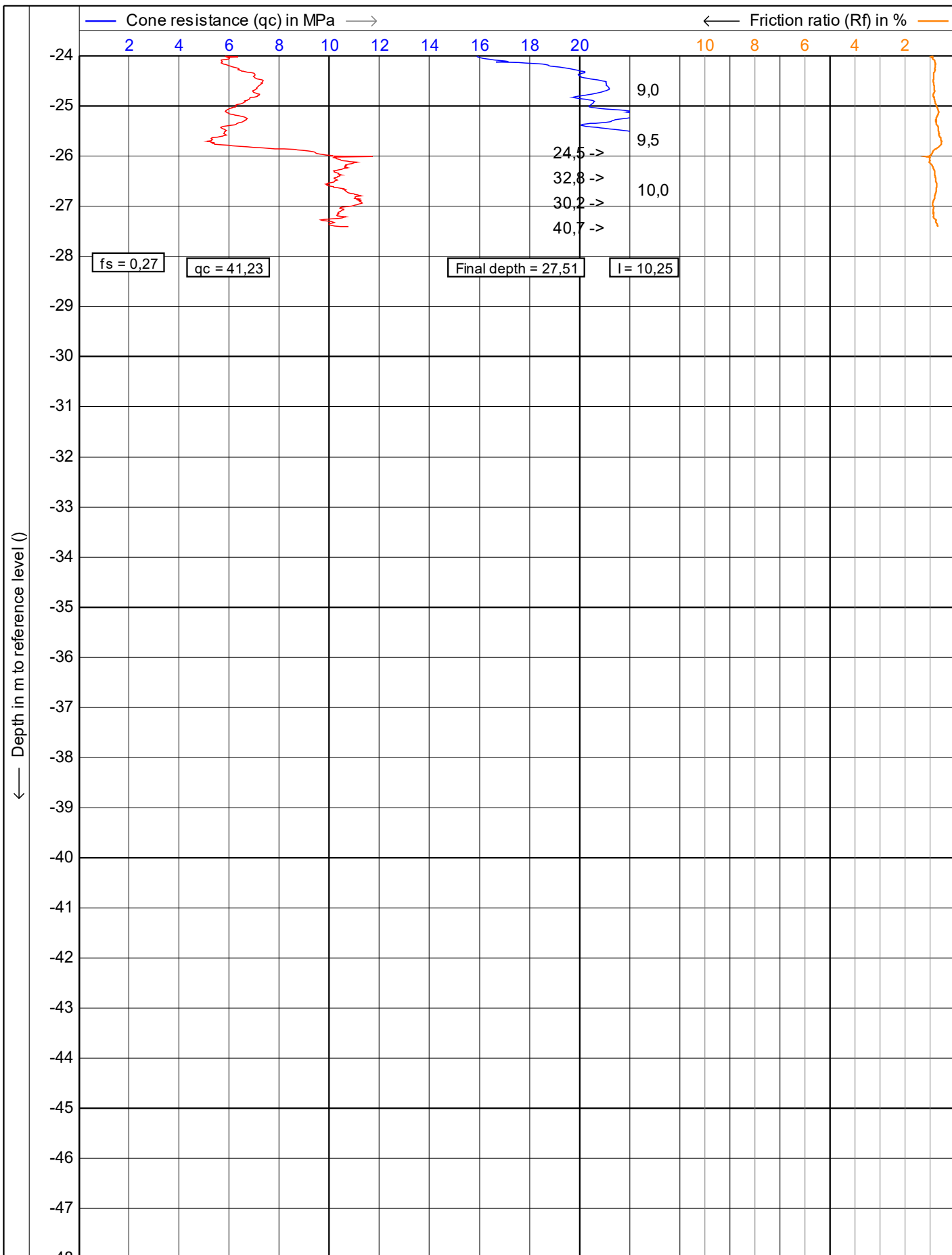
Date : **13.07.2023**

Cone no. : **S15CFIIP.S22494**

Project no. : **234364a**

CPT no. : **KSF 2** | **1/4**

1.48



 <b>Vulhop+Becker</b> GmbH & Co. KG 26180 Rastede Tannerwegstraße 22 Telefon: +49 (441) 99 90 99-0 Telefax: +49 (441) 99 90 99-20 www.vulhop-becker.de Brunnenbau, Drucksondierungen, Baugrunderkundung	Test according NEN 5140 class 1		Date : <b>13.07.2023</b>
	Project : <b>WP Dornum</b>		Cone no. : <b>S15CFIIP.S22494</b>
	Location: <b>WEA 01 Verweyen</b>		Project no. : <b>234364a</b>
	Position: <b>0, 0 UTM3N</b>		CPT no. : <b>KSF 2</b> <b>2/4</b>

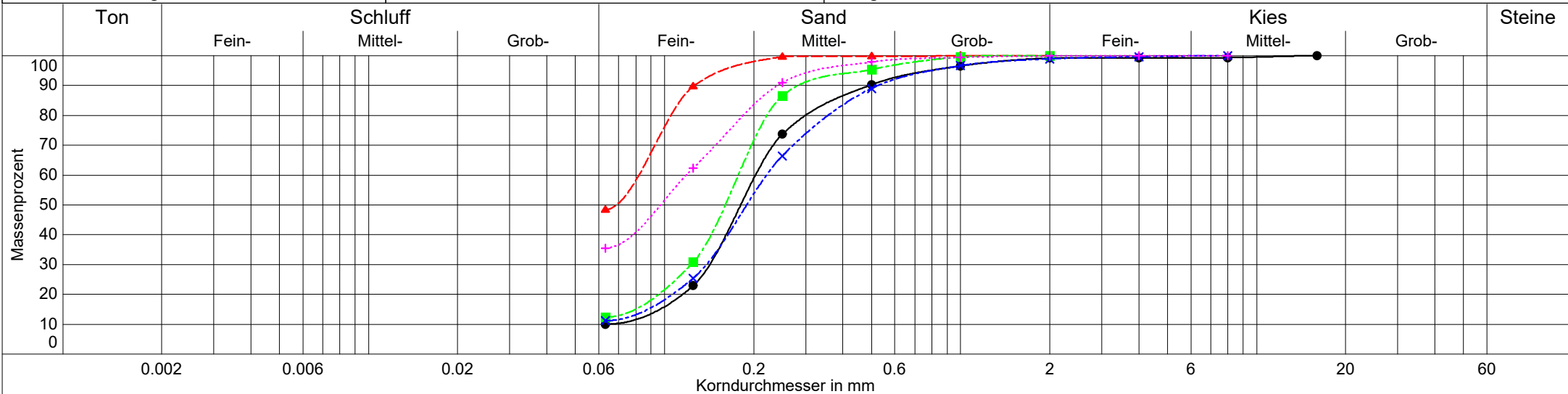
1.48

Schmitz + Beilke Ingenieure GmbH  
 Bodenmechanik, Erd- und Grundbau  
 Cloppenburg Straße 4 a  
 26135 Oldenburg

# Kornverteilung

DIN EN ISO 17892-4

Projekt : Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen  
 Projektnr.: 23.1098  
 Datum : 23.08.2023  
 Anlage : 5.1



Entnahmestelle	W1 Verweyen	W2	W3	W3	W4
Bezeichnung	—●— W1 Verweyen/L3	- - -▲- W2/L3	- - -■- W3/B5	- - -×- W3/B20	- - -+ - W4/B23
Ungleichförm. Cu	3.1	-	-	-	-
Krümmungszahl Cc	1.5	-	-	-	-
Bodenart	fS,ms,u',gs'	U+fS	fS,ms,u'	fS,ms,u',gs'	fS,u,ms
Bodengruppe	SU	U	SU	SU	SU
Anteil < 0.063 mm	10.0 %	48.4 %	12.4 %	11.2 %	35.5 %
Frostempfindl.klasse	F1	F3	-	-	F3
kf nach Hazen	4.8E-05 m/s	-	-	-	-
kf nach Kaubisch	- (0.063 <= 10%)	5.9E-09 m/s	1.0E-05 m/s	1.4E-05 m/s	6.0E-08 m/s
kf nach Seiler	-	-	-	-	-
kf nach USBR	- (d10 > 0.02)	-	1.6E-05 m/s	2.1E-05 m/s	-
kf nach Seelheim	1.2E-04 m/s	-	-	-	-
Kornfrakt. T/U/S/G	0.0/10.0/89.3/0.8 %	0.0/48.4/51.6/0.0 %	0.0/12.4/87.6/0.0 %	0.0/11.2/87.8/1.0 %	0.0/35.5/64.4/0.1 %
Keine Angabe der Nebengemengteile unter 5 % Kornfraktion	-	-	-	-	-
Entnahmetiefe	16,00 - 17,00 m	27,6	5,00 - 6,00 m	23,00 - 24,00 m	23,00 - 24,00 m
Wassergehalt	15.6 %	25.6 %	27.1 %	17.2 %	22.0 %
Die Unterscheidung zwischen Schluff und Ton ist für den plastischen Zugschleifen abhängig (Fließ- und Ausrollgrenze)	-	-	-	-	317/637

Projekt:  
**Repowering WP. Georgshof und  
Repowering WEA Verweyen**

Auftraggeber:  
**Thade Gerdes GmbH  
Gewerbestraße 23a  
26506 Norden**

Projektnummer:  
**23.1098**



Art:  
**Laborflügelsondierung DIN EN ISO 22476-9:2021-01**

Bearbeiter/Datum:  
**FS / 22.08.2023**

Anlage:  
**6.1**

### Allgemeine Angaben

Entnahmestelle: B WEA1 - UP2  
Entnahmetiefe: 19,75 - 20,00 m  
Entnahmedatum: 04.08.2023

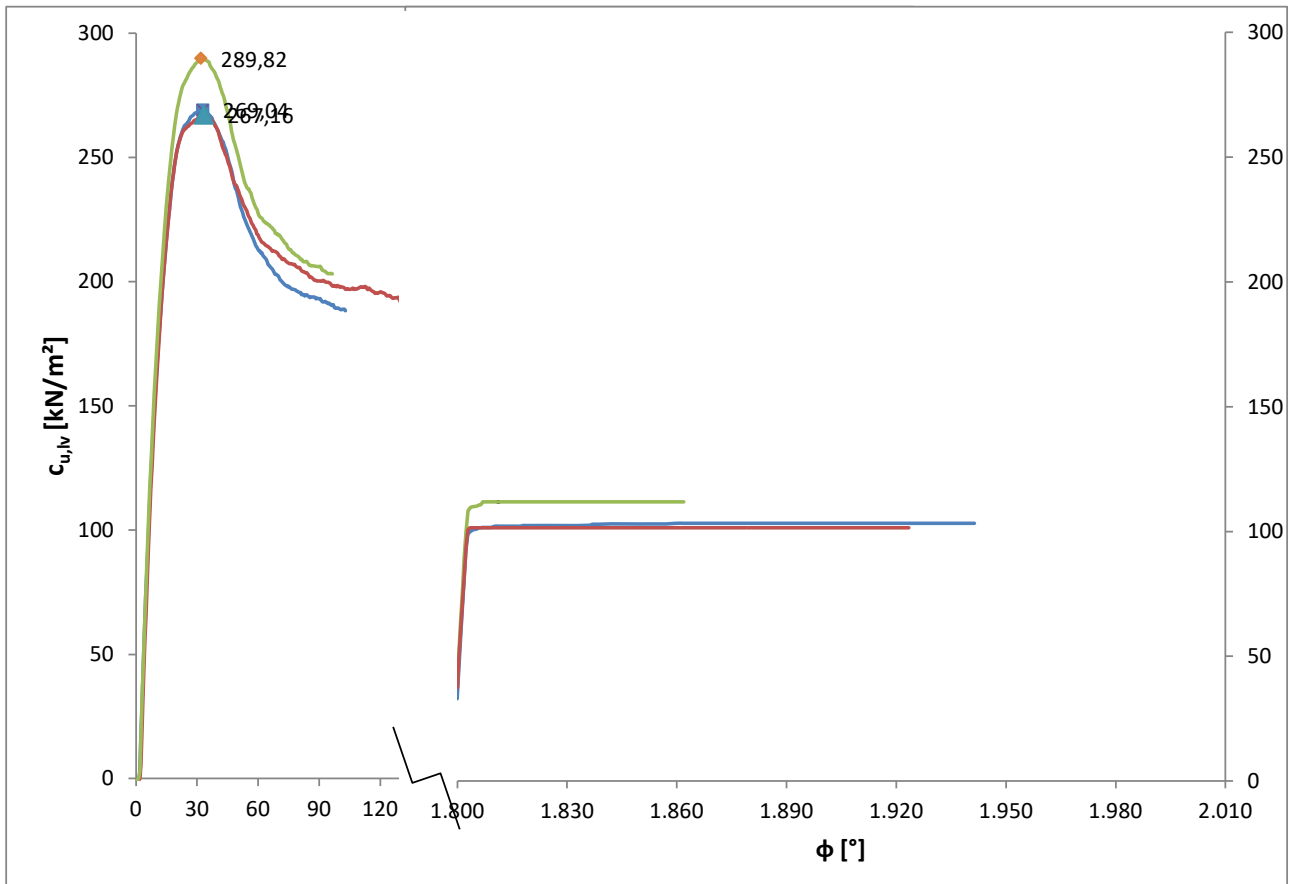
Ausführungsdatum: 22.08.2023  
Bodenart: toniger Schluff  
Probenart: ungestört

### Angaben zum Probenkörper

Wassergehalt: w = 16,03 %  
Feuchtdichte:  $\rho = 2,21 \text{ g/cm}^3$   
Trockendichte:  $\rho_d = 1,91 \text{ g/cm}^3$

Schergeschwindigkeit:  $\omega = 0,10 \text{ }^\circ/\text{s}$   
Flügelabmessungen: H/D = 25,4 / 12,7 mm

### Versuchsergebnisse



### Ergebnisse:

Mittelwert ungestörte Scherfestigkeit  $c_{fv}$  (gemessen) = 275,34 kN/m<sup>2</sup>  
Mittelwert gestörte Scherfestigkeit  $c_{rv}$  (gemessen) = 105,50 kN/m<sup>2</sup>  
Korrekturbeiwert  $\mu = 1,23$   
ungestörte Scherfestigkeit  $c_u$  (korrigiert) = 338,36 kN/m<sup>2</sup>  
gestörte Scherfestigkeit  $c_{u,rem}$  (korrigiert) = 129,65 kN/m<sup>2</sup>  
Flügelempfindlichkeit/Sensitivität  $S_{fv} = 2,61$

Projekt:  
**Repowering WP. Georgshof und  
Repowering WEA Verweyen**

Auftraggeber:  
**Thade Gerdes GmbH  
Gewerbestraße 23a  
26506 Norden**

Projektnummer:  
**23.1098**



Art:  
**Laborflügelsondierung DIN EN ISO 22476-9:2021-01**

Bearbeiter/Datum:  
**FS / 22.08.2023**

Anlage:  
**6.2**

### Allgemeine Angaben

Entnahmestelle: B WEA2 - UP1  
Entnahmetiefe: 3,75 - 4,00 m  
Entnahmedatum: 01.08.2023

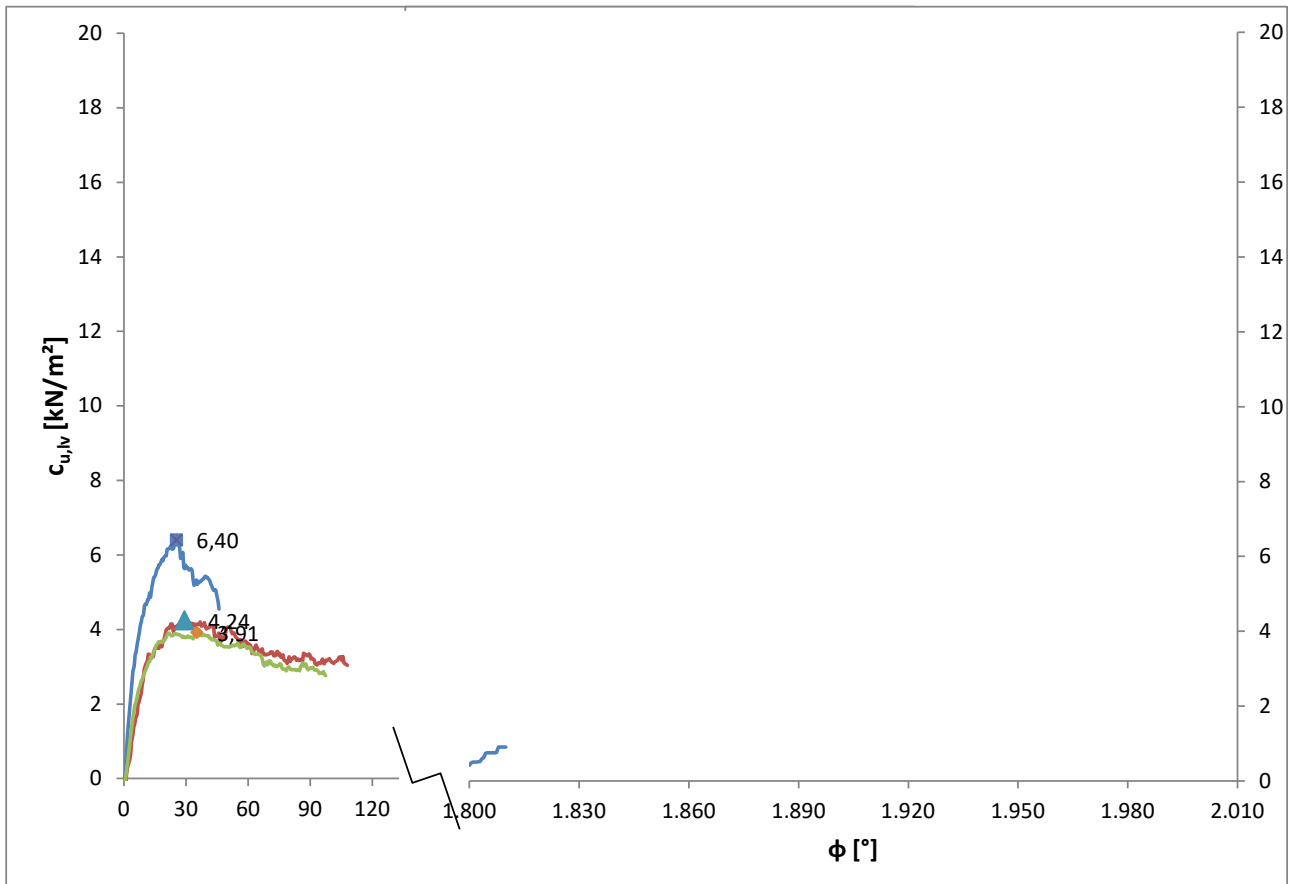
Ausführungsdatum: 22.08.2023  
Bodenart: Mischwatt  
Probenart: ungestört

### Angaben zum Probenkörper

Wassergehalt: w = 59,39 %  
Feuchtdichte:  $\rho = 1,73 \text{ g/cm}^3$   
Trockendichte:  $\rho_d = 1,08 \text{ g/cm}^3$

Schergeschwindigkeit:  $\omega = 0,10 \text{ }^\circ/\text{s}$   
Flügelabmessungen: H/D = 25,4 / 12,7 mm

### Versuchsergebnisse



### Ergebnisse:

Mittelwert ungestörte Scherfestigkeit  $c_{fv}$  (gemessen) = 4,85 kN/m<sup>2</sup>  
Mittelwert gestörte Scherfestigkeit  $c_{rv}$  (gemessen) = 0,90 kN/m<sup>2</sup>  
Korrekturbeiwert  $\mu = 1,01$   
ungestörte Scherfestigkeit  $c_u$  (korrigiert) = 4,90 kN/m<sup>2</sup>  
gestörte Scherfestigkeit  $c_{u,rem}$  (korrigiert) = 0,91 kN/m<sup>2</sup>  
Flügelempfindlichkeit/Sensitivität  $S_{fv} = 5,39$

Projekt:  
**Repowering WP. Georgshof und  
Repowering WEA Verweyen**

Auftraggeber:  
**Thade Gerdes GmbH  
Gewerbestraße 23a  
26506 Norden**

Projektnummer:  
**23.1098**



Art:  
**Laborflügelsondierung DIN EN ISO 22476-9:2021-01**

Bearbeiter/Datum:  
**FS / 17.08.2023**

Anlage:  
**6.3**

### Allgemeine Angaben

Entnahmestelle: B WEA2 - UP2  
Entnahmetiefe: 9,75 - 10,00 m  
Entnahmedatum: 01.08.2023

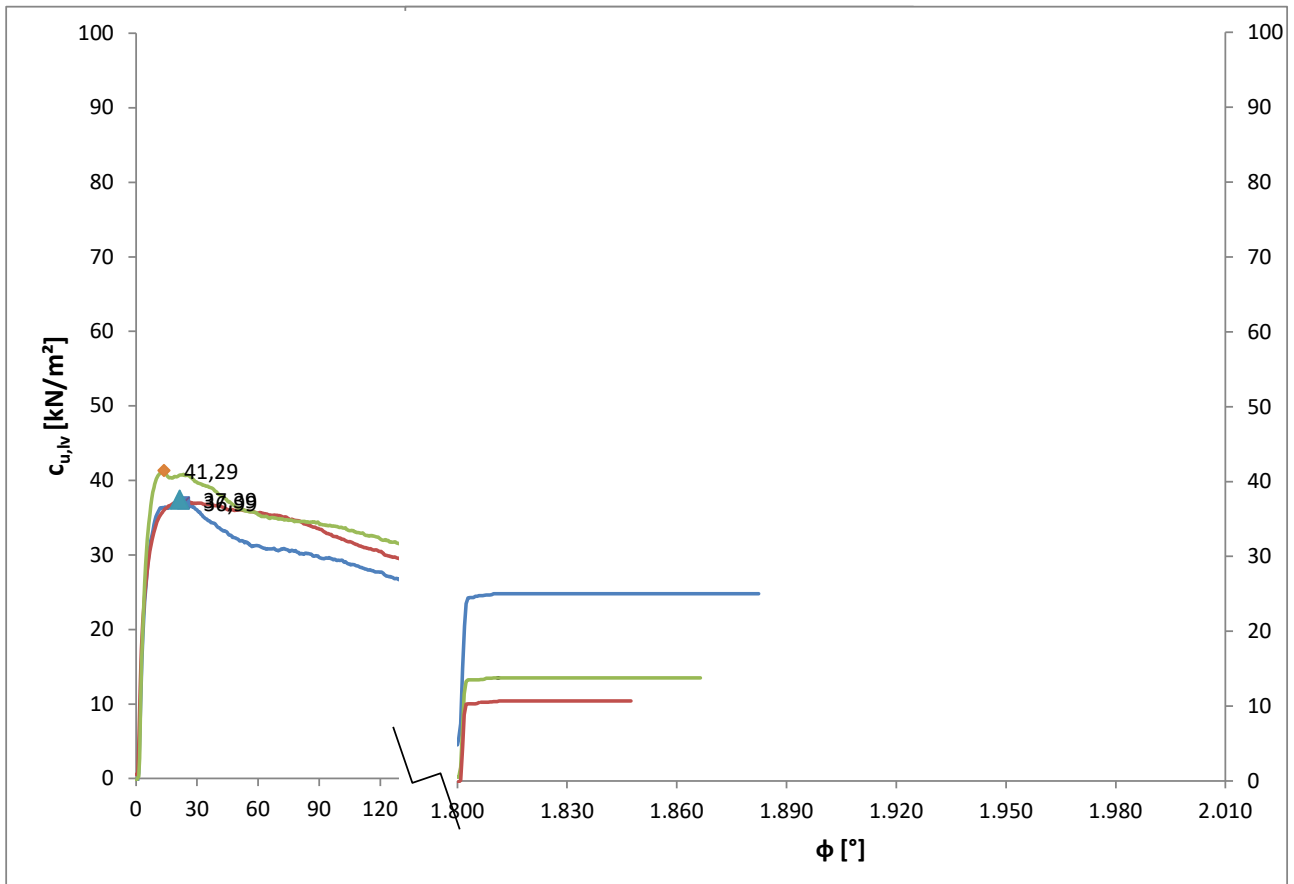
Ausführungsdatum: 17.08.2023  
Bodenart: toniger Schluff  
Probenart: ungestört

### Angaben zum Probenkörper

Wassergehalt: w = 37,25 %  
Feuchtdichte:  $\rho = 1,87 \text{ g/cm}^3$   
Trockendichte:  $\rho_d = 1,37 \text{ g/cm}^3$

Schergeschwindigkeit:  $\omega = 0,10 \text{ }^\circ/\text{s}$   
Flügelabmessungen: H/D = 25,4 / 12,7 mm

### Versuchsergebnisse



### Ergebnisse:

Mittelwert ungestörte Scherfestigkeit  $c_{fv}$  (gemessen) = 38,56 kN/m<sup>2</sup>  
Mittelwert gestörte Scherfestigkeit  $c_{rv}$  (gemessen) = 16,49 kN/m<sup>2</sup>  
Korrekturbeiwert  $\mu = 0,97$   
ungestörte Scherfestigkeit  $c_u$  (korrigiert) = 37,44 kN/m<sup>2</sup>  
gestörte Scherfestigkeit  $c_{u,rem}$  (korrigiert) = 16,01 kN/m<sup>2</sup>  
Flügelempfindlichkeit/Sensitivität  $S_{fv} = 2,34$



Projekt:  
**Repowering WP. Georgshof und  
Repowering WEA Verweyen**

Auftraggeber:  
**Thade Gerdes GmbH  
Gewerbestraße 23a  
26506 Norden**

Projektnummer:  
**23.1098**



Art:  
**Laborflügelsondierung DIN EN ISO 22476-9:2021-01**

Bearbeiter/Datum:  
**FS / 18.08.2023**

Anlage:  
**6.4**

### Allgemeine Angaben

Entnahmestelle: B WEA3 - UP3  
Entnahmetiefe: 17,75 - 18,00 m  
Entnahmedatum: 03.07.2023

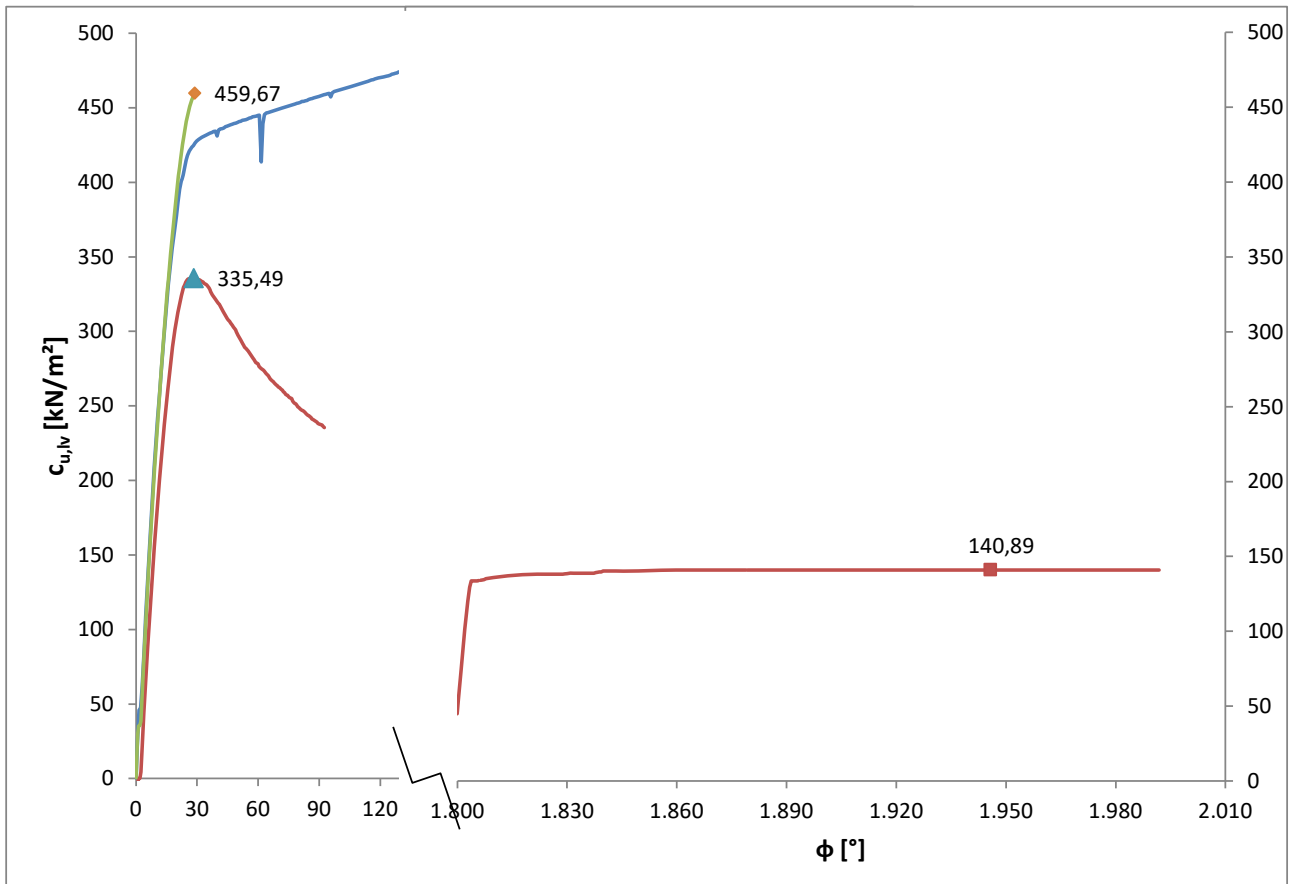
Ausführungsdatum: 18.08.2023  
Bodenart: Geschiebemergel  
Probenart: ungestört

### Angaben zum Probenkörper

Wassergehalt: w = 12,88 %  
Feuchtdichte:  $\rho = 2,22 \text{ g/cm}^3$   
Trockendichte:  $\rho_d = 1,96 \text{ g/cm}^3$

Schergeschwindigkeit:  $\omega = 0,10 \text{ }^\circ/\text{s}$   
Flügelabmessungen: H/D = 25,4 / 12,7 mm

### Versuchsergebnisse



### Ergebnisse:

Mittelwert ungestörte Scherfestigkeit  $c_{fv}$  (gemessen) = 423,79 kN/m<sup>2</sup>  
Mittelwert gestörte Scherfestigkeit  $c_{rv}$  (gemessen) = 140,89 kN/m<sup>2</sup>  
Korrekturbeiwert  $\mu = 1,21$   
ungestörte Scherfestigkeit  $c_u$  (korrigiert) = 510,76 kN/m<sup>2</sup>  
gestörte Scherfestigkeit  $c_{u,rem}$  (korrigiert) = 169,80 kN/m<sup>2</sup>  
Flügelempfindlichkeit/Sensitivität  $S_{fv} = 3,01$

Projekt:  
**Repowering WP. Georgshof und  
Repowering WEA Verweyen**

Auftraggeber:  
**Thade Gerdes GmbH  
Gewerbestraße 23a  
26506 Norden**

Projektnummer:  
**23.1098**



Art:  
**Laborflügelsondierung DIN EN ISO 22476-9:2021-01**

Bearbeiter/Datum:  
**FS / 17.08.2023**

Anlage:  
**6.5**

### Allgemeine Angaben

Entnahmestelle: B WEA5 Verw. - UP2  
Entnahmetiefe: 9,75 - 10,00 m  
Entnahmedatum: 08.08.2023

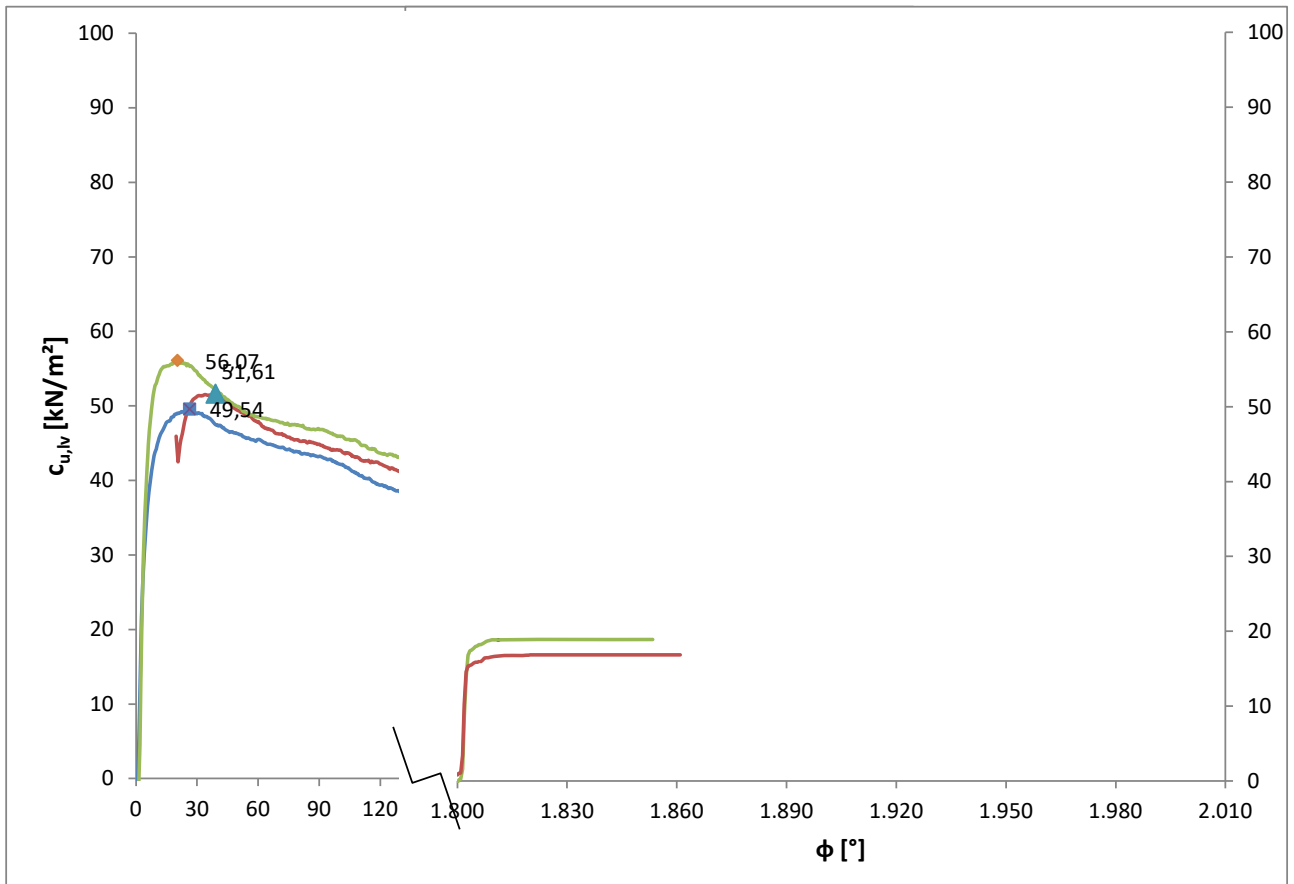
Ausführungsdatum: 17.08.2023  
Bodenart: toniger Schluff  
Probenart: ungestört

### Angaben zum Probenkörper

Wassergehalt: w = 25,04 %  
Feuchtdichte:  $\rho = 2,02 \text{ g/cm}^3$   
Trockendichte:  $\rho_d = 1,62 \text{ g/cm}^3$

Schergeschwindigkeit:  $\omega = 0,10 \text{ }^\circ/\text{s}$   
Flügelabmessungen: H/D = 25,4 / 12,7 mm

### Versuchsergebnisse



### Ergebnisse:

Mittelwert ungestörte Scherfestigkeit  $c_{fv}$  (gemessen) = 52,41 kN/m<sup>2</sup>  
Mittelwert gestörte Scherfestigkeit  $c_{rv}$  (gemessen) = 17,88 kN/m<sup>2</sup>  
Korrekturbeiwert  $\mu = 1,09$   
ungestörte Scherfestigkeit  $c_u$  (korrigiert) = 56,98 kN/m<sup>2</sup>  
gestörte Scherfestigkeit  $c_{u,rem}$  (korrigiert) = 19,44 kN/m<sup>2</sup>  
Flügelempfindlichkeit/Sensitivität  $S_{fv} = 2,93$

## Zustandsgrenzen nach DIN 18 122

### Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bearbeiter: Schellig

Datum: 23.08.2023

Prüfungsnummer: 23.1098

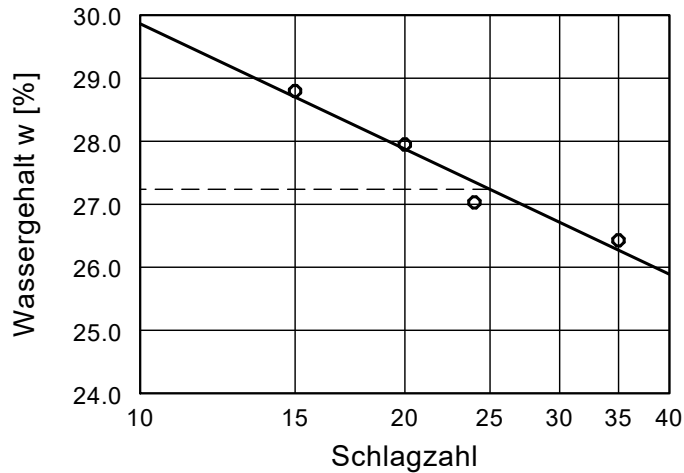
Entnahmestelle: WEA1 - UP2

Tiefe: 19.75 - 20.00 m

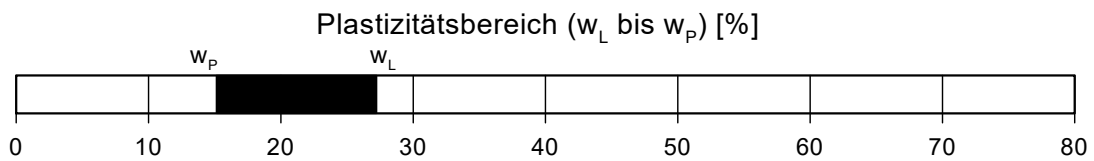
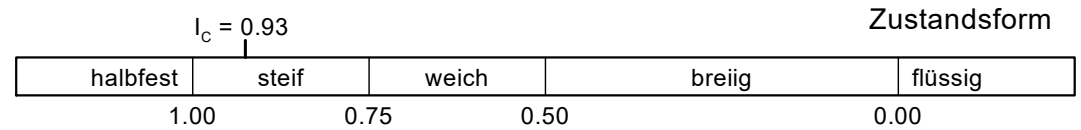
Art der Entnahme: ungestört

Bodenart: toniger Schluff

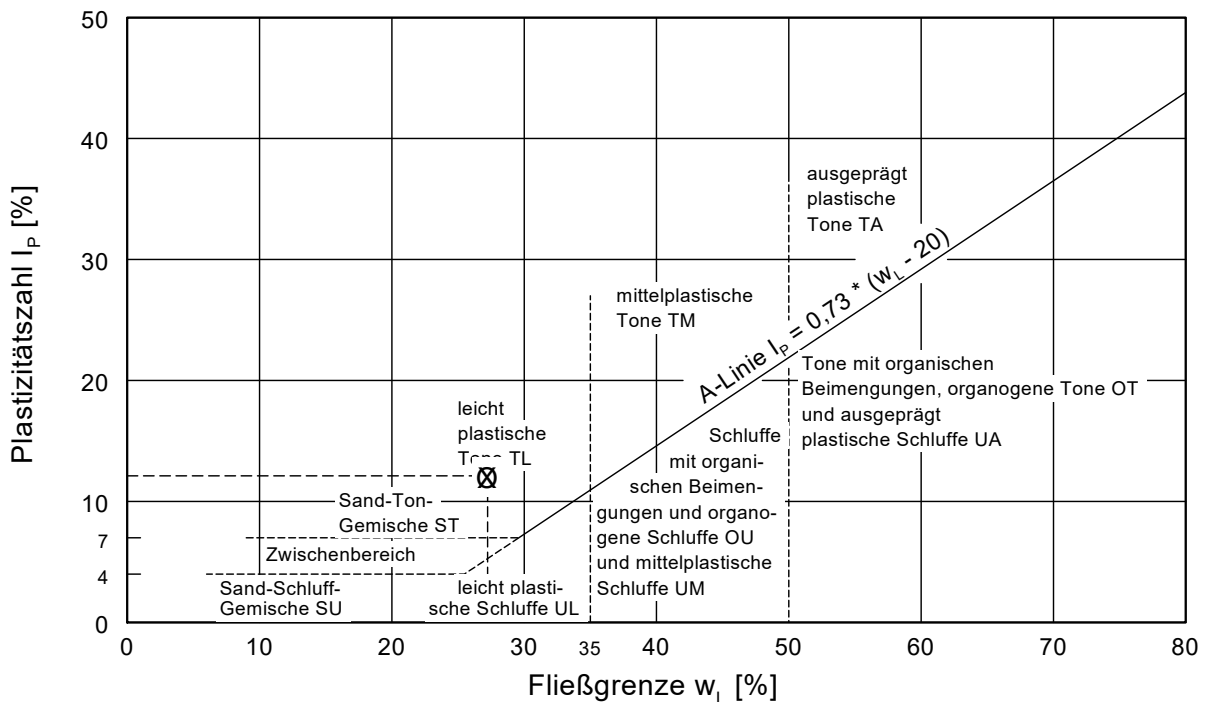
Probe entnommen am: 03.08.2023



Wassergehalt  $w = 16.0 \%$   
 Fließgrenze  $w_L = 27.2 \%$   
 Ausrollgrenze  $w_P = 15.1 \%$   
 Plastizitätszahl  $I_P = 12.1 \%$   
 Konsistenzzahl  $I_C = 0.93$



Plastizitätsdiagramm



## Zustandsgrenzen nach DIN 18 122

### Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bearbeiter: Schellig

Datum: 22.08.2023

Prüfungsnummer: 23.1098

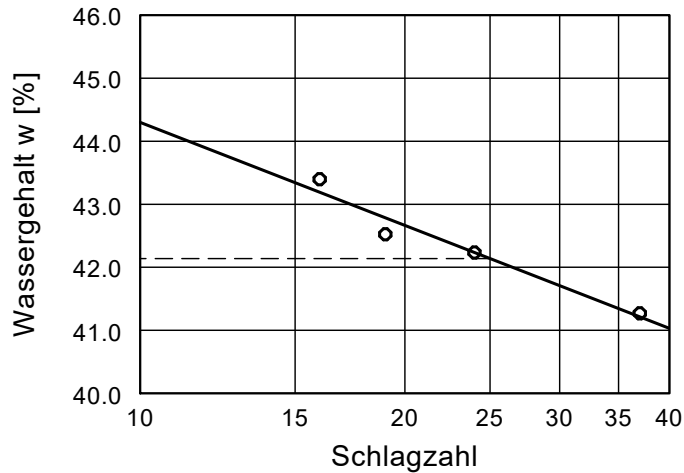
Entnahmestelle: WEA2 - UP1

Tiefe: 3.75 - 4.00 m

Art der Entnahme: ungestört

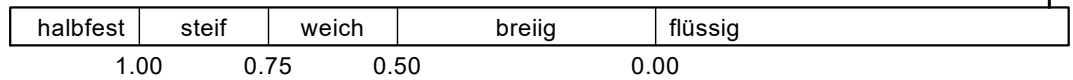
Bodenart: Mischwatt

Probe entnommen am: 01.08.2023

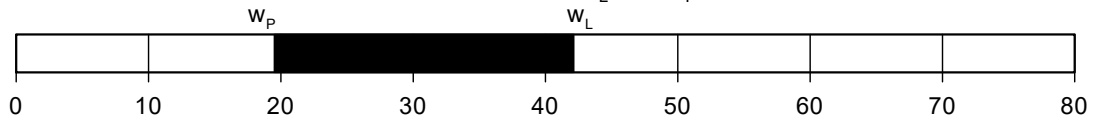


Wassergehalt  $w = 59.4 \%$   
 Fließgrenze  $w_L = 42.1 \%$   
 Ausrollgrenze  $w_P = 19.5 \%$   
 Plastizitätszahl  $I_P = 22.6 \%$   
 Konsistenzzahl  $I_C = -0.76$

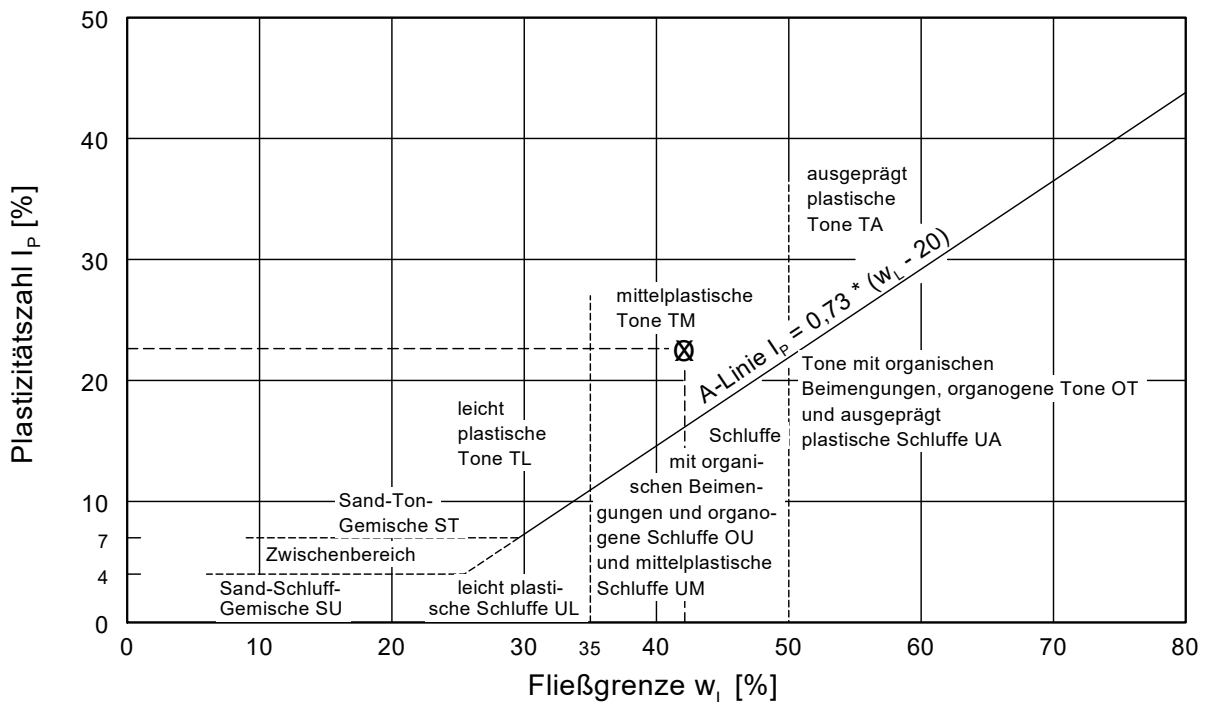
#### Zustandsform



#### Plastizitätsbereich ( $w_L$ bis $w_P$ ) [%]



#### Plastizitätsdiagramm



## Zustandsgrenzen nach DIN 18 122

### Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bearbeiter: Schellig

Datum: 22.08.2023

Prüfungsnummer: 23.1098

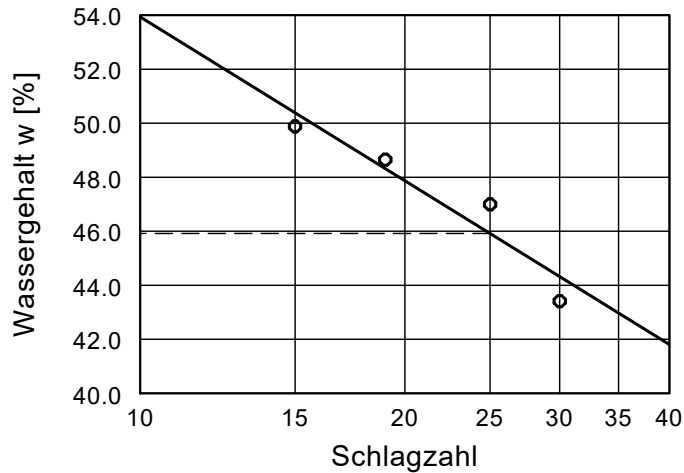
Entnahmestelle: WEA2 - UP2

Tiefe: 9.75 - 10.00 m

Art der Entnahme: ungestört

Bodenart: toniger Schluff

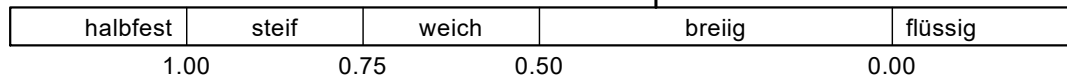
Probe entnommen am: 01.08.2023



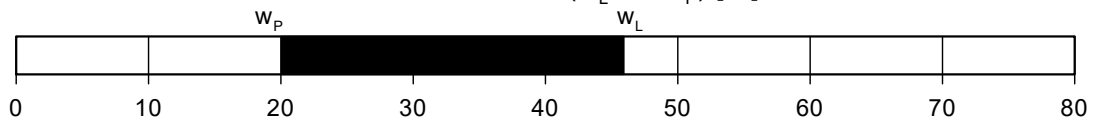
Wassergehalt  $w = 37.3 \%$   
 Fließgrenze  $w_L = 45.9 \%$   
 Ausrollgrenze  $w_p = 20.0 \%$   
 Plastizitätszahl  $I_p = 25.9 \%$   
 Konsistenzzahl  $I_c = 0.33$

#### Zustandsform

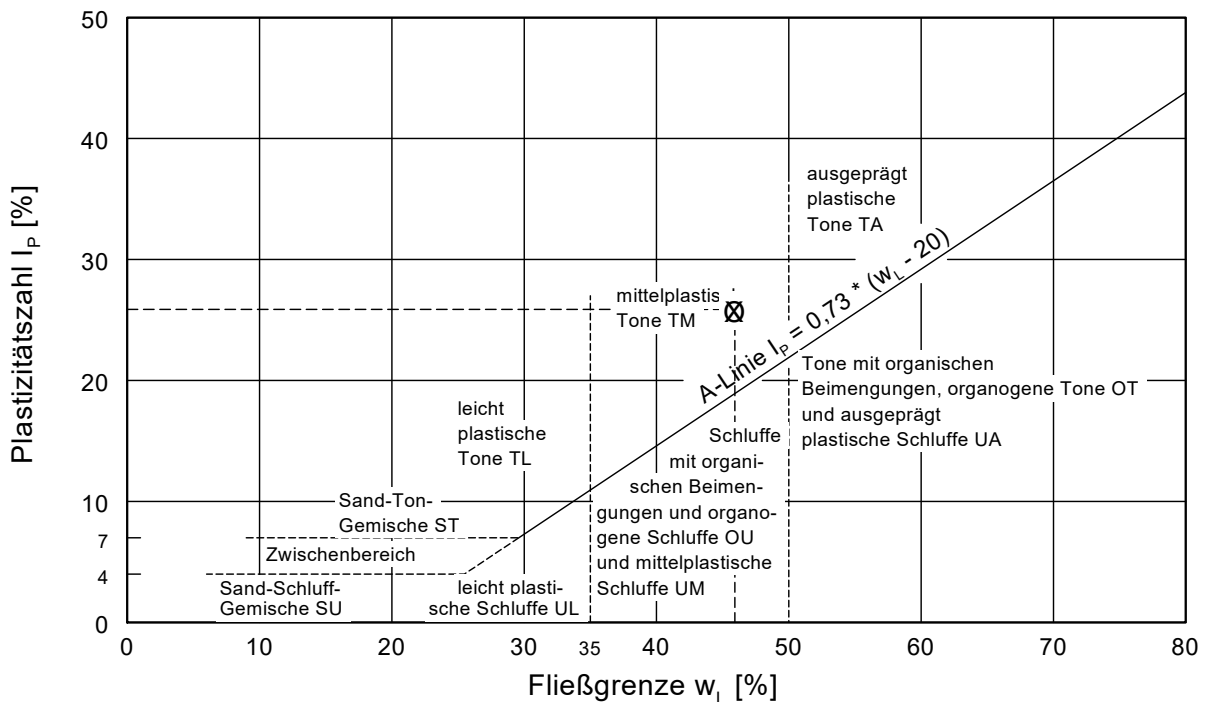
$I_c = 0.33$



#### Plastizitätsbereich ( $w_L$ bis $w_p$ ) [%]



#### Plastizitätsdiagramm



## Zustandsgrenzen nach DIN 18 122

### Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bearbeiter: Schellig

Datum: 22.08.2023

Prüfungsnummer: 23.1098

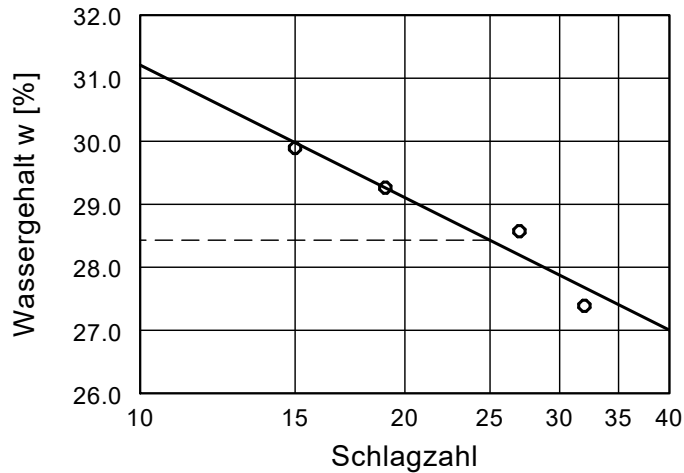
Entnahmestelle: WEA3 - UP3

Tiefe: 17.75 - 18.00 m

Art der Entnahme: ungestört

Bodenart: Geschiebemergel

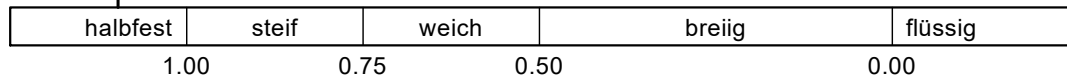
Probe entnommen am: 03.07.2023



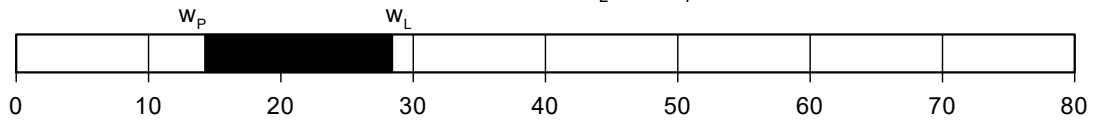
Wassergehalt  $w = 12.9 \%$   
 Fließgrenze  $w_L = 28.4 \%$   
 Ausrollgrenze  $w_P = 14.3 \%$   
 Plastizitätszahl  $I_P = 14.1 \%$   
 Konsistenzzahl  $I_C = 1.10$

$I_C = 1.10$

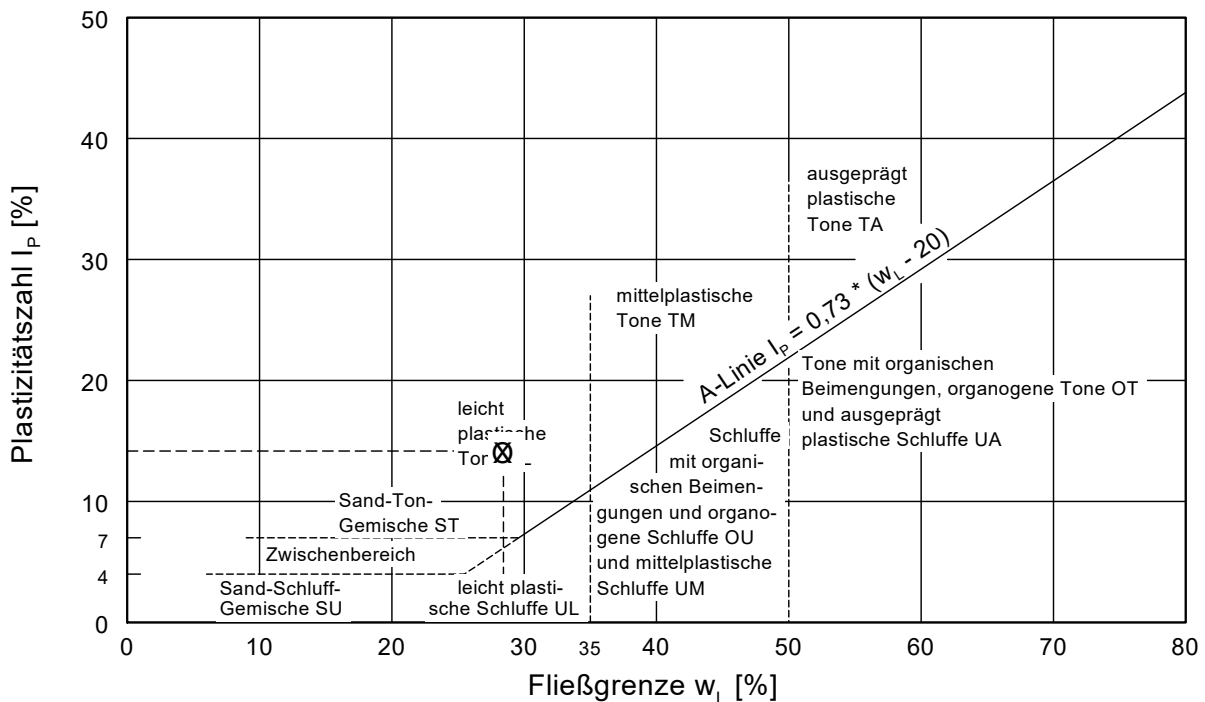
Zustandsform



Plastizitätsbereich ( $w_L$  bis  $w_P$ ) [%]



Plastizitätsdiagramm



## Zustandsgrenzen nach DIN 18 122

### Repowering WP. Georgshof und Repowering WEA Verweyen

Bearbeiter: Schellig

Datum: 22.08.2023

Prüfungsnummer: 23.1098

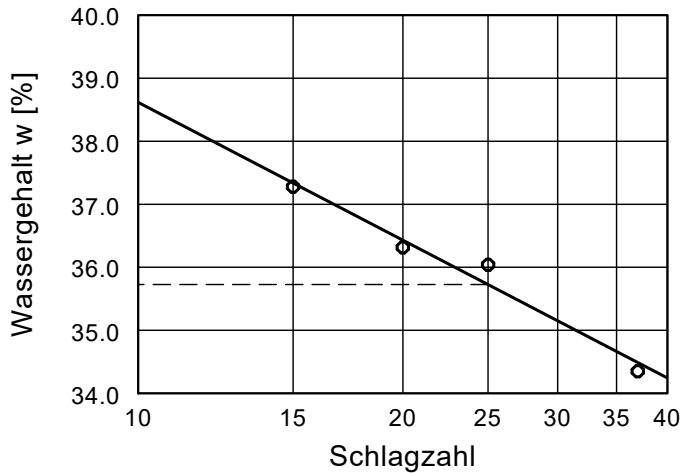
Entnahmestelle: WEA5 Verweyen - UP2

Tiefe: 9.75 - 10.00 m

Art der Entnahme: ungestört

Bodenart: Mischwatt

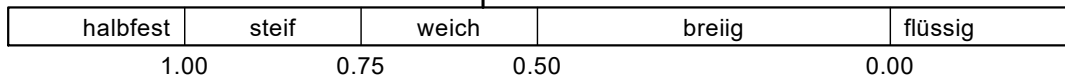
Probe entnommen am: 08.08.2023



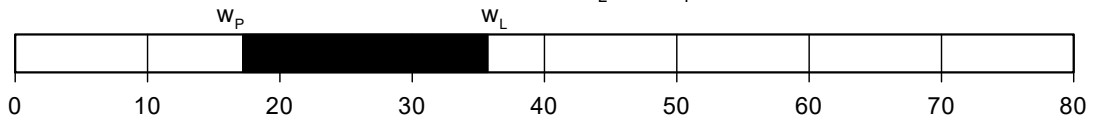
Wassergehalt  $w = 25.0 \%$   
 Fließgrenze  $w_L = 35.7 \%$   
 Ausrollgrenze  $w_P = 17.2 \%$   
 Plastizitätszahl  $I_P = 18.5 \%$   
 Konsistenzzahl  $I_C = 0.58$

Zustandsform

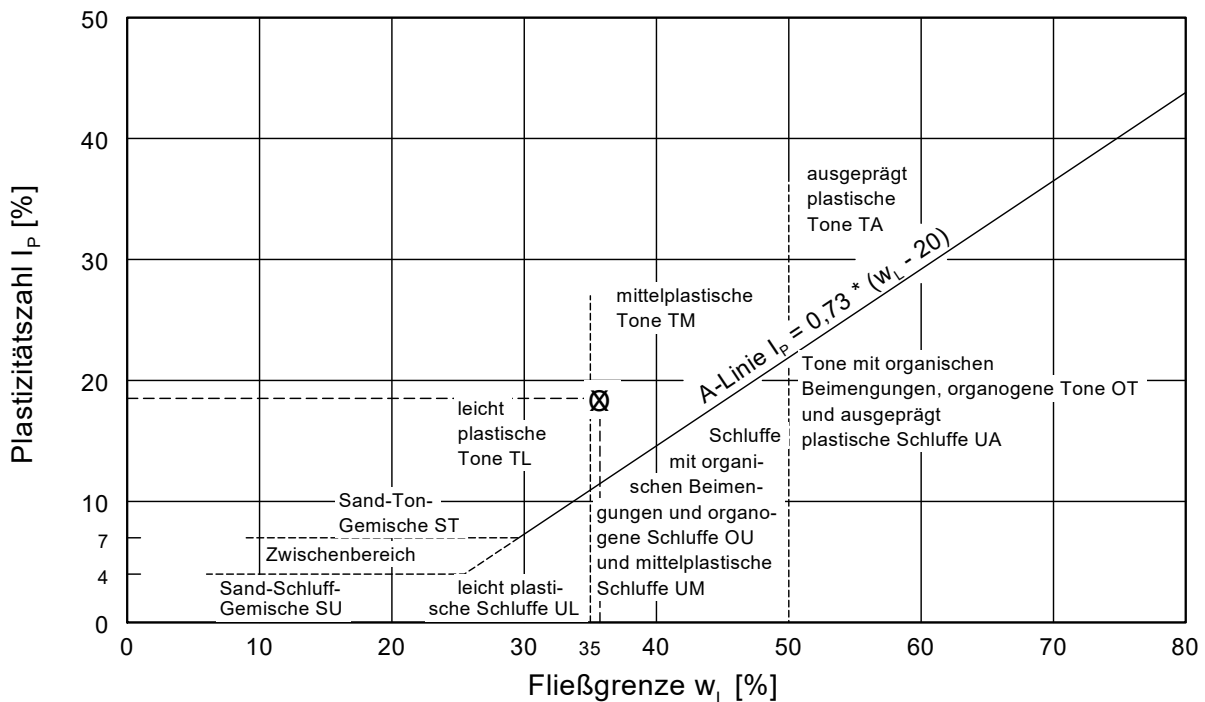
$I_C = 0.58$



Plastizitätsbereich ( $w_L$  bis  $w_P$ ) [%]



Plastizitätsdiagramm



CUA Chemisches Untersuchungsamt Emden GmbH - Zum Nordkai 16 - 26725 Emden

HPC AG  
Blinke 6

26789 LEER

06. September 2023

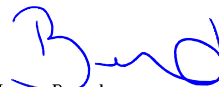
## PRÜFBERICHT 010923809

Auftragsnr. Auftraggeber: 2301989  
Projektbezeichnung: WP Georgshof, WWA Verweyen  
Probenahme: durch Auftraggeber am 01.09.2023  
Probentransport: durch Auftraggeber  
Probeneingang: 01.09.2023  
Prüfzeitraum: 01.09. – 06.09.2023  
Probennummer: 21173 – 21176 / 23  
Probenmaterial: Wasser  
Verpackung: PE-Flasche (500 mL; 500 mL + CaCO<sub>3</sub>)  
Bemerkungen: -  
Sonstiges: Der Messfehler dieser Prüfungen befindet sich im üblichen Rahmen. Näheres teilen wir Ihnen auf Anfrage gerne mit. Die Prüfergebnisse beziehen sich ausschließlich auf die angegebenen Prüfgegenstände. Regelungen zur Unterauftragvergabe und zu Messunsicherheiten auf Seite 2. Eine auszugsweise Vervielfältigung dieses Prüfberichts bedarf der schriftlichen Genehmigung durch die CUA Emden GmbH. Eventuell ausgewiesene Summen einzelner Parameter werden automatisch berechnet. Die Bildung der Summen erfolgt rein numerisch. Die angegebenen Stellen widerspiegeln keine Signifikanz. Die Bestimmungsgrenzen können matrix- / einwaagebedingt variieren.

Analysenbefunde: Seite 3 – 6  
Messverfahren: Seite 2  
Qualitätskontrolle:



Name: M. Ed. Greta Brose  
Grund: Geprüft und freigegeben.  
Datum: 06.09.2023 12:10:23 (UTC+02:00:00)  
M. Ed. Greta Brose  
(Projektleiterin)



Name: Laura Bernd  
Grund: Geprüft und freigegeben.  
Datum: 06.09.2023 12:14:42 (UTC+02:00:00)  
Laura Bernd  
(stellv. Projektleiterin)



Methode	Norm	Messunsicherheit [%]
pH-Wert (W,E)	DIN EN ISO 10523 (C5): 2012-04 <sup>1)</sup>	0,10 abs.
Sulfat	DIN EN ISO 10304-1 (D20): 2009-07 <sup>1)</sup>	7,6
kalklös. Kohlensäure	DIN 38404-C10 <sup>1)</sup> )	-
Ammonium	DIN EN ISO 11732 (E 23): 1997-09 <sup>1)</sup>	13,1
Calcium	DIN EN ISO 11885 (E22): 2009-09 <sup>2)</sup>	12,9
Magnesium	DIN EN ISO 11885 (E22): 2009-09 <sup>2)</sup>	11,8

<sup>1)</sup> Chemisches Untersuchungsamt Emden GmbH akkreditiert durch die DAkkS gemäß D-PL-17612-01

<sup>2)</sup> Laboratorien Dr. Döring GmbH akkreditiert durch die DAkkS gemäß D-PL-13462-01-00

<sup>3)</sup> nicht akkreditiertes Verfahren

Labornummer	21173	Angriffsgrad		
Analysennummer	155796			
Probenbezeichnung	<b>Probe 06 (WEA 01)</b>			
		schwach angreifend	mäßig angreifend	stark angreifend
Dimension	[mg/L]	[mg/L]	[mg/L]	[mg/L]
pH-Wert (20°C)	6,7	6,5 – 5,5	< 5,5 – 4,5	< 4,5
kalklösende Kohlensäure	9,4	15 – 40	> 40 – 100	> 100
Ammonium	0,4	15 – 30	> 30 – 60	> 60
Sulfat	37	200 – 600	> 600 – 3.000	> 3.000
Magnesium	20	300 – 1.000	> 1.000 – 3.000	> 3.000
Calcium	110			
Angriffsgrad n. DIN 4030	*	schwach angreifend	mäßig angreifend	stark angreifend

\* die Analysenwerte liegen jeweils unterhalb der Grenzwerte für den Angriffsgrad: XA1 schwach angreifend

### Beurteilung nach DIN 4030 - Betonaggressivität

In Bezug auf die untersuchten Parameter liegen die Analysenwerte der Wasserprobe **Probe 06 (WEA 01)** (Labornummer 21173) unterhalb der Grenzwerte für den Angriffsgrad XA1, schwach angreifend nach der DIN 4030-1.

#### Hinweis:

Die Beurteilung des untersuchten Materials erfolgt ausschließlich auf formaler Grundlage und ist nicht Gegenstand der akkreditierten Leistung. Einzel- und Sonderfallregelungen (z.B. durch Fußnoten) sind nicht berücksichtigt. Diese Klassenzuordnung ersetzt keine geologische Gutachterleistung unter Berücksichtigung aller Rahmenbedingungen.

Labornummer	21174	Angriffsgrad		
Analysennummer	155797			
Probenbezeichnung	<b>Probe 07 (WEA 02)</b>			
		schwach angreifend	mäßig angreifend	stark angreifend
Dimension	[mg/L]	[mg/L]	[mg/L]	[mg/L]
pH-Wert (20°C)	6,7	6,5 – 5,5	< 5,5 – 4,5	< 4,5
kalklösende Kohlensäure	< 1,0	15 – 40	> 40 – 100	> 100
Ammonium	0,4	15 – 30	> 30 – 60	> 60
Sulfat	53	200 – 600	> 600 – 3.000	> 3.000
Magnesium	24	300 – 1.000	> 1.000 – 3.000	> 3.000
Calcium	7,8			
Angriffsgrad n. DIN 4030	*	schwach angreifend	mäßig angreifend	stark angreifend

\* die Analysenwerte liegen jeweils unterhalb der Grenzwerte für den Angriffsgrad: XA1 schwach angreifend

### Beurteilung nach DIN 4030 - Betonaggressivität

In Bezug auf die untersuchten Parameter liegen die Analysenwerte der Wasserprobe **Probe 07 (WEA 02)** (Labornummer 21174) unterhalb der Grenzwerte für den Angriffsgrad XA1, schwach angreifend nach der DIN 4030-1.

#### Hinweis:

Die Beurteilung des untersuchten Materials erfolgt ausschließlich auf formaler Grundlage und ist nicht Gegenstand der akkreditierten Leistung. Einzel- und Sonderfallregelungen (z.B. durch Fußnoten) sind nicht berücksichtigt. Diese Klassenzuordnung ersetzt keine geologische Gutachterleistung unter Berücksichtigung aller Rahmenbedingungen.

Labornummer	21175	Angriffsgrad		
Analysennummer	155798			
Probenbezeichnung	<b>Probe 09 (WEA 04)</b>			
		schwach angreifend	mäßig angreifend	stark angreifend
Dimension	[mg/L]	[mg/L]	[mg/L]	[mg/L]
pH-Wert (20°C)	6,7	6,5 – 5,5	< 5,5 – 4,5	< 4,5
kalklösende Kohlensäure	8,4	15 – 40	> 40 – 100	> 100
Ammonium	0,1	15 – 30	> 30 – 60	> 60
Sulfat	6,8	200 – 600	> 600 – 3.000	> 3.000
Magnesium	24	300 – 1.000	> 1.000 – 3.000	> 3.000
Calcium	3,3			
Angriffsgrad n. DIN 4030	*	schwach angreifend	mäßig angreifend	stark angreifend

\* die Analysenwerte liegen jeweils unterhalb der Grenzwerte für den Angriffsgrad: XA1 schwach angreifend

### Beurteilung nach DIN 4030 - Betonaggressivität

In Bezug auf die untersuchten Parameter liegen die Analysenwerte der Wasserprobe **Probe 09 (WEA 04)** (Labornummer 21175) unterhalb der Grenzwerte für den Angriffsgrad XA1, schwach angreifend nach der DIN 4030-1.

#### Hinweis:

Die Beurteilung des untersuchten Materials erfolgt ausschließlich auf formaler Grundlage und ist nicht Gegenstand der akkreditierten Leistung. Einzel- und Sonderfallregelungen (z.B. durch Fußnoten) sind nicht berücksichtigt. Diese Klassenzuordnung ersetzt keine geologische Gutachterleistung unter Berücksichtigung aller Rahmenbedingungen.

Labornummer	21176	Angriffsgrad		
Analysennummer	155799			
Probenbezeichnung	<b>Probe 10 (WEA Verweyen)</b>			
		schwach angreifend	mäßig angreifend	stark angreifend
Dimension	[mg/L]	[mg/L]	[mg/L]	[mg/L]
pH-Wert (20°C)	7,1	6,5 – 5,5	< 5,5 – 4,5	< 4,5
kalklösende Kohlensäure	< 1,0	15 – 40	> 40 – 100	> 100
Ammonium	< 0,1	15 – 30	> 30 – 60	> 60
Sulfat	21	200 – 600	> 600 – 3.000	> 3.000
Magnesium	7,9	300 – 1.000	> 1.000 – 3.000	> 3.000
Calcium	7,4			
Angriffsgrad n. DIN 4030	*	schwach angreifend	mäßig angreifend	stark angreifend

\* die Analysenwerte liegen jeweils unterhalb der Grenzwerte für den Angriffsgrad: XA1 schwach angreifend

### Beurteilung nach DIN 4030 - Betonaggressivität

In Bezug auf die untersuchten Parameter liegen die Analysenwerte der Wasserprobe **Probe 10 (WEA Verweyen)** (Labornummer 21176) unterhalb der Grenzwerte für den Angriffsgrad XA1, schwach angreifend nach der DIN 4030-1.

#### Hinweis:

Die Beurteilung des untersuchten Materials erfolgt ausschließlich auf formaler Grundlage und ist nicht Gegenstand der akkreditierten Leistung. Einzel- und Sonderfallregelungen (z.B. durch Fußnoten) sind nicht berücksichtigt. Diese Klassenzuordnung ersetzt keine geologische Gutachterleistung unter Berücksichtigung aller Rahmenbedingungen.

CUA Chemisches Untersuchungsamt Emden GmbH - Zum Nordkai 16 - 26725 Emden

HPC AG  
Blinke 6

26789 LEER

29. August 2023

## PRÜFBERICHT 240823802

Auftragsnr. Auftraggeber: Kst: 3711; 2301989  
 Projektbezeichnung: WP Georgshof, WWA Verweyen  
 Probenahme: durch Auftraggeber am 23.08.2023  
 Probentransport: durch Auftraggeber  
 Probeneingang: 24.08.2023  
 Prüfzeitraum: 24.08. – 29.08.2023  
 Probennummer: 20605 / 23  
 Probenmaterial: Wasser  
 Verpackung: PE-Flasche (250 mL, 250 mL + CaCO<sub>3</sub>)  
 Bemerkungen: -  
 Sonstiges: Der Messfehler dieser Prüfungen befindet sich im üblichen Rahmen. Näheres teilen wir Ihnen auf Anfrage gerne mit. Die Prüfergebnisse beziehen sich ausschließlich auf die angegebenen Prüfgegenstände. Regelungen zur Unterauftragvergabe und zu Messunsicherheiten auf Seite 2. Eine auszugsweise Vervielfältigung dieses Prüfberichts bedarf der schriftlichen Genehmigung durch die CUA Emden GmbH. Eventuell ausgewiesene Summen einzelner Parameter werden automatisch berechnet. Die Bildung der Summen erfolgt rein numerisch. Die angegebenen Stellen widerspiegeln keine Signifikanz. Die Bestimmungsgrenzen können matrix-/ einwaagebedingt variieren.

Analysenbefunde: Seite 3  
 Messverfahren: Seite 2  
 Qualitätskontrolle:



Name: M. Ed. Greta Brose  
 Grund: Geprüft und freigegeben.  
 Datum: 29.08.2023 11:22:19 (UTC+02:00:00)  
**M. Ed. Greta Brose**  
 (Projektleiterin)



Name: Laura Bernd  
 Grund: Geprüft und freigegeben.  
 Datum: 29.08.2023 11:22:19 (UTC+02:00:00)  
**Laura Bernd**  
 (stellv. Projektleiterin)

Methode	Norm	Messunsicherheit [%]
pH-Wert (W,E)	DIN EN ISO 10523 (C5): 2012-04 <sup>1)</sup>	0,10 abs.
Sulfat	DIN EN ISO 10304-1 (D20): 2009-07 <sup>1)</sup>	7,6
kalklös. Kohlensäure	DIN 38404-C10 <sup>1*)</sup>	-
Ammonium	DIN EN ISO 11732 (E 23): 1997-09 <sup>1)</sup>	13,1
Calcium	DIN EN ISO 11885 (E22): 2009-09 <sup>2)</sup>	12,9
Magnesium	DIN EN ISO 11885 (E22): 2009-09 <sup>2)</sup>	11,8

<sup>1)</sup> Chemisches Untersuchungsamt Emden GmbH akkreditiert durch die DAkkS gemäß D-PL-17612-01

<sup>2)</sup> Laboratorien Dr. Döring GmbH akkreditiert durch die DAkkS gemäß D-PL-13462-01-00

<sup>\*)</sup> nicht akkreditiertes Verfahren

Labornummer	20605	Angriffsgrad		
Analysennummer	152276			
Probenbezeichnung	<b>Probe 08 (WEA 03)</b>			
		schwach angreifend	mäßig angreifend	stark angreifend
Dimension	[mg/L]	[mg/L]	[mg/L]	[mg/L]
pH-Wert (20°C)	6,9	6,5 – 5,5	< 5,5 – 4,5	< 4,5
kalklösende Kohlensäure	16	15 – 40	> 40 – 100	> 100
Ammonium	0,6	15 – 30	> 30 – 60	> 60
Sulfat	31	200 – 600	> 600 – 3.000	> 3.000
Magnesium	13	300 – 1.000	> 1.000 – 3.000	> 3.000
Calcium	110			
Angriffsgrad n. DIN 4030	schwach angreifend	schwach angreifend	mäßig angreifend	stark angreifend

### Beurteilung nach DIN 4030 - Betonaggressivität

In Bezug auf die untersuchten Parameter ist die Wasserprobe **Probe 08 (WEA 03)** (Labornummer 20605) beurteilt nach den Grenzwerten der DIN 4030-1 aufgrund der kalklösenden Kohlensäure als schwach betonangreifend einzustufen.

#### Hinweis:

Die Beurteilung des untersuchten Materials erfolgt ausschließlich auf formaler Grundlage und ist nicht Gegenstand der akkreditierten Leistung. Einzel- und Sonderfallregelungen (z.B. durch Fußnoten) sind nicht berücksichtigt. Diese Klassenzuordnung ersetzt keine geologische Gutachterleistung unter Berücksichtigung aller Rahmenbedingungen.



**Projekt:** Windpark Georgshof / 23.1098 CPT WEA 1 Nord

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k (0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 5,3	5,3	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	5,3 - 7,0	1,7	10,00	0	0,100	3,500	Sand
3	7,0 - 9,4	2,4	1,00	0	0,010	0,350	bindig
4	9,4 - 10,0	0,6	10,00	0	0,100	3,500	Sand
5	10,0 - 11,5	1,5	19,00	0	0,150	6,650	Sand
6	11,5 - 13,0	1,5	0,00	100	0,040	0,800	bindig
7	13,0 - 14,0	1,0	0,00	150	0,050	1,150	bindig
8	14,0 - 18,4	4,4	0,00	200	0,060	1,500	bindig
9	18,4 - 27,4	9,0	0,00	250	0,060	1,500	bindig
10	27,4 - 29,1	1,7	9,00	0	0,090	3,150	Sandiger Schluff
11	29,1 - 35,0	5,9	9,00	0	0,090	3,150	Annahme

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Stahlbetonrammpfahl

Pfahlbreite: 45 cm

Minimale Pfahllänge: 29,0 m

Maximale Pfahllänge: 30,0 m

Schaftumfang: 1,80 m

Fußfläche: 0,20 m<sup>2</sup>

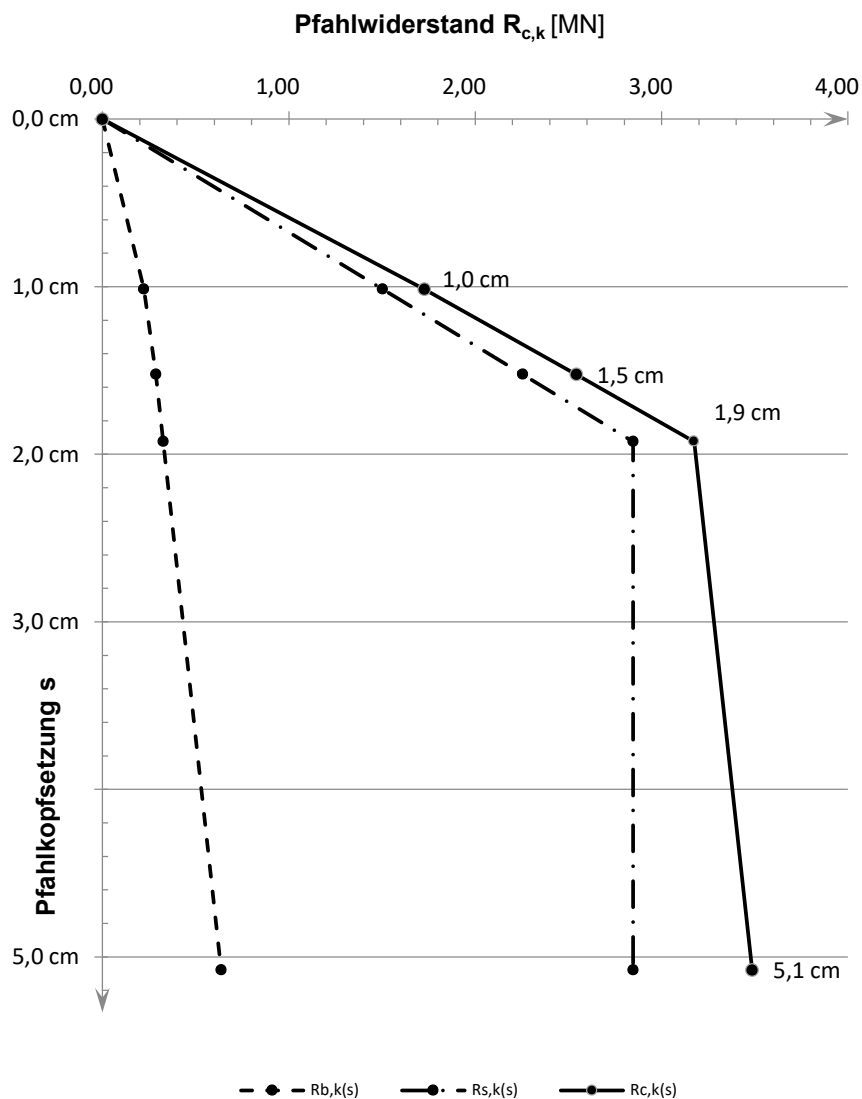
### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

Pfahllänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
29,0	3,404	2,767	0,638
<b>29,5</b>	<b>3,485</b>	2,848	0,638
30,0	3,566	2,929	0,638

**Pfahlwiderstände (setzungsabhängig)**

Die Berechnung erfolgt für eine Pfahllänge von 29,5 m

Bezogene Setzung	Pfahlkopfsetzung [cm]	$R_{s,k(s)}$ [MN]	$R_{b,k(s)}$ [MN]	$R_{c,k(s)}$ [MN]
$s/D = 0,02$	1,0 cm	1,503	0,223	1,726
$s/D = 0,03$	1,5 cm	2,255	0,287	2,542
$s_{sg}$	1,9 cm	2,848	0,327	3,174
$s/D = 0,10$	5,1 cm	2,848	0,638	3,485

**Widerstandsetzungslinie**

**Projekt:** Windpark Georgshof / 23.1098 CPT WEA 1 Nord

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k (0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 5,3	5,3	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	5,3 - 7,0	1,7	10,00	0	0,100	3,500	Sand
3	7,0 - 9,4	2,4	1,00	0	0,010	0,350	bindig
4	9,4 - 10,0	0,6	10,00	0	0,100	3,500	Sand
5	10,0 - 11,5	1,5	19,00	0	0,150	6,650	Sand
6	11,5 - 13,0	1,5	0,00	100	0,040	0,800	bindig
7	13,0 - 14,0	1,0	0,00	150	0,050	1,150	bindig
8	14,0 - 18,4	4,4	0,00	200	0,060	1,500	bindig
9	18,4 - 27,4	9,0	0,00	250	0,060	1,500	bindig
10	27,4 - 29,1	1,7	9,00	0	0,090	3,150	Sandiger Schluff
11	29,1 - 35,0	5,9	9,00	0	0,090	3,150	Annahme

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Ortbetonrammpfahl VI

Schaftdurchmesser: 51 cm

Spitzendurchmesser: 62 cm

Minimale Pfahlänge: 29,0 m

Maximale Pfahlänge: 30,0 m

Schaftumfang: 1,60 m

Fußfläche: 0,30 m<sup>2</sup>

### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

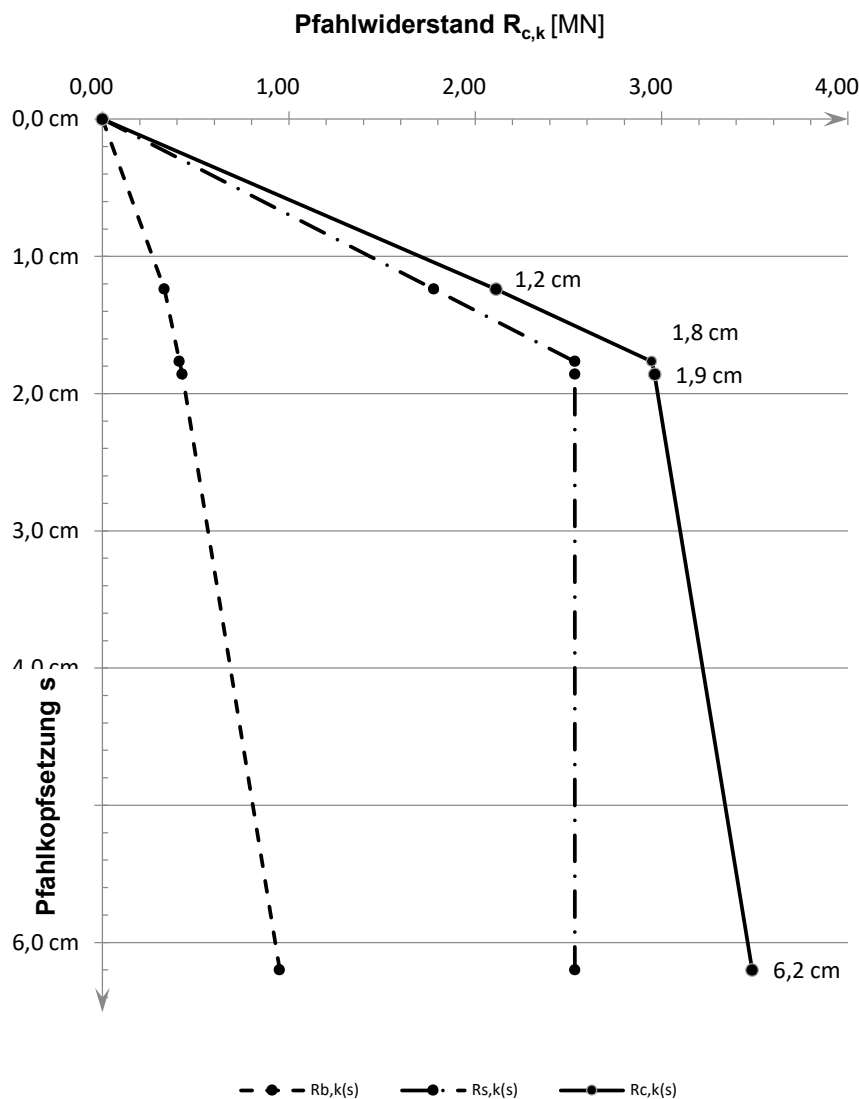
Pfahlänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
29,0	3,414	2,463	0,951
<b>29,5</b>	<b>3,486</b>	2,535	0,951
30,0	3,558	2,607	0,951

**Pfahlwiderstände (setzungsabhängig)**

Die Berechnung erfolgt für eine Pfahllänge von 29,5 m

Bezogene Setzung	Pfahlkopfsetzung [cm]	$R_{s,k(s)}$ [MN]	$R_{b,k(s)}$ [MN]	$R_{c,k(s)}$ [MN]
$s/D = 0,02$	1,2 cm	1,778	0,333	2,111
$s_{sg}$	1,8 cm	2,535	0,414	2,948
$s/D = 0,03$	1,9 cm	2,535	0,428	2,963
$s/D = 0,10$	6,2 cm	2,535	0,951	3,486

**Widerstandsetzungslinie**



**Projekt:** Windpark Georgshof / 23.1098 CPT WEA 1 Nord

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k (0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 5,3	5,3	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	5,3 - 7,0	1,7	10,00	0	0,080	2,000	Sand
3	7,0 - 9,4	2,4	1,00	0	0,008	0,200	bindig
4	9,4 - 10,0	0,6	10,00	0	0,080	2,000	Sand
5	10,0 - 11,5	1,5	19,00	0	0,120	3,400	Sand
6	11,5 - 13,0	1,5	0,00	100	0,040	0,800	bindig
7	13,0 - 14,0	1,0	0,00	150	0,050	1,150	bindig
8	14,0 - 18,4	4,4	0,00	200	0,060	1,500	bindig
9	18,4 - 27,4	9,0	0,00	250	0,060	1,500	bindig
10	27,4 - 29,1	1,7	9,00	0	0,072	1,800	Sandiger Schluff
11	29,1 - 38,0	8,9	9,00	0	0,072	1,800	Annahme

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Bohrpfahl (klassisch)

Schaftdurchmesser: 100 cm

Spitzendurchmesser: 100 cm

Minimale Pfahlänge: 34,0 m

Maximale Pfahlänge: 35,0 m

Schaftumfang: 3,14 m

Fußfläche: 0,79 m<sup>2</sup>

### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

Pfahlänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
34,0	6,982	5,568	1,414
<b>34,5</b>	<b>7,095</b>	5,681	1,414
35,0	7,208	5,794	1,414



**Projekt:** Windpark Georgshof / 23.1098 CPT WEA 1 Ost

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k (0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 5,4	5,4	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	5,4 - 6,2	0,8	2,00	0	0,020	0,700	Sand
3	6,2 - 7,0	0,8	7,50	0	0,075	2,625	Sand
4	7,0 - 7,5	0,5	3,00	0	0,030	1,050	Sand
5	7,5 - 9,3	1,8	1,00	0	0,010	0,350	bindig
6	9,3 - 11,4	2,1	14,00	0	0,140	4,900	Sand
7	11,4 - 12,6	1,2	0,00	100	0,040	0,800	bindig
8	12,6 - 16,0	3,4	0,00	175	0,055	1,325	bindig
9	16,0 - 20,4	4,4	0,00	200	0,060	1,500	bindig
10	20,4 - 27,7	7,3	0,00	250	0,060	1,500	bindig
11	27,7 - 29,4	1,7	15,00	0	0,150	5,250	Sand/Schluff
12	29,4 - 35,0	5,6	15,00	0	0,150	5,250	Annahme

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Stahlbetonrammpfahl

Pfahlbreite: 45 cm

Minimale Pfahlänge: 29,0 m

Maximale Pfahlänge: 30,0 m

Schaftumfang: 1,80 m

Fußfläche: 0,20 m<sup>2</sup>

### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

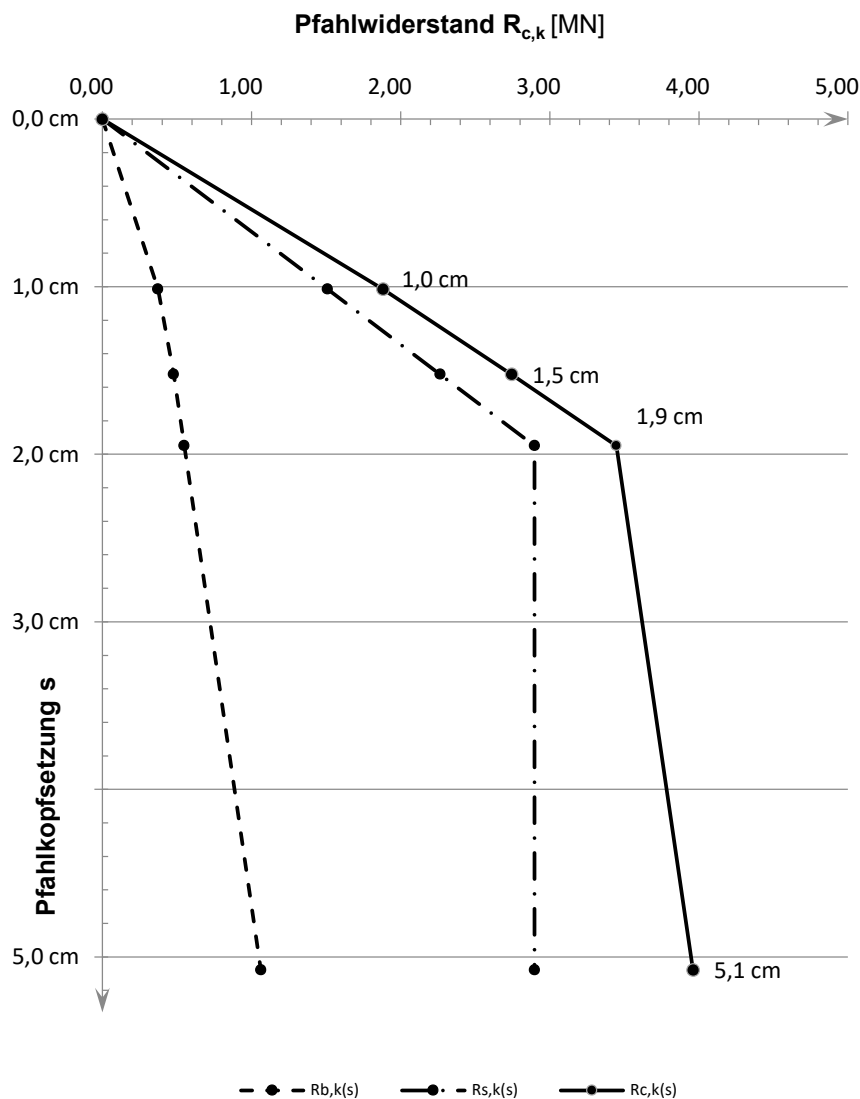
Pfahlänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
29,0	3,826	2,763	1,063
<b>29,5</b>	<b>3,961</b>	2,898	1,063
30,0	4,096	3,033	1,063

**Pfahlwiderstände (setzungsabhängig)**

Die Berechnung erfolgt für eine Pfahllänge von 29,5 m

Bezogene Setzung	Pfahlkopfsetzung [cm]	$R_{s,k(s)}$ [MN]	$R_{b,k(s)}$ [MN]	$R_{c,k(s)}$ [MN]
$s/D = 0,02$	1,0 cm	1,510	0,372	1,882
$s/D = 0,03$	1,5 cm	2,265	0,478	2,743
$s_{sg}$	1,9 cm	2,898	0,548	3,446
$s/D = 0,10$	5,1 cm	2,898	1,063	3,961

**Widerstandsetzungslinie**





**Projekt:** Windpark Georgshof / 23.1098 CPT WEA 1 Ost

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]		Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k (0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0	- 5,4	5,4	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	5,4	- 6,2	0,8	2,00	0	0,020	0,700	Sand
3	6,2	- 7,0	0,8	7,50	0	0,075	2,625	Sand
4	7,0	- 7,5	0,5	3,00	0	0,030	1,050	Sand
5	7,5	- 9,3	1,8	1,00	0	0,010	0,350	bindig
6	9,3	- 11,4	2,1	14,00	0	0,140	4,900	Sand
7	11,4	- 12,6	1,2	0,00	100	0,040	0,800	bindig
8	12,6	- 16,0	3,4	0,00	175	0,055	1,325	bindig
9	16,0	- 20,4	4,4	0,00	200	0,060	1,500	bindig
10	20,4	- 27,7	7,3	0,00	250	0,060	1,500	bindig
11	27,7	- 29,4	1,7	15,00	0	0,150	5,250	Sand/Schluff
12	29,4	- 35,0	5,6	15,00	0	0,150	5,250	Annahme

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Ortbetonrammpfahl VI

Schaftdurchmesser: 51 cm

Spitzendurchmesser: 62 cm

Minimale Pfahllänge: 29,0 m

Maximale Pfahllänge: 30,0 m

Schaftumfang: 1,60 m

Fußfläche: 0,30 m<sup>2</sup>

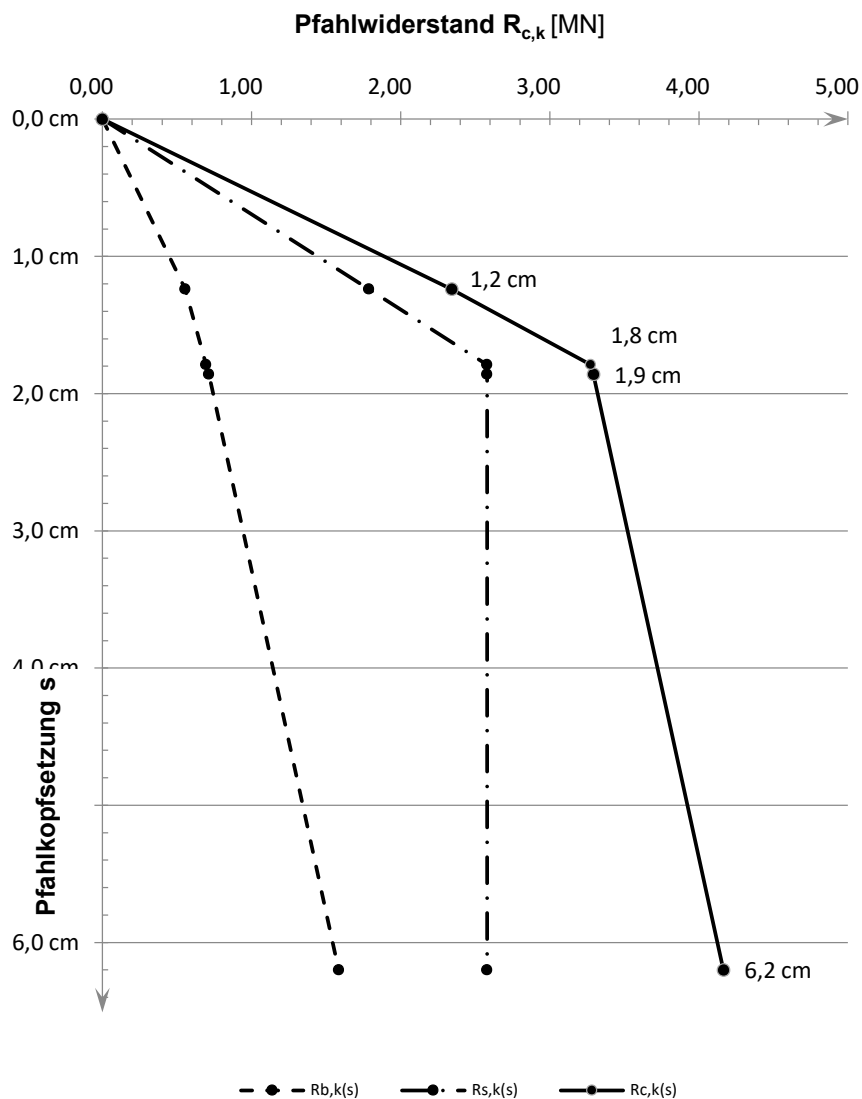
### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

Pfahllänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
29,0	4,044	2,459	1,585
<b>29,5</b>	<b>4,165</b>	2,580	1,585
30,0	4,285	2,700	1,585

**Pfahlwiderstände (setzungsabhängig)**

Die Berechnung erfolgt für eine Pfahllänge von 29,5 m

Bezogene Setzung	Pfahlkopfsetzung [cm]	$R_{s,k(s)}$ [MN]	$R_{b,k(s)}$ [MN]	$R_{c,k(s)}$ [MN]
$s/D = 0,02$	1,2 cm	1,787	0,555	2,342
$s_{sg}$	1,8 cm	2,580	0,695	3,275
$s/D = 0,03$	1,9 cm	2,580	0,713	3,293
$s/D = 0,10$	6,2 cm	2,580	1,585	4,165

**Widerstandsetzungslinie**

**Projekt:** Windpark Georgshof / 23.1098 CPT WEA 1 Ost

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]		Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k (0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0	- 5,4	5,4	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	5,4	- 6,2	0,8	2,00	0	0,016	0,400	Sand
3	6,2	- 7,0	0,8	7,50	0	0,060	1,500	Sand
4	7,0	- 7,5	0,5	3,00	0	0,024	0,600	Sand
5	7,5	- 9,3	1,8	1,00	0	0,008	0,200	bindig
6	9,3	- 11,4	2,1	14,00	0	0,112	2,800	Sand
7	11,4	- 12,6	1,2	0,00	100	0,040	0,800	bindig
8	12,6	- 16,0	3,4	0,00	175	0,055	1,325	bindig
9	16,0	- 20,4	4,4	0,00	200	0,060	1,500	bindig
10	20,4	- 27,7	7,3	0,00	250	0,060	1,500	bindig
11	27,7	- 29,4	1,7	15,00	0	0,120	3,000	Sand/Schluff
12	29,4	- 38,0	8,6	15,00	0	0,120	3,000	Annahme

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Bohrpfahl (klassisch)  
 Schaftdurchmesser: 100 cm  
 Spitzendurchmesser: 100 cm  
 Minimale Pfahlänge: 34,0 m  
 Maximale Pfahlänge: 35,0 m

Schaftumfang: 3,14 m  
 Fußfläche: 0,79 m<sup>2</sup>

### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

Pfahlänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
34,0	8,688	6,332	2,356
<b>34,5</b>	<b>8,876</b>	6,520	2,356
35,0	9,065	6,709	2,356



**Projekt:** Windpark Georgshof / 23.1098 CPT WEA 1 Süd

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k (0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 5,2	5,2	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	5,2 - 7,0	1,8	12,00	0	0,120	4,200	Sand
3	7,0 - 7,6	0,6	6,00	0	0,060	2,100	Sand/Schluff
4	7,6 - 9,5	1,9	1,00	0	0,010	0,350	bindig
5	9,5 - 12,0	2,5	18,00	0	0,150	6,300	Sand
6	12,0 - 12,6	0,6	0,00	100	0,040	0,800	bindig
7	12,6 - 17,5	4,9	0,00	200	0,060	1,500	bindig
8	17,5 - 20,0	2,5	0,00	200	0,060	1,500	bindig
9	20,0 - 28,5	8,5	0,00	250	0,060	1,500	bindig
10	28,5 - 29,4	0,9	16,00	0	0,150	5,600	Sand/Schluff
11	29,4 - 35,0	5,6	16,00	0	0,150	5,600	Annahme

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Stahlbetonrammpfahl

Pfahlbreite: 45 cm

Minimale Pfahlänge: 29,0 m

Maximale Pfahlänge: 30,0 m

Schaftumfang: 1,80 m

Fußfläche: 0,20 m<sup>2</sup>

### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

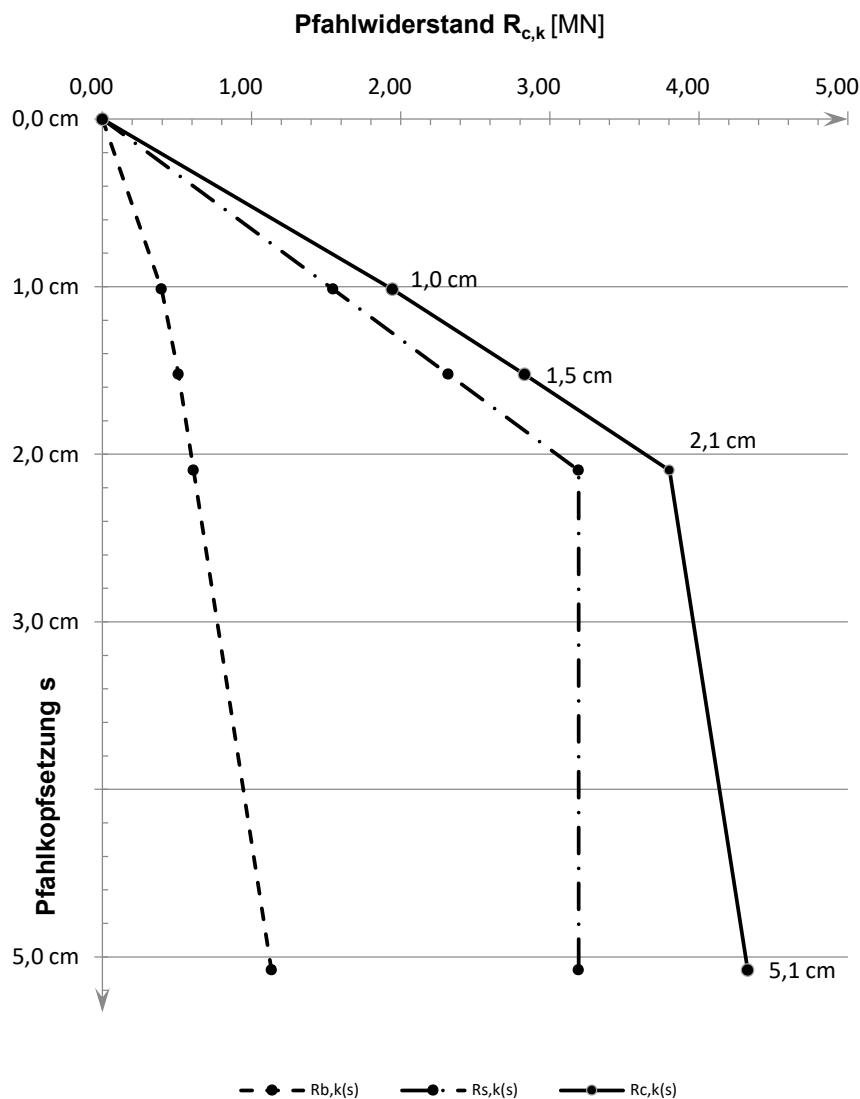
Pfahlänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
29,0	4,192	3,058	1,134
<b>29,5</b>	<b>4,327</b>	3,193	1,134
30,0	4,462	3,328	1,134

**Pfahlwiderstände (setzungsabhängig)**

Die Berechnung erfolgt für eine Pfahllänge von 29,5 m

Bezogene Setzung	Pfahlkopfsetzung [cm]	$R_{s,k(s)}$ [MN]	$R_{b,k(s)}$ [MN]	$R_{c,k(s)}$ [MN]
$s/D = 0,02$	1,0 cm	1,547	0,397	1,944
$s/D = 0,03$	1,5 cm	2,320	0,510	2,830
$s_{sg}$	2,1 cm	3,193	0,611	3,804
$s/D = 0,10$	5,1 cm	3,193	1,134	4,327

**Widerstandsetzungslinie**



**Projekt:** Windpark Georgshof / 23.1098 CPT WEA 1 Süd

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k (0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 5,2	5,2	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	5,2 - 7,0	1,8	12,00	0	0,120	4,200	Sand
3	7,0 - 7,6	0,6	6,00	0	0,060	2,100	Sand/Schluff
4	7,6 - 9,5	1,9	1,00	0	0,010	0,350	bindig
5	9,5 - 12,0	2,5	18,00	0	0,150	6,300	Sand
6	12,0 - 12,6	0,6	0,00	100	0,040	0,800	bindig
7	12,6 - 17,5	4,9	0,00	200	0,060	1,500	bindig
8	17,5 - 20,0	2,5	0,00	200	0,060	1,500	bindig
9	20,0 - 28,5	8,5	0,00	250	0,060	1,500	bindig
10	28,5 - 29,4	0,9	16,00	0	0,150	5,600	Sand/Schluff
11	29,4 - 35,0	5,6	16,00	0	0,150	5,600	Annahme

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Ortbetonrammpfahl VI

Schaftdurchmesser: 51 cm

Spitzendurchmesser: 62 cm

Minimale Pfahllänge: 29,0 m

Maximale Pfahllänge: 30,0 m

Schaftumfang: 1,60 m

Fußfläche: 0,30 m<sup>2</sup>

### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

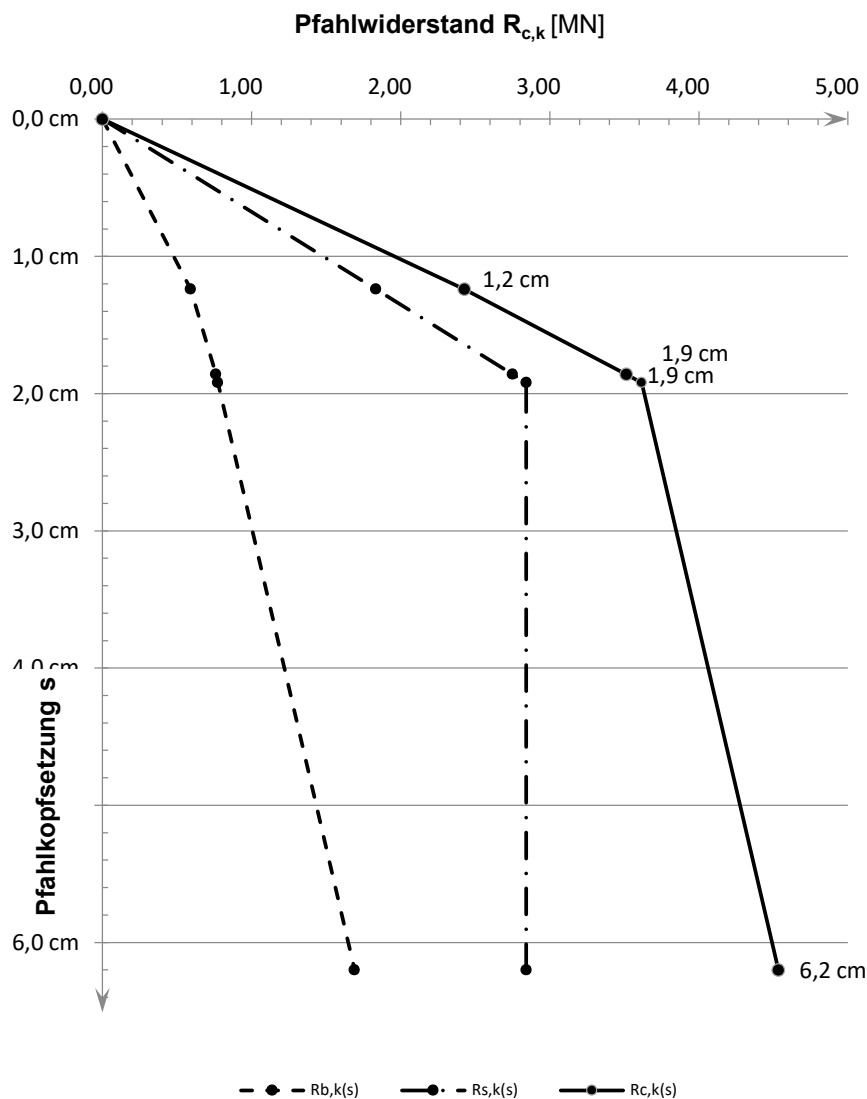
Pfahllänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
29,0	4,413	2,722	1,691
<b>29,5</b>	<b>4,533</b>	2,842	1,691
30,0	4,653	2,962	1,691

**Pfahlwiderstände (setzungsabhängig)**

Die Berechnung erfolgt für eine Pfahllänge von 29,5 m

Bezogene Setzung	Pfahlkopfsetzung [cm]	$R_{s,k(s)}$ [MN]	$R_{b,k(s)}$ [MN]	$R_{c,k(s)}$ [MN]
$s/D = 0,02$	1,2 cm	1,835	0,592	2,426
$s/D = 0,03$	1,9 cm	2,752	0,761	3,513
$s_{sg}$	1,9 cm	2,842	0,774	3,616
$s/D = 0,10$	6,2 cm	2,842	1,691	4,533

**Widerstandsetzungslinie**





**Projekt:** Windpark Georgshof / 23.1098 CPT WEA 1 Süd

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k (0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 5,2	5,2	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	5,2 - 7,0	1,8	12,00	0	0,096	2,400	Sand
3	7,0 - 7,6	0,6	6,00	0	0,048	1,200	Sand/Schluff
4	7,6 - 9,5	1,9	1,00	0	0,008	0,200	bindig
5	9,5 - 12,0	2,5	18,00	0	0,120	3,300	Sand
6	12,0 - 12,6	0,6	0,00	100	0,040	0,800	bindig
7	12,6 - 17,5	4,9	0,00	200	0,060	1,500	bindig
8	17,5 - 20,0	2,5	0,00	200	0,060	1,500	bindig
9	20,0 - 28,5	8,5	0,00	250	0,060	1,500	bindig
10	28,5 - 29,4	0,9	16,00	0	0,120	3,100	Sand/Schluff
11	29,4 - 38,0	8,6	16,00	0	0,120	3,100	Annahme

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Bohrpfahl (klassisch)

Schaftdurchmesser: 100 cm

Spitzendurchmesser: 100 cm

Minimale Pfahlänge: 34,0 m

Maximale Pfahlänge: 35,0 m

Schaftumfang: 3,14 m

Fußfläche: 0,79 m<sup>2</sup>

### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

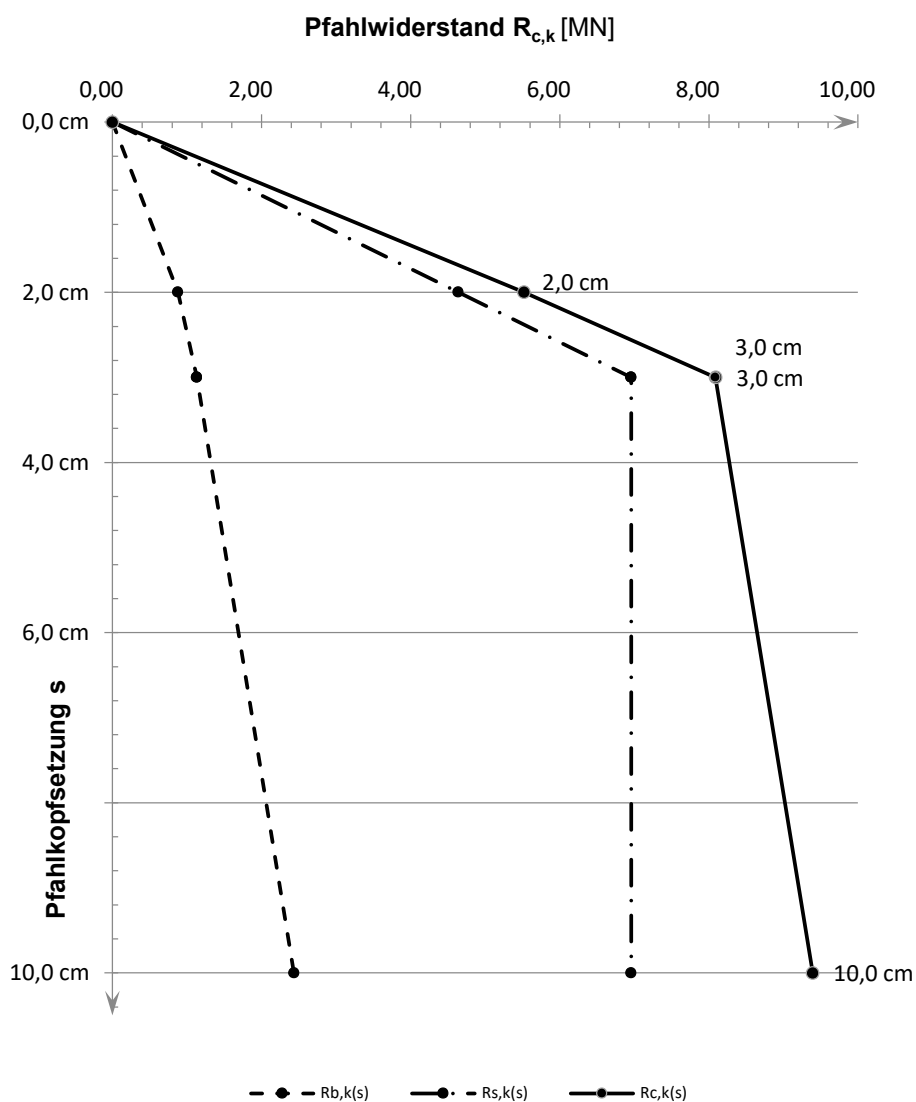
Pfahlänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
34,0	9,204	6,770	2,435
<b>34,5</b>	<b>9,393</b>	6,958	2,435
35,0	9,581	7,146	2,435

**Pfahlwiderstände (setzungsabhängig)**

Die Berechnung erfolgt für eine Pfahllänge von 34,5 m

Bezogene Setzung	Pfahlkopfsetzung [cm]	$R_{s,k(s)}$ [MN]	$R_{b,k(s)}$ [MN]	$R_{c,k(s)}$ [MN]
$s/D = 0,02$	2,0 cm	4,639	0,880	5,518
$s/D = 0,03$	3,0 cm	6,958	1,131	8,089
$s_{sg}$	3,0 cm	6,958	1,131	8,089
$s/D = 0,10$	10,0 cm	6,958	2,435	9,393

**Widerstandsetzungslinie**



**Projekt:** Windpark Georgshof / 23.1098 CPT WEA 1 West

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k (0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 5,2	5,2	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	5,2 - 7,0	1,8	10,00	0	0,100	3,500	Sand
3	7,0 - 7,6	0,6	6,00	0	0,060	2,100	Sand/Schluff
4	7,6 - 9,6	2,0	1,00	0	0,010	0,350	bindig
5	9,6 - 11,8	2,2	20,00	0	0,150	7,000	Sand
6	11,8 - 12,6	0,8	0,00	100	0,040	0,800	bindig
7	12,6 - 15,7	3,1	0,00	175	0,055	1,325	bindig
8	15,7 - 20,0	4,3	0,00	200	0,060	1,500	bindig
9	20,0 - 24,0	4,0	0,00	250	0,060	1,500	bindig
10	24,0 - 28,3	4,3	0,00	250	0,060	1,500	bindig
11	28,3 - 29,1	0,8	12,00	0	0,120	4,200	Sand/Schluff
12	29,1 - 35,0	5,9	12,00	0	0,120	4,200	Annahme

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Stahlbetonrammpfahl

Pfahlbreite: 45 cm

Minimale Pfahlänge: 29,0 m

Maximale Pfahlänge: 30,0 m

Schaftumfang: 1,80 m

Fußfläche: 0,20 m<sup>2</sup>

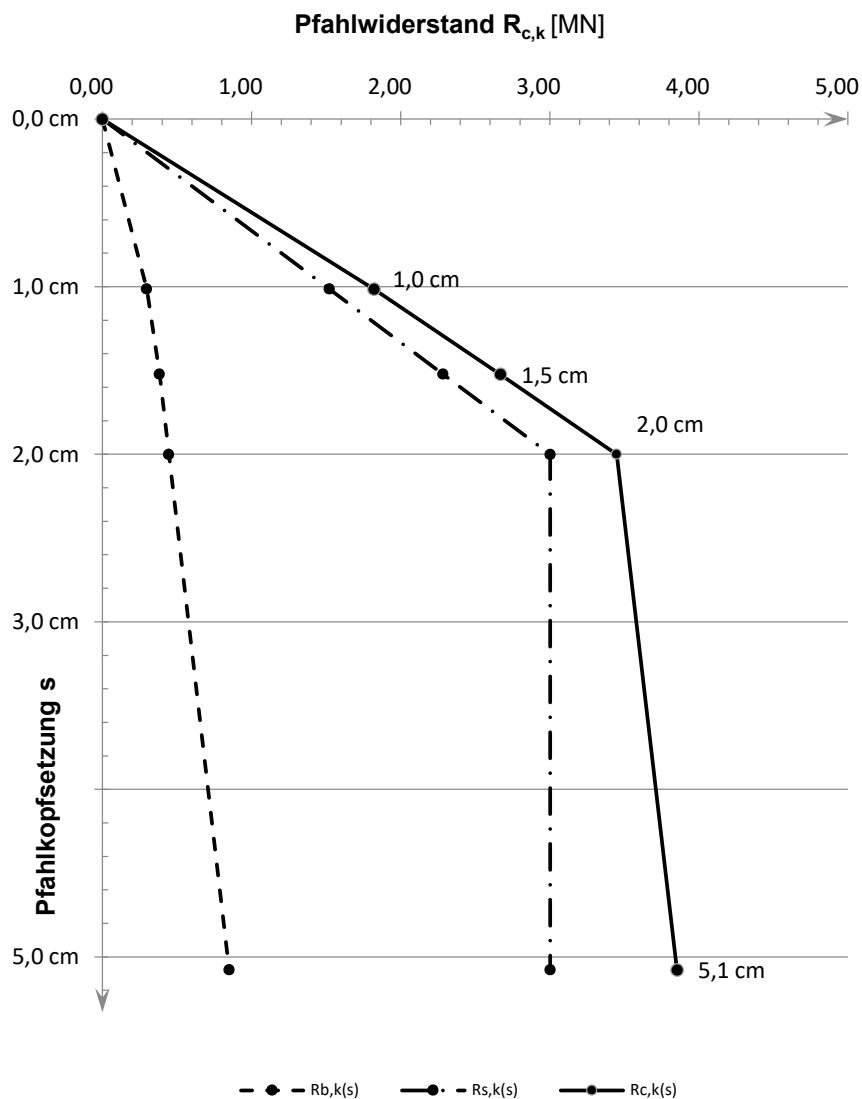
### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

Pfahlänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
29,0	3,746	2,895	0,851
<b>29,5</b>	<b>3,854</b>	3,003	0,851
30,0	3,962	3,111	0,851

**Pfahlwiderstände (setzungsabhängig)**

Die Berechnung erfolgt für eine Pfahllänge von 29,5 m

Bezogene Setzung	Pfahlkopfsetzung [cm]	$R_{s,k(s)}$ [MN]	$R_{b,k(s)}$ [MN]	$R_{c,k(s)}$ [MN]
$s/D = 0,02$	1,0 cm	1,524	0,298	1,821
$s/D = 0,03$	1,5 cm	2,286	0,383	2,668
$s_{sg}$	2,0 cm	3,003	0,446	3,449
$s/D = 0,10$	5,1 cm	3,003	0,851	3,854

**Widerstandsetzungslinie**

**Projekt:** Windpark Georgshof / 23.1098 CPT WEA 1 West

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k (0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 5,2	5,2	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	5,2 - 7,0	1,8	10,00	0	0,100	3,500	Sand
3	7,0 - 7,6	0,6	6,00	0	0,060	2,100	Sand/Schluff
4	7,6 - 9,6	2,0	1,00	0	0,010	0,350	bindig
5	9,6 - 11,8	2,2	20,00	0	0,150	7,000	Sand
6	11,8 - 12,6	0,8	0,00	100	0,040	0,800	bindig
7	12,6 - 15,7	3,1	0,00	175	0,055	1,325	bindig
8	15,7 - 20,0	4,3	0,00	200	0,060	1,500	bindig
9	20,0 - 24,0	4,0	0,00	250	0,060	1,500	bindig
10	24,0 - 28,3	4,3	0,00	250	0,060	1,500	bindig
11	28,3 - 29,1	0,8	12,00	0	0,120	4,200	Sand/Schluff
12	29,1 - 35,0	5,9	12,00	0	0,120	4,200	Annahme

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Ortbetonrammpfahl VI

Schaftdurchmesser: 51 cm

Spitzendurchmesser: 62 cm

Minimale Pfahlänge: 29,0 m

Maximale Pfahlänge: 30,0 m

Schaftumfang: 1,60 m

Fußfläche: 0,30 m<sup>2</sup>

### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

Pfahlänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
29,0	3,845	2,577	1,268
<b>29,5</b>	<b>3,941</b>	2,673	1,268
30,0	4,037	2,769	1,268



**Projekt:** Windpark Georgshof / 23.1098 CPT WEA 1 West

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k (0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 5,2	5,2	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	5,2 - 7,0	1,8	10,00	0	0,080	2,000	Sand
3	7,0 - 7,6	0,6	6,00	0	0,048	1,200	Sand/Schluff
4	7,6 - 9,6	2,0	1,00	0	0,008	0,200	bindig
5	9,6 - 11,8	2,2	20,00	0	0,120	3,500	Sand
6	11,8 - 12,6	0,8	0,00	100	0,040	0,800	bindig
7	12,6 - 15,7	3,1	0,00	175	0,055	1,325	bindig
8	15,7 - 20,0	4,3	0,00	200	0,060	1,500	bindig
9	20,0 - 24,0	4,0	0,00	250	0,060	1,500	bindig
10	24,0 - 28,3	4,3	0,00	250	0,060	1,500	bindig
11	28,3 - 29,1	0,8	12,00	0	0,096	2,400	Sand/Schluff
12	29,1 - 38,0	8,9	12,00	0	0,096	2,400	Annahme

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Bohrpfahl (klassisch)  
 Schaftdurchmesser: 100 cm  
 Spitzendurchmesser: 100 cm  
 Minimale Pfahlänge: 34,0 m  
 Maximale Pfahlänge: 35,0 m

Schaftumfang: 3,14 m  
 Fußfläche: 0,79 m<sup>2</sup>

### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

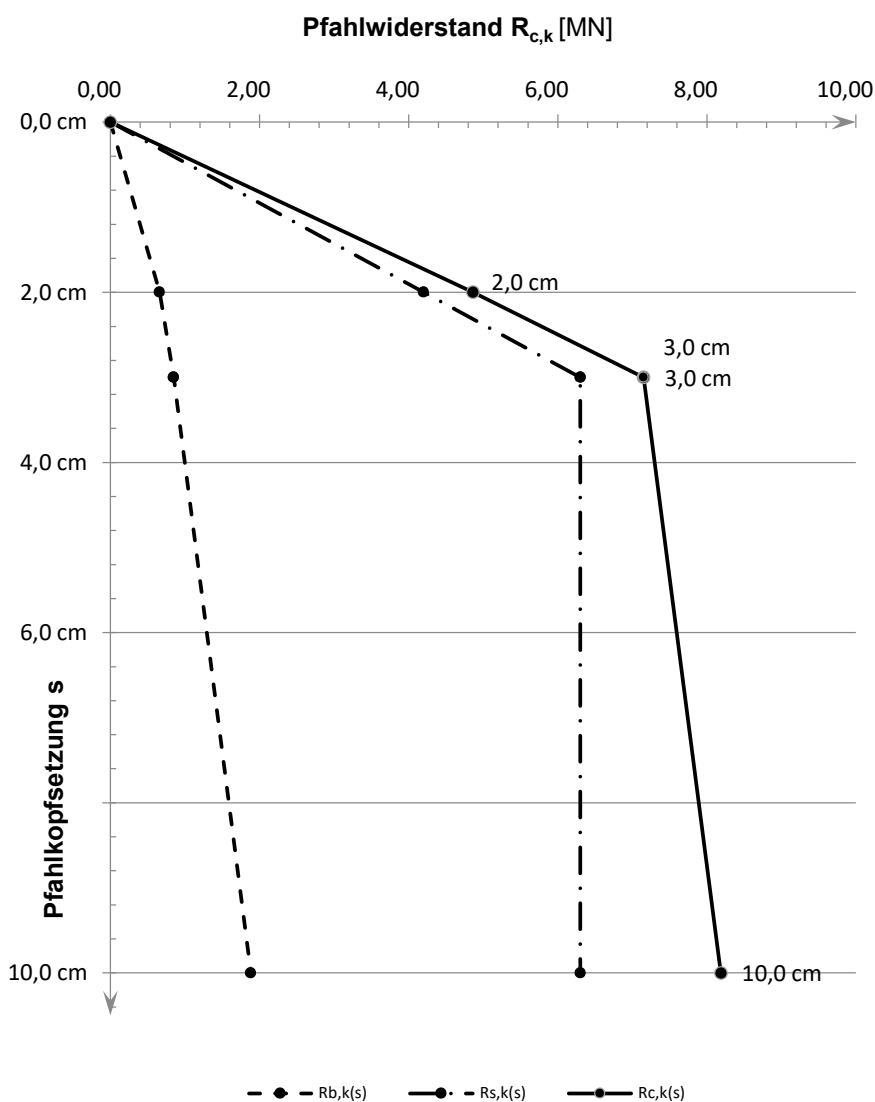
Pfahlänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
34,0	8,038	6,153	1,885
<b>34,5</b>	<b>8,189</b>	6,304	1,885
35,0	8,339	6,454	1,885

**Pfahlwiderstände (setzungsabhängig)**

Die Berechnung erfolgt für eine Pfahllänge von 34,5 m

Bezogene Setzung	Pfahlkopfsetzung [cm]	$R_{s,k(s)}$ [MN]	$R_{b,k(s)}$ [MN]	$R_{c,k(s)}$ [MN]
$s/D = 0,02$	2,0 cm	4,202	0,660	4,862
$s/D = 0,03$	3,0 cm	6,304	0,848	7,152
$s_{sg}$	3,0 cm	6,304	0,848	7,152
$s/D = 0,10$	10,0 cm	6,304	1,885	8,189

**Widerstandsetzungslinie**





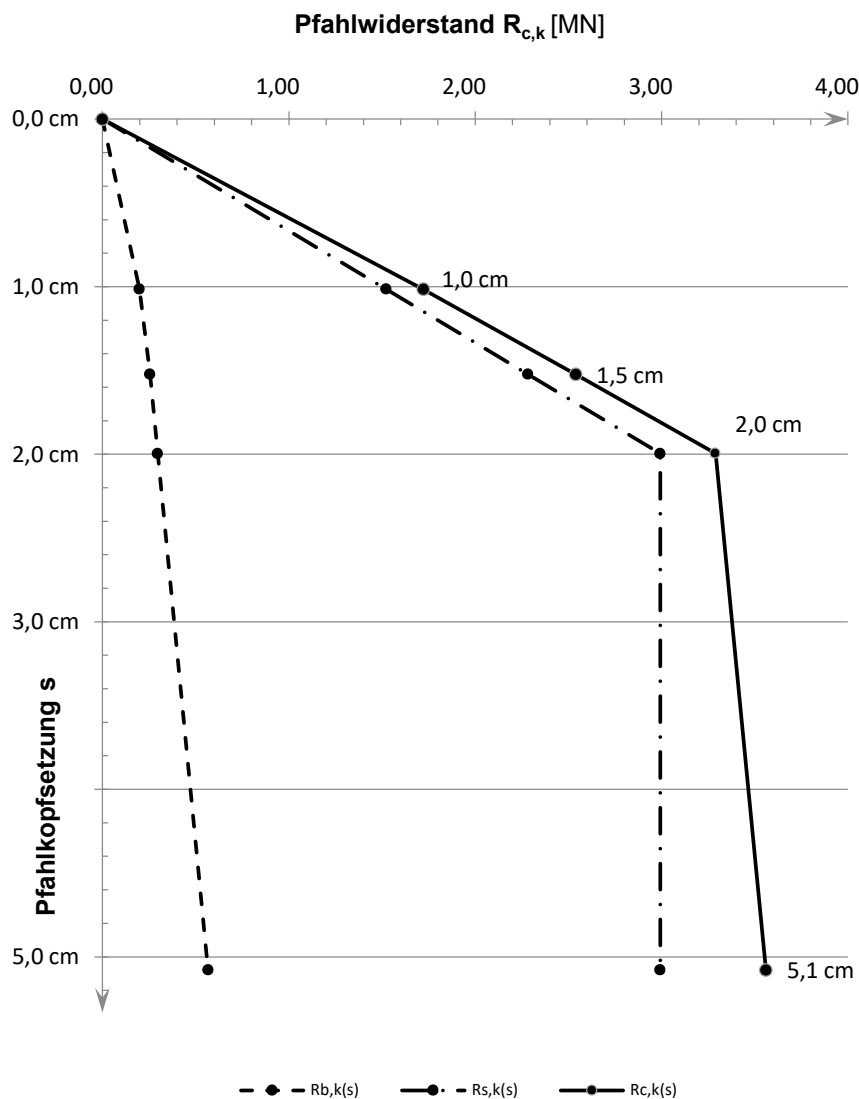


**Pfahlwiderstände (setzungsabhängig)**

Die Berechnung erfolgt für eine Pfahllänge von 28,0 m

Bezogene Setzung	Pfahlkopfsetzung [cm]	$R_{s,k(s)}$ [MN]	$R_{b,k(s)}$ [MN]	$R_{c,k(s)}$ [MN]
$s/D = 0,02$	1,0 cm	1,522	0,198	1,721
$s/D = 0,03$	1,5 cm	2,284	0,255	2,539
$s_{sg}$	2,0 cm	2,993	0,297	3,289
$s/D = 0,10$	5,1 cm	2,993	0,567	3,560

**Widerstandsetzungslinie**



**Projekt:** Windpark Georgshof / 23.1098 CPT WEA 2 Nord

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k (0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 4,7	4,7	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	4,7 - 6,0	1,3	5,00	0	0,050	1,750	Sand/Schluff
3	6,0 - 7,0	1,0	15,00	0	0,150	5,250	Sand
4	7,0 - 8,2	1,2	10,00	0	0,100	3,500	Sand/Schluff
5	8,2 - 11,2	3,0	1,00	0	0,010	0,350	bindig
6	11,2 - 13,3	2,1	15,00	0	0,150	5,250	Sand
7	13,3 - 15,5	2,2	7,50	0	0,075	2,625	Sand/Schluff
8	15,5 - 16,5	1,0	0,00	100	0,040	0,800	bindig
9	16,5 - 18,3	1,8	7,50	0	0,075	2,625	Sand/Schluff
10	18,3 - 23,0	4,7	0,00	175	0,055	1,325	bindig
11	23,0 - 26,2	3,2	7,50	0	0,075	2,625	bindig
12	26,2 - 29,5	3,3	8,00	0	0,080	2,800	bindig
13	29,5 - 30,8	1,3	10,00	0	0,100	3,500	Sand/Schluff
14	30,8 - 31,5	0,7	0,00	200	0,060	1,500	bindig
15	31,5 - 32,7	1,2	7,50	0	0,075	2,625	Sand/Schluff
16	32,7 - 35,1	2,4	11,00	0	0,110	3,850	Sand

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Ortbetonrammpfahl VI  
 Schaftdurchmesser: 51 cm  
 Spitzendurchmesser: 62 cm  
 Minimale Pfahlänge: 27,5 m  
 Maximale Pfahlänge: 28,5 m

Schaftumfang: 1,60 m  
 Fußfläche: 0,30 m<sup>2</sup>

### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

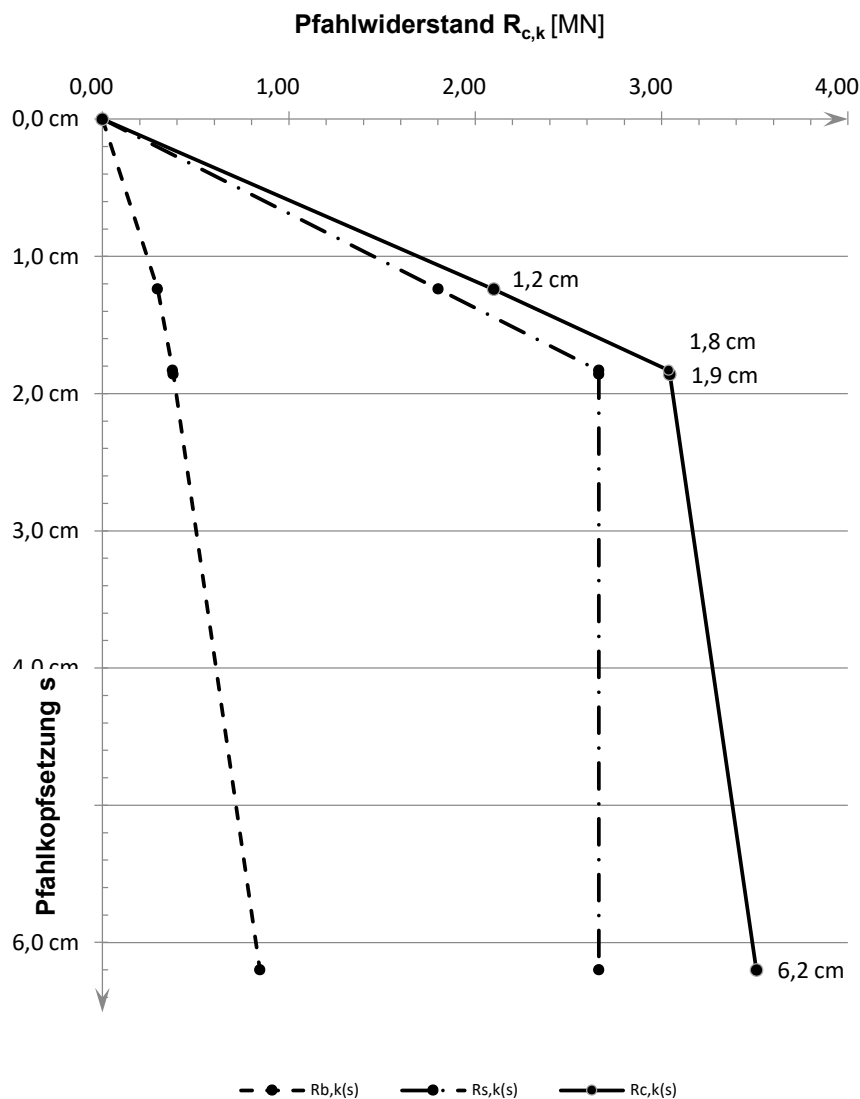
Pfahlänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
27,5	3,445	2,600	0,845
<b>28,0</b>	<b>3,509</b>	2,664	0,845
28,5	3,573	2,728	0,845

**Pfahlwiderstände (setzungsabhängig)**

Die Berechnung erfolgt für eine Pfahllänge von 28,0 m

Bezogene Setzung	Pfahlkopfsetzung [cm]	$R_{s,k(s)}$ [MN]	$R_{b,k(s)}$ [MN]	$R_{c,k(s)}$ [MN]
$s/D = 0,02$	1,2 cm	1,803	0,296	2,099
$s_{sg}$	1,8 cm	2,664	0,377	3,040
$s/D = 0,03$	1,9 cm	2,664	0,380	3,044
$s/D = 0,10$	6,2 cm	2,664	0,845	3,509

**Widerstandsetzungslinie**

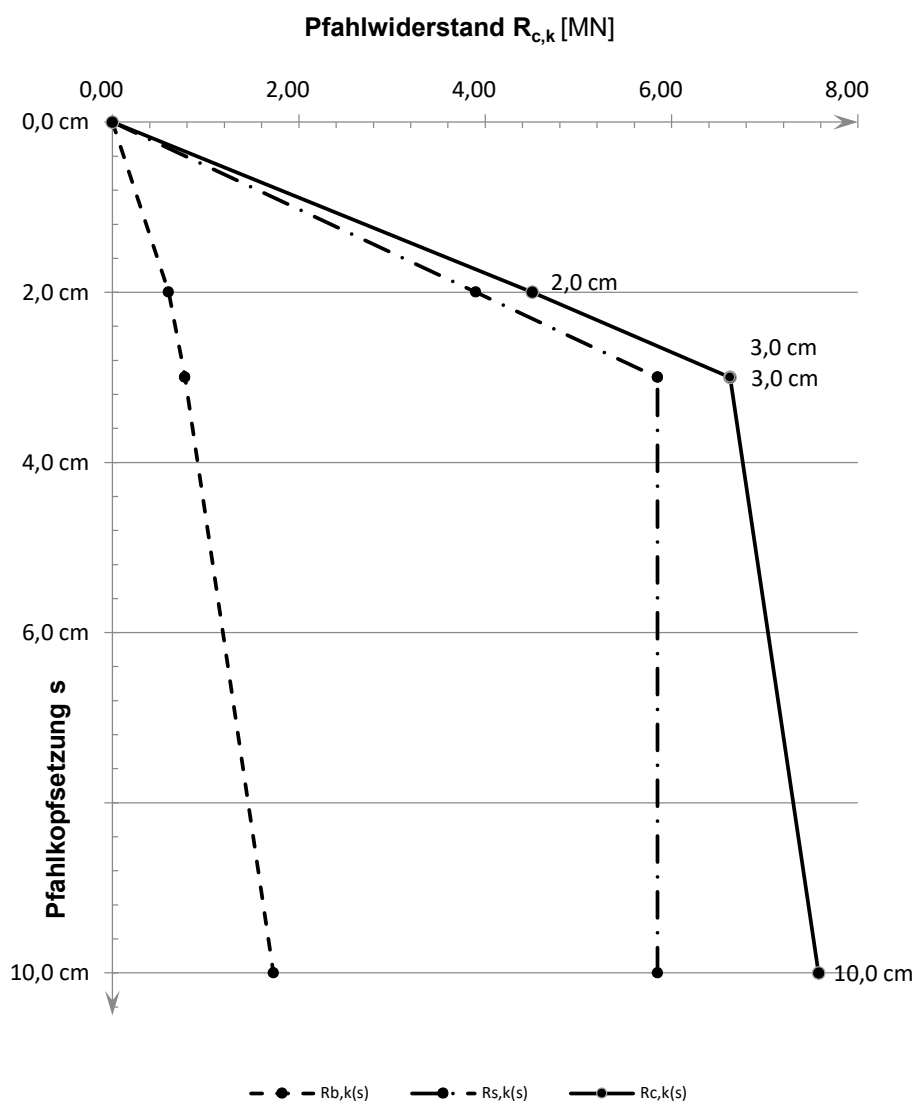




**Pfahlwiderstände (setzungsabhängig)**

Die Berechnung erfolgt für eine Pfahllänge von 34,5 m

Bezogene Setzung	Pfahlkopfsetzung [cm]	$R_{s,k(s)}$ [MN]	$R_{b,k(s)}$ [MN]	$R_{c,k(s)}$ [MN]
$s/D = 0,02$	2,0 cm	3,900	0,605	4,505
$s/D = 0,03$	3,0 cm	5,850	0,778	6,628
$s_{sg}$	3,0 cm	5,850	0,778	6,628
$s/D = 0,10$	10,0 cm	5,850	1,728	7,578

**Widerstandsetzungslinie**

**Projekt:** Windpark Georgshof / 23.1098 CPT WEA 2 Ost

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k (0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 4,8	4,8	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	4,8 - 6,0	1,2	4,00	0	0,040	1,400	Sand/Schluff
3	6,0 - 7,0	1,0	14,00	0	0,140	4,900	Sand
4	7,0 - 8,2	1,2	5,00	0	0,050	1,750	Sand/Schluff
5	8,2 - 9,0	0,8	2,00	0	0,020	0,700	bindig
6	9,0 - 11,2	2,2	1,00	0	0,010	0,350	bindig
7	11,2 - 12,5	1,3	15,00	0	0,150	5,250	Sand
8	12,5 - 13,3	0,8	5,00	0	0,050	1,750	Sand/Schluff
9	13,3 - 14,0	0,7	18,00	0	0,150	6,300	Sand
10	14,0 - 16,8	2,8	0,00	175	0,055	1,325	bindig
11	16,8 - 18,7	1,9	7,50	0	0,075	2,625	bindig
12	18,7 - 20,0	1,3	0,00	150	0,050	1,150	bindig
13	20,0 - 21,0	1,0	0,00	100	0,040	0,800	bindig
14	21,0 - 22,5	1,5	0,00	175	0,055	1,325	bindig
15	22,5 - 26,2	3,7	7,50	0	0,075	2,625	Sand/Schluff
16	26,2 - 35,1	8,9	10,00	0	0,100	3,500	Sand/Schluff

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Stahlbetonrammpfahl

Pfahlbreite: 45 cm

Minimale Pfahlänge: 27,5 m

Maximale Pfahlänge: 28,5 m

Schaftumfang: 1,80 m

Fußfläche: 0,20 m<sup>2</sup>

### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

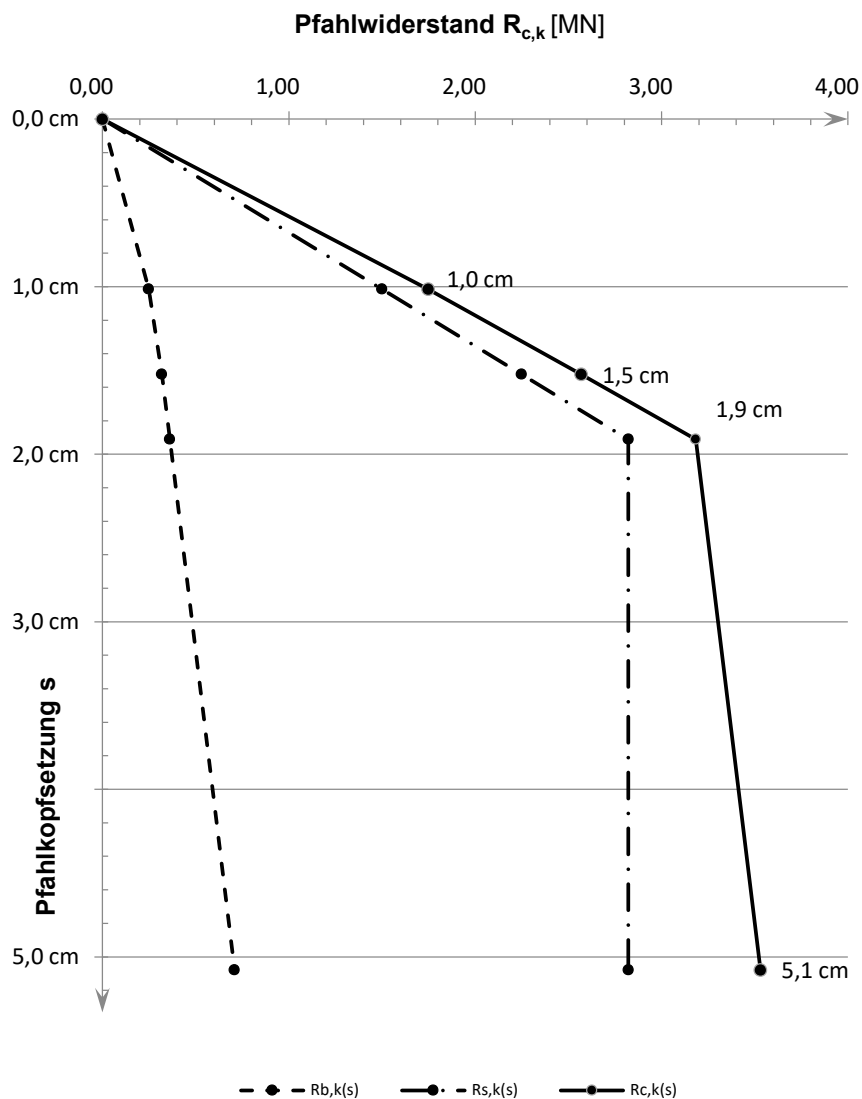
Pfahlänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
27,5	3,440	2,732	0,709
<b>28,0</b>	<b>3,530</b>	2,822	0,709
28,5	3,620	2,912	0,709

**Pfahlwiderstände (setzungsabhängig)**

Die Berechnung erfolgt für eine Pfahllänge von 28,0 m

Bezogene Setzung	Pfahlkopfsetzung [cm]	$R_{s,k(s)}$ [MN]	$R_{b,k(s)}$ [MN]	$R_{c,k(s)}$ [MN]
$s/D = 0,02$	1,0 cm	1,500	0,248	1,748
$s/D = 0,03$	1,5 cm	2,249	0,319	2,568
$s_{sg}$	1,9 cm	2,822	0,361	3,183
$s/D = 0,10$	5,1 cm	2,822	0,709	3,530

**Widerstandsetzungslinie**



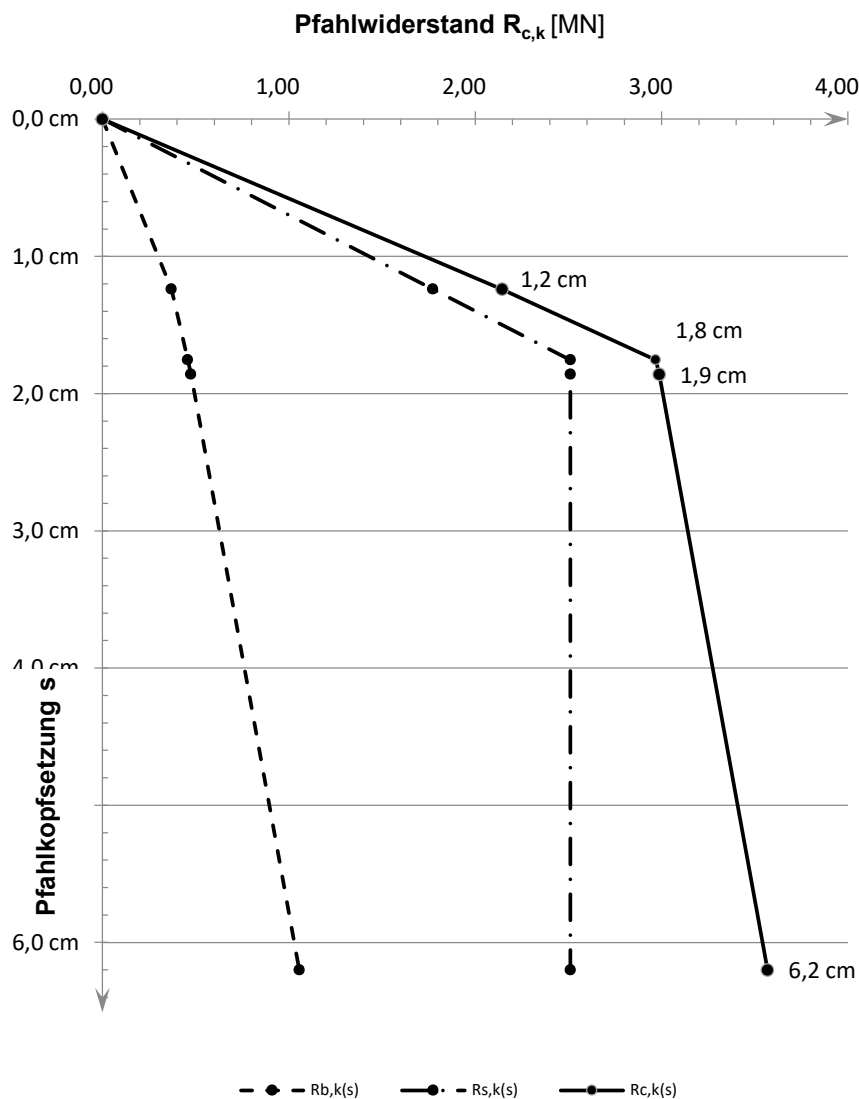




**Pfahlwiderstände (setzungsabhängig)**

Die Berechnung erfolgt für eine Pfahllänge von 28,0 m

Bezogene Setzung	Pfahlkopfsetzung [cm]	$R_{s,k(s)}$ [MN]	$R_{b,k(s)}$ [MN]	$R_{c,k(s)}$ [MN]
$s/D = 0,02$	1,2 cm	1,774	0,370	2,144
$s_{sg}$	1,8 cm	2,511	0,458	2,969
$s/D = 0,03$	1,9 cm	2,511	0,476	2,987
$s/D = 0,10$	6,2 cm	2,511	1,057	3,568

**Widerstandsetzungslinie**

**Projekt:** Windpark Georgshof / 23.1098 CPT WEA 2 Ost

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k(0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 4,8	4,8	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	4,8 - 6,0	1,2	4,00	0	0,032	0,800	Sand/Schluff
3	6,0 - 7,0	1,0	14,00	0	0,112	2,800	Sand
4	7,0 - 8,2	1,2	5,00	0	0,040	1,000	Sand/Schluff
5	8,2 - 9,0	0,8	2,00	0	0,016	0,400	bindig
6	9,0 - 11,2	2,2	1,00	0	0,008	0,200	bindig
7	11,2 - 12,5	1,3	15,00	0	0,120	3,000	Sand
8	12,5 - 13,3	0,8	5,00	0	0,040	1,000	Sand/Schluff
9	13,3 - 14,0	0,7	18,00	0	0,120	3,300	Sand
10	14,0 - 16,8	2,8	0,00	175	0,055	1,325	bindig
11	16,8 - 18,7	1,9	7,50	0	0,060	1,500	bindig
12	18,7 - 20,0	1,3	0,00	150	0,050	1,150	bindig
13	20,0 - 21,0	1,0	0,00	100	0,040	0,800	bindig
14	21,0 - 22,5	1,5	0,00	175	0,055	1,325	bindig
15	22,5 - 26,2	3,7	7,50	0	0,060	1,500	Sand/Schluff
16	26,2 - 35,1	8,9	10,00	0	0,080	2,000	Sand/Schluff
17	35,1 - 38,0	2,9	10,00	0	0,080	2,000	Annahme: Sand/Schluff

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Bohrpfahl (klassisch)  
 Schaftdurchmesser: 100 cm  
 Spitzendurchmesser: 100 cm  
 Minimale Pfahlänge: 34,0 m  
 Maximale Pfahlänge: 35,0 m

Schaftumfang: 3,14 m  
 Fußfläche: 0,79 m<sup>2</sup>

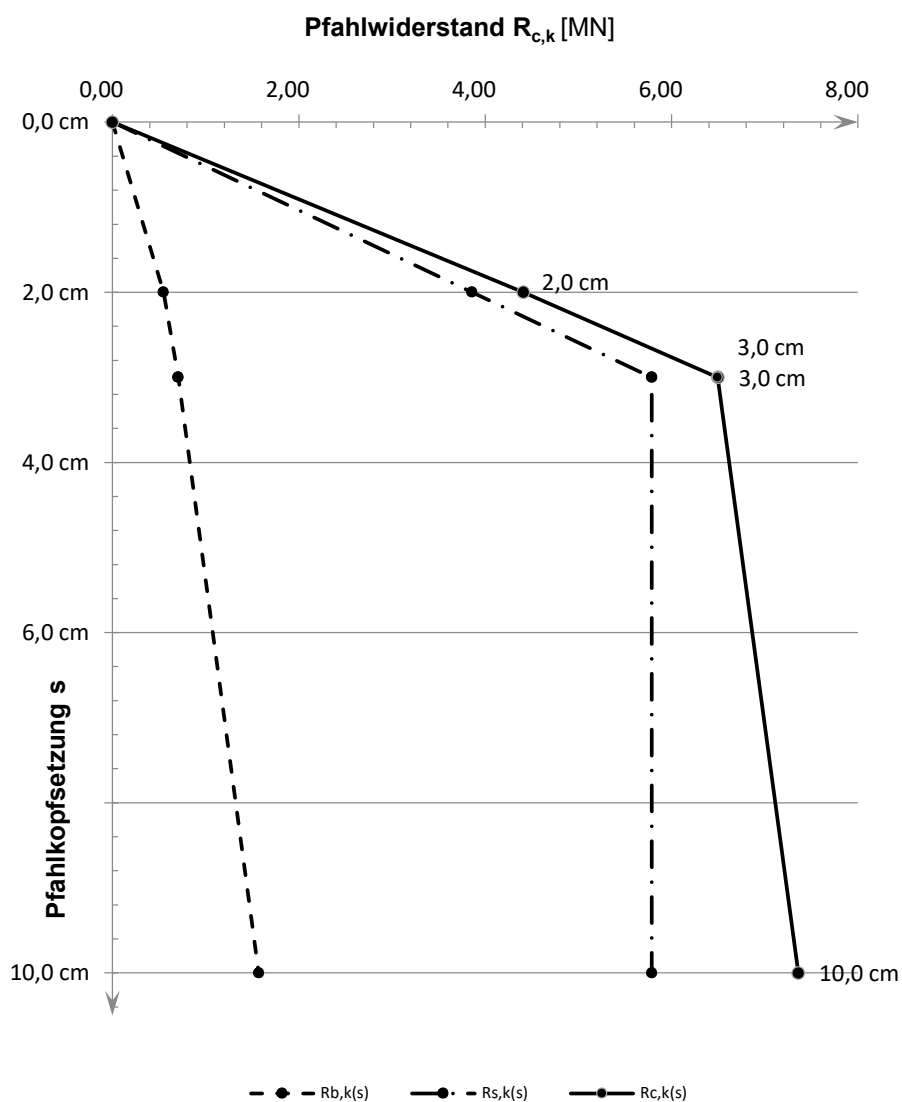
### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

Pfahlänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
34,0	7,233	5,662	1,571
<b>34,5</b>	<b>7,359</b>	5,788	1,571
35,0	7,484	5,913	1,571

**Pfahlwiderstände (setzungsabhängig)**

Die Berechnung erfolgt für eine Pfahllänge von 34,5 m

Bezogene Setzung	Pfahlkopfsetzung [cm]	$R_{s,k(s)}$ [MN]	$R_{b,k(s)}$ [MN]	$R_{c,k(s)}$ [MN]
$s/D = 0,02$	2,0 cm	3,859	0,550	4,408
$s/D = 0,03$	3,0 cm	5,788	0,707	6,495
$s_{sg}$	3,0 cm	5,788	0,707	6,495
$s/D = 0,10$	10,0 cm	5,788	1,571	7,359

**Widerstandsetzungslinie**

**Projekt:** Windpark Georgshof / 23.1098 CPT WEA 2 Süd

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k (0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 4,8	4,8	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	4,8 - 5,8	1,0	7,50	0	0,075	2,625	Sand/Schluff
3	5,8 - 7,8	2,0	15,00	0	0,150	5,250	Sand
4	7,8 - 8,8	1,0	2,00	0	0,020	0,700	bindig
5	8,8 - 11,0	2,2	1,00	0	0,010	0,350	bindig
6	11,0 - 18,0	7,0	10,00	0	0,100	3,500	Sand/Schluff
7	18,0 - 20,5	2,5	0,00	100	0,040	0,800	bindig
8	20,5 - 22,0	1,5	0,00	175	0,055	1,325	bindig
9	22,0 - 25,3	3,3	7,50	0	0,075	2,625	Sand/Schluff
10	25,3 - 26,2	0,9	11,00	0	0,110	3,850	Sand/Schluff
11	26,2 - 30,1	3,9	8,00	0	0,080	2,800	Sand/Schluff
12	30,1 - 32,0	1,9	8,00	0	0,080	2,800	Annahme: Sand/Schluff

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Stahlbetonrammpfahl

Pfahlbreite: 45 cm

Minimale Pfahlänge: 27,5 m

Maximale Pfahlänge: 28,5 m

Schaftumfang: 1,80 m

Fußfläche: 0,20 m<sup>2</sup>

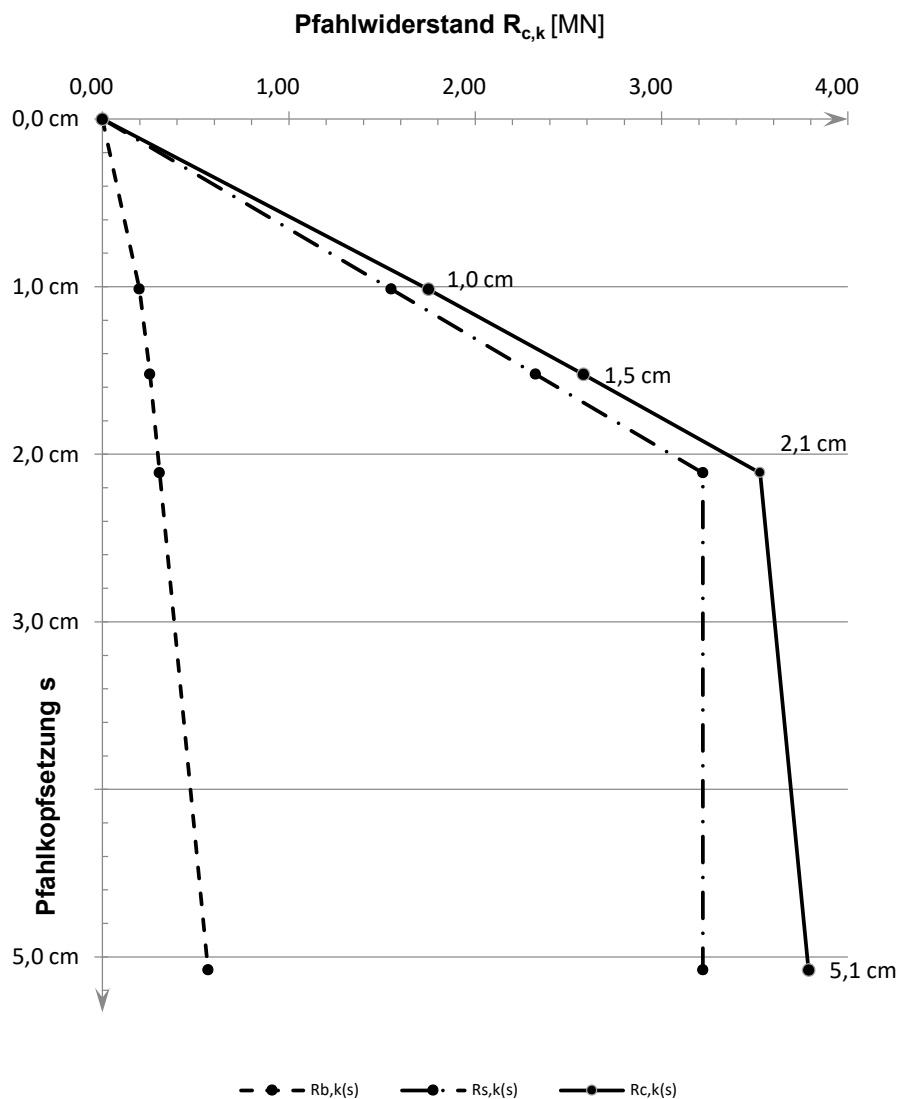
### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

Pfahlänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
27,5	3,717	3,150	0,567
<b>28,0</b>	<b>3,789</b>	3,222	0,567
28,5	3,861	3,294	0,567

**Pfahlwiderstände (setzungsabhängig)**

Die Berechnung erfolgt für eine Pfahllänge von 28,0 m

Bezogene Setzung	Pfahlkopfsetzung [cm]	$R_{s,k(s)}$ [MN]	$R_{b,k(s)}$ [MN]	$R_{c,k(s)}$ [MN]
$s/D = 0,02$	1,0 cm	1,550	0,198	1,748
$s/D = 0,03$	1,5 cm	2,325	0,255	2,580
$s_{sg}$	2,1 cm	3,222	0,307	3,529
$s/D = 0,10$	5,1 cm	3,222	0,567	3,789

**Widerstandsetzungslinie**

**Projekt:** Windpark Georgshof / 23.1098 CPT WEA 2 Süd

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k (0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 4,8	4,8	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	4,8 - 5,8	1,0	7,50	0	0,075	2,625	Sand/Schluff
3	5,8 - 7,8	2,0	15,00	0	0,150	5,250	Sand
4	7,8 - 8,8	1,0	2,00	0	0,020	0,700	bindig
5	8,8 - 11,0	2,2	1,00	0	0,010	0,350	bindig
6	11,0 - 18,0	7,0	10,00	0	0,100	3,500	Sand/Schluff
7	18,0 - 20,5	2,5	0,00	100	0,040	0,800	bindig
8	20,5 - 22,0	1,5	0,00	175	0,055	1,325	bindig
9	22,0 - 25,3	3,3	7,50	0	0,075	2,625	Sand/Schluff
10	25,3 - 26,2	0,9	11,00	0	0,110	3,850	Sand/Schluff
11	26,2 - 30,1	3,9	8,00	0	0,080	2,800	Sand/Schluff
12	30,1 - 32,0	1,9	8,00	0	0,080	2,800	Annahme: Sand/Schluff

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Ortbetonrammpfahl VI

Schaftdurchmesser: 51 cm

Spitzendurchmesser: 62 cm

Minimale Pfahlänge: 27,5 m

Maximale Pfahlänge: 28,5 m

Schaftumfang: 1,60 m

Fußfläche: 0,30 m<sup>2</sup>

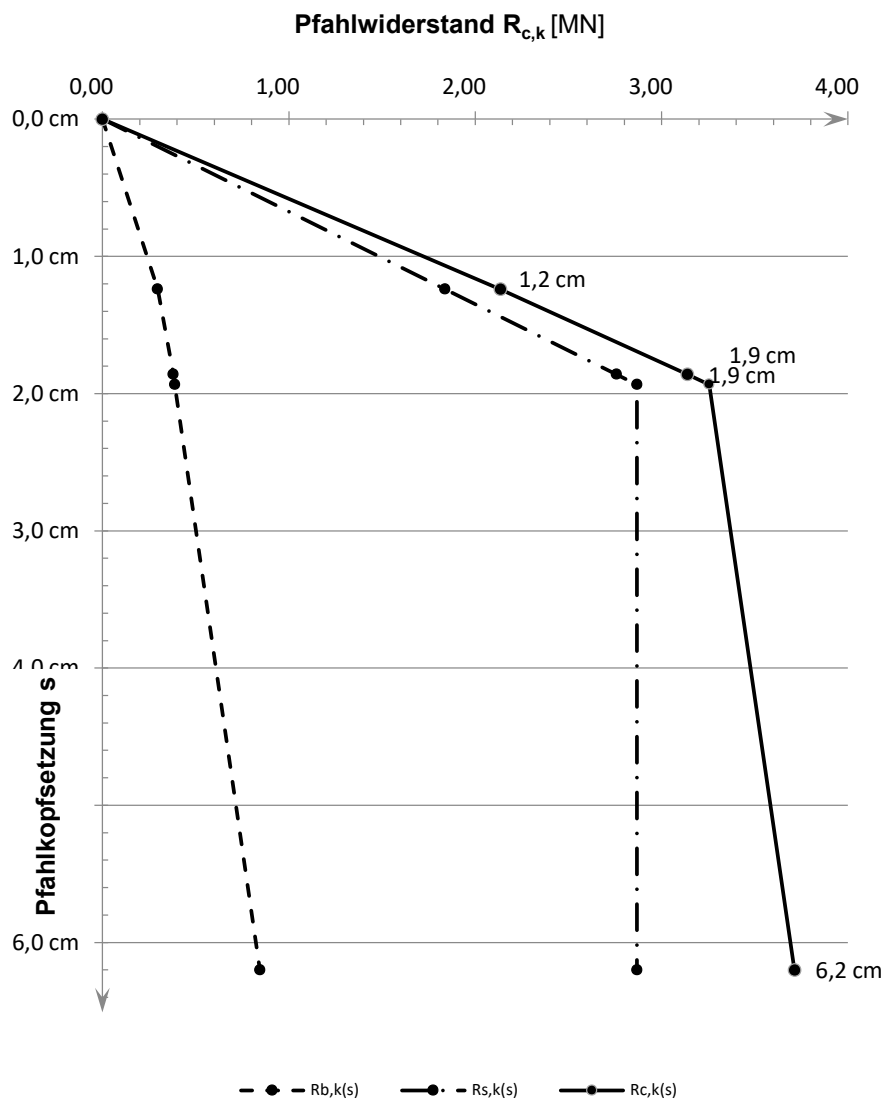
### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

Pfahlänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
27,5	3,649	2,804	0,845
<b>28,0</b>	<b>3,713</b>	2,868	0,845
28,5	3,777	2,932	0,845

**Pfahlwiderstände (setzungsabhängig)**

Die Berechnung erfolgt für eine Pfahllänge von 28,0 m

Bezogene Setzung	Pfahlkopfsetzung [cm]	$R_{s,k(s)}$ [MN]	$R_{b,k(s)}$ [MN]	$R_{c,k(s)}$ [MN]
$s/D = 0,02$	1,2 cm	1,839	0,296	2,135
$s/D = 0,03$	1,9 cm	2,758	0,380	3,139
$s_{sg}$	1,9 cm	2,868	0,388	3,256
$s/D = 0,10$	6,2 cm	2,868	0,845	3,713

**Widerstandsetzungslinie**



**Projekt:** Windpark Georgshof / 23.1098 CPT WEA 2 Süd

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k (0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 4,8	4,8	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	4,8 - 5,8	1,0	7,50	0	0,060	1,500	Sand/Schluff
3	5,8 - 7,8	2,0	15,00	0	0,120	3,000	Sand
4	7,8 - 8,8	1,0	2,00	0	0,016	0,400	bindig
5	8,8 - 11,0	2,2	1,00	0	0,008	0,200	bindig
6	11,0 - 18,0	7,0	10,00	0	0,080	2,000	Sand/Schluff
7	18,0 - 20,5	2,5	0,00	100	0,040	0,800	bindig
8	20,5 - 22,0	1,5	0,00	175	0,055	1,325	bindig
9	22,0 - 25,3	3,3	7,50	0	0,060	1,500	Sand/Schluff
10	25,3 - 26,2	0,9	11,00	0	0,088	2,200	Sand/Schluff
11	26,2 - 30,1	3,9	8,00	0	0,064	1,600	Sand/Schluff
12	30,1 - 38,0	7,9	8,00	0	0,064	1,600	Annahme: Sand/Schluff

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Bohrpfahl (klassisch)  
 Schaftdurchmesser: 100 cm  
 Spitzendurchmesser: 100 cm  
 Minimale Pfahlänge: 34,0 m  
 Maximale Pfahlänge: 35,0 m

Schaftumfang: 3,14 m  
 Fußfläche: 0,79 m<sup>2</sup>

### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

Pfahlänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
34,0	7,076	5,820	1,257
<b>34,5</b>	<b>7,177</b>	5,920	1,257
35,0	7,277	6,021	1,257



**Projekt:** Windpark Georgshof / 23.1098 CPT WEA 2 West

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k (0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 4,7	4,7	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	4,7 - 6,0	1,3	7,50	0	0,075	2,625	Sand/Schluff
3	6,0 - 7,4	1,4	12,00	0	0,120	4,200	Sand
4	7,4 - 9,0	1,6	4,00	0	0,040	1,400	bindig
5	9,0 - 11,0	2,0	1,00	0	0,010	0,350	bindig
6	11,0 - 15,0	4,0	12,00	0	0,120	4,200	Sand/Schluff
7	15,0 - 16,3	1,3	0,00	200	0,060	1,500	bindig
8	16,3 - 18,0	1,7	10,00	0	0,100	3,500	Sand/Schluff
9	18,0 - 21,3	3,3	0,00	150	0,050	1,150	bindig
10	21,3 - 22,0	0,7	0,00	200	0,060	1,500	bindig
11	22,0 - 24,0	2,0	7,50	0	0,075	2,625	Sand/Schluff
12	24,0 - 29,0	5,0	8,00	0	0,080	2,800	Sand/Schluff
13	29,0 - 34,1	5,1	11,00	0	0,110	3,850	Sand/Schluff

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Stahlbetonrammpfahl  
 Pfahlbreite: 45 cm  
 Minimale Pfahlänge: 27,5 m  
 Maximale Pfahlänge: 28,5 m

Schaftumfang: 1,80 m  
 Fußfläche: 0,20 m<sup>2</sup>

### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

Pfahlänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
27,5	3,653	3,086	0,567
<b>28,0</b>	<b>3,725</b>	3,158	0,567
28,5	3,797	3,230	0,567



**Projekt:** Windpark Georgshof / 23.1098 CPT WEA 2 West

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k (0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 4,7	4,7	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	4,7 - 6,0	1,3	7,50	0	0,075	2,625	Sand/Schluff
3	6,0 - 7,4	1,4	12,00	0	0,120	4,200	Sand
4	7,4 - 9,0	1,6	4,00	0	0,040	1,400	bindig
5	9,0 - 11,0	2,0	1,00	0	0,010	0,350	bindig
6	11,0 - 15,0	4,0	12,00	0	0,120	4,200	Sand/Schluff
7	15,0 - 16,3	1,3	0,00	200	0,060	1,500	bindig
8	16,3 - 18,0	1,7	10,00	0	0,100	3,500	Sand/Schluff
9	18,0 - 21,3	3,3	0,00	150	0,050	1,150	bindig
10	21,3 - 22,0	0,7	0,00	200	0,060	1,500	bindig
11	22,0 - 24,0	2,0	7,50	0	0,075	2,625	Sand/Schluff
12	24,0 - 29,0	5,0	8,00	0	0,080	2,800	Sand/Schluff
13	29,0 - 34,1	5,1	11,00	0	0,110	3,850	Sand/Schluff

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Ortbetonrammpfahl VI  
 Schaftdurchmesser: 51 cm  
 Spitzendurchmesser: 62 cm  
 Minimale Pfahlänge: 27,5 m  
 Maximale Pfahlänge: 28,5 m

Schaftumfang: 1,60 m  
 Fußfläche: 0,30 m<sup>2</sup>

### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

Pfahlänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
27,5	3,592	2,747	0,845
<b>28,0</b>	<b>3,656</b>	2,811	0,845
28,5	3,721	2,875	0,845



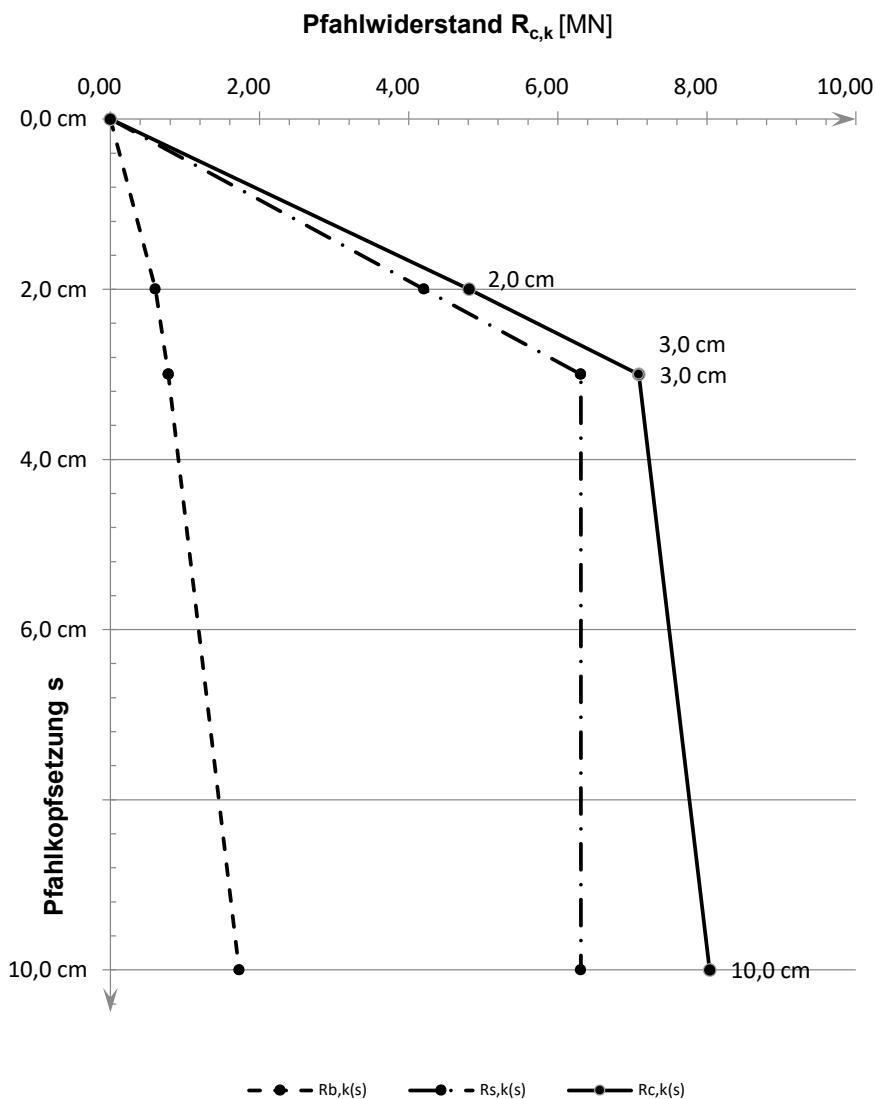


**Pfahlwiderstände (setzungsabhängig)**

Die Berechnung erfolgt für eine Pfahllänge von 34,5 m

Bezogene Setzung	Pfahlkopfsetzung [cm]	$R_{s,k(s)}$ [MN]	$R_{b,k(s)}$ [MN]	$R_{c,k(s)}$ [MN]
$s/D = 0,02$	2,0 cm	4,207	0,605	4,812
$s/D = 0,03$	3,0 cm	6,310	0,778	7,088
$s_{sg}$	3,0 cm	6,310	0,778	7,088
$s/D = 0,10$	10,0 cm	6,310	1,728	8,038

**Widerstandsetzungslinie**





**Projekt:** Windpark Georgshof / 23.1098 CPT WEA 3 Nord

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k (0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 3,8	3,8	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	3,8 - 5,8	2,0	6,00	0	0,060	2,100	Sand
3	5,8 - 9,2	3,4	1,00	0	0,010	0,350	bindig
4	9,2 - 16,0	6,8	0,00	200	0,060	1,500	bindig
5	16,0 - 18,3	2,3	0,00	250	0,060	1,500	bindig
6	18,3 - 19,3	1,0	15,00	0	0,150	5,250	Sand/Schluff
7	19,3 - 21,0	1,7	0,00	200	0,060	1,500	Sand/Schluff
8	21,0 - 30,2	9,2	25,00	0	0,150	8,750	Sand

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Stahlbetonrammpfahl

Pfahlbreite: 45 cm

Minimale Pfahlänge: 20,5 m

Maximale Pfahlänge: 21,5 m

Schaftumfang: 1,80 m

Fußfläche: 0,20 m<sup>2</sup>

### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

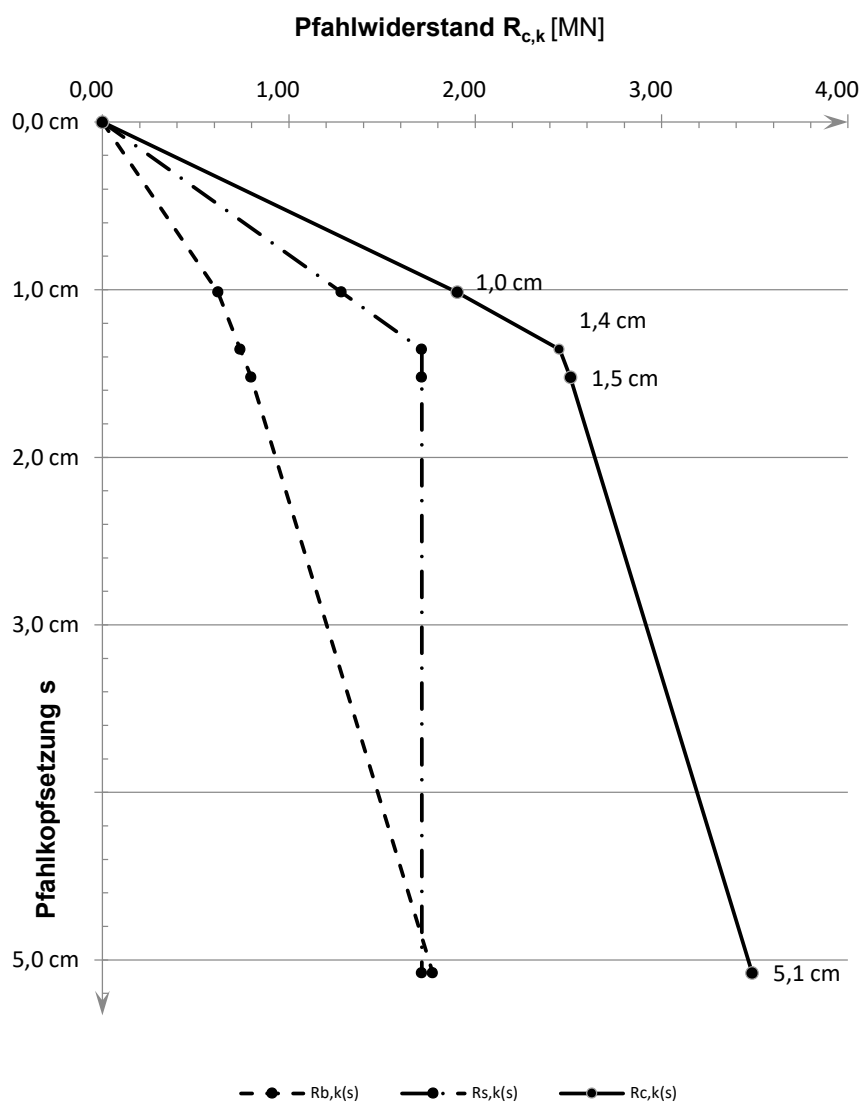
Pfahlänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
20,5	1,963	1,660	0,304
<b>21,0</b>	<b>3,485</b>	1,714	1,772
21,5	3,620	1,849	1,772

**Pfahlwiderstände (setzungsabhängig)**

Die Berechnung erfolgt für eine Pfahllänge von 21,0 m

Bezogene Setzung	Pfahlkopfsetzung [cm]	$R_{s,k(s)}$ [MN]	$R_{b,k(s)}$ [MN]	$R_{c,k(s)}$ [MN]
$s/D = 0,02$	1,0 cm	1,283	0,620	1,903
$s_{sg}$	1,4 cm	1,714	0,739	2,453
$s/D = 0,03$	1,5 cm	1,714	0,797	2,511
$s/D = 0,10$	5,1 cm	1,714	1,772	3,485

**Widerstandsetzungslinie**



**Projekt:** Windpark Georgshof / 23.1098 CPT WEA 3 Nord

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k (0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 3,8	3,8	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	3,8 - 5,8	2,0	6,00	0	0,060	2,100	Sand
3	5,8 - 9,2	3,4	1,00	0	0,010	0,350	bindig
4	9,2 - 16,0	6,8	0,00	200	0,060	1,500	bindig
5	16,0 - 18,3	2,3	0,00	250	0,060	1,500	bindig
6	18,3 - 19,3	1,0	15,00	0	0,150	5,250	Sand/Schluff
7	19,3 - 21,0	1,7	0,00	200	0,060	1,500	Sand/Schluff
8	21,0 - 30,2	9,2	25,00	0	0,150	8,750	Sand

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Ortbetonrammpfahl VI

Schaftdurchmesser: 51 cm

Spitzendurchmesser: 62 cm

Minimale Pfahlänge: 20,5 m

Maximale Pfahlänge: 21,5 m

Schaftumfang: 1,60 m

Fußfläche: 0,30 m<sup>2</sup>

### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

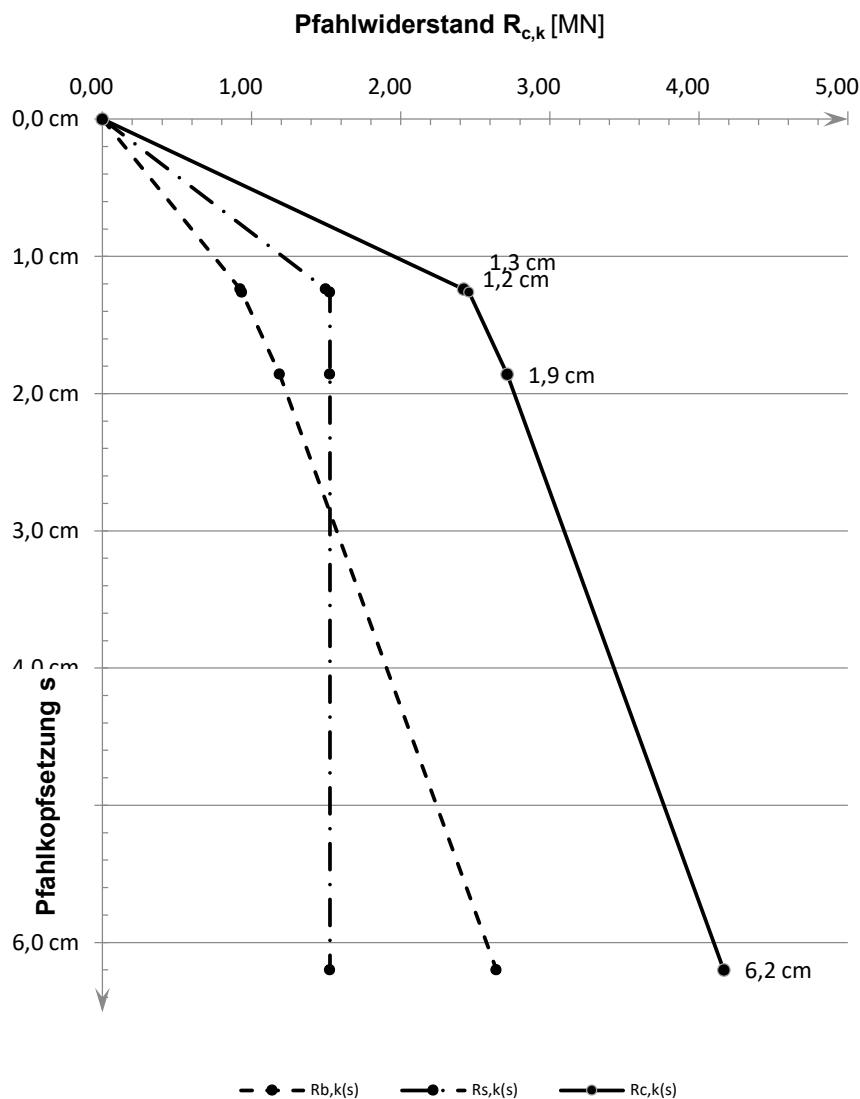
Pfahlänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
20,5	1,930	1,477	0,453
<b>21,0</b>	<b>4,167</b>	1,525	2,642
21,5	4,287	1,645	2,642

**Pfahlwiderstände (setzungsabhängig)**

Die Berechnung erfolgt für eine Pfahllänge von 21,0 m

Bezogene Setzung	Pfahlkopfsetzung [cm]	$R_{s,k(s)}$ [MN]	$R_{b,k(s)}$ [MN]	$R_{c,k(s)}$ [MN]
$s/D = 0,02$	1,2 cm	1,498	0,925	2,423
$s_{sg}$	1,3 cm	1,525	0,934	2,460
$s/D = 0,03$	1,9 cm	1,525	1,189	2,714
$s/D = 0,10$	6,2 cm	1,525	2,642	4,167

**Widerstandsetzungslinie**



**Projekt:** Windpark Georgshof / 23.1098 CPT WEA 3 Nord

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k (0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 3,8	3,8	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	3,8 - 5,8	2,0	6,00	0	0,048	1,200	Sand
3	5,8 - 9,2	3,4	1,00	0	0,008	0,200	bindig
4	9,2 - 16,0	6,8	0,00	200	0,060	1,500	bindig
5	16,0 - 18,3	2,3	0,00	250	0,060	1,500	bindig
6	18,3 - 19,3	1,0	15,00	0	0,120	3,000	Sand/Schluff
7	19,3 - 21,0	1,7	0,00	200	0,060	1,500	Sand/Schluff
8	21,0 - 30,2	9,2	25,00	0	0,120	4,000	Sand

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Bohrpfahl (klassisch)  
 Schaftdurchmesser: 100 cm  
 Spitzendurchmesser: 100 cm  
 Minimale Pfahlänge: 24,0 m  
 Maximale Pfahlänge: 25,0 m

Schaftumfang: 3,14 m  
 Fußfläche: 0,79 m<sup>2</sup>

### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

Pfahlänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
24,0	7,072	3,931	3,142
<b>24,5</b>	<b>7,261</b>	4,119	3,142
25,0	7,449	4,308	3,142



**Projekt:** Windpark Georgshof / 23.1098 CPT WEA 3 Ost

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k (0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 3,8	3,8	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	3,8 - 5,3	1,5	6,00	0	0,060	2,100	Sand
3	5,3 - 6,1	0,8	10,00	0	0,100	3,500	Sand
4	6,1 - 8,8	2,7	0,00	100	0,040	0,800	bindig
5	8,8 - 15,4	6,6	0,00	200	0,060	1,500	bindig
6	15,4 - 16,6	1,2	0,00	250	0,060	1,500	bindig
7	16,6 - 20,2	3,6	12,00	0	0,120	4,200	Sand/Schluff
8	20,2 - 25,2	5,0	25,00	0	0,150	8,750	Sand
9	25,2 - 27,2	2,0	16,00	0	0,150	5,600	Sand/Schluff
10	27,2 - 30,1	2,9	14,00	0	0,140	4,900	Sand

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Stahlbetonrammpfahl

Pfahlbreite: 45 cm

Minimale Pfahlänge: 20,5 m

Maximale Pfahlänge: 21,5 m

Schaftumfang: 1,80 m

Fußfläche: 0,20 m<sup>2</sup>

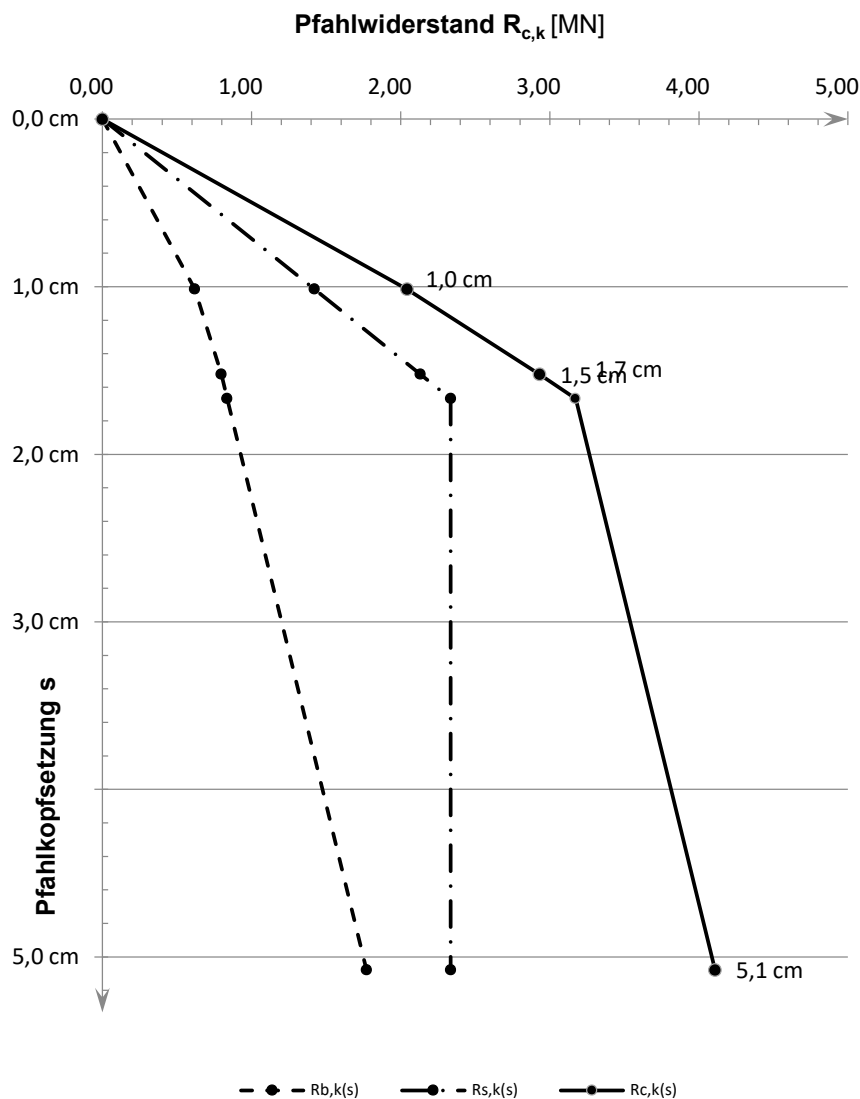
### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

Pfahlänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
20,5	3,973	2,201	1,772
<b>21,0</b>	<b>4,108</b>	2,336	1,772
21,5	4,243	2,471	1,772

**Pfahlwiderstände (setzungsabhängig)**

Die Berechnung erfolgt für eine Pfahllänge von 21,0 m

Bezogene Setzung	Pfahlkopfsetzung [cm]	$R_{s,k(s)}$ [MN]	$R_{b,k(s)}$ [MN]	$R_{c,k(s)}$ [MN]
$s/D = 0,02$	1,0 cm	1,422	0,620	2,042
$s/D = 0,03$	1,5 cm	2,133	0,797	2,931
$s_{sg}$	1,7 cm	2,336	0,837	3,173
$s/D = 0,10$	5,1 cm	2,336	1,772	4,108

**Widerstandsetzungslinie**



**Projekt:** Windpark Georgshof / 23.1098 CPT WEA 3 Ost

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k (0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 3,8	3,8	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	3,8 - 5,3	1,5	6,00	0	0,060	2,100	Sand
3	5,3 - 6,1	0,8	10,00	0	0,100	3,500	Sand
4	6,1 - 8,8	2,7	0,00	100	0,040	0,800	bindig
5	8,8 - 15,4	6,6	0,00	200	0,060	1,500	bindig
6	15,4 - 16,6	1,2	0,00	250	0,060	1,500	bindig
7	16,6 - 20,2	3,6	12,00	0	0,120	4,200	Sand/Schluff
8	20,2 - 25,2	5,0	25,00	0	0,150	8,750	Sand
9	25,2 - 27,2	2,0	16,00	0	0,150	5,600	Sand/Schluff
10	27,2 - 30,1	2,9	14,00	0	0,140	4,900	Sand

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Ortbetonrammpfahl VI

Schaftdurchmesser: 51 cm

Spitzendurchmesser: 62 cm

Minimale Pfahlänge: 20,5 m

Maximale Pfahlänge: 21,5 m

Schaftumfang: 1,60 m

Fußfläche: 0,30 m<sup>2</sup>

### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

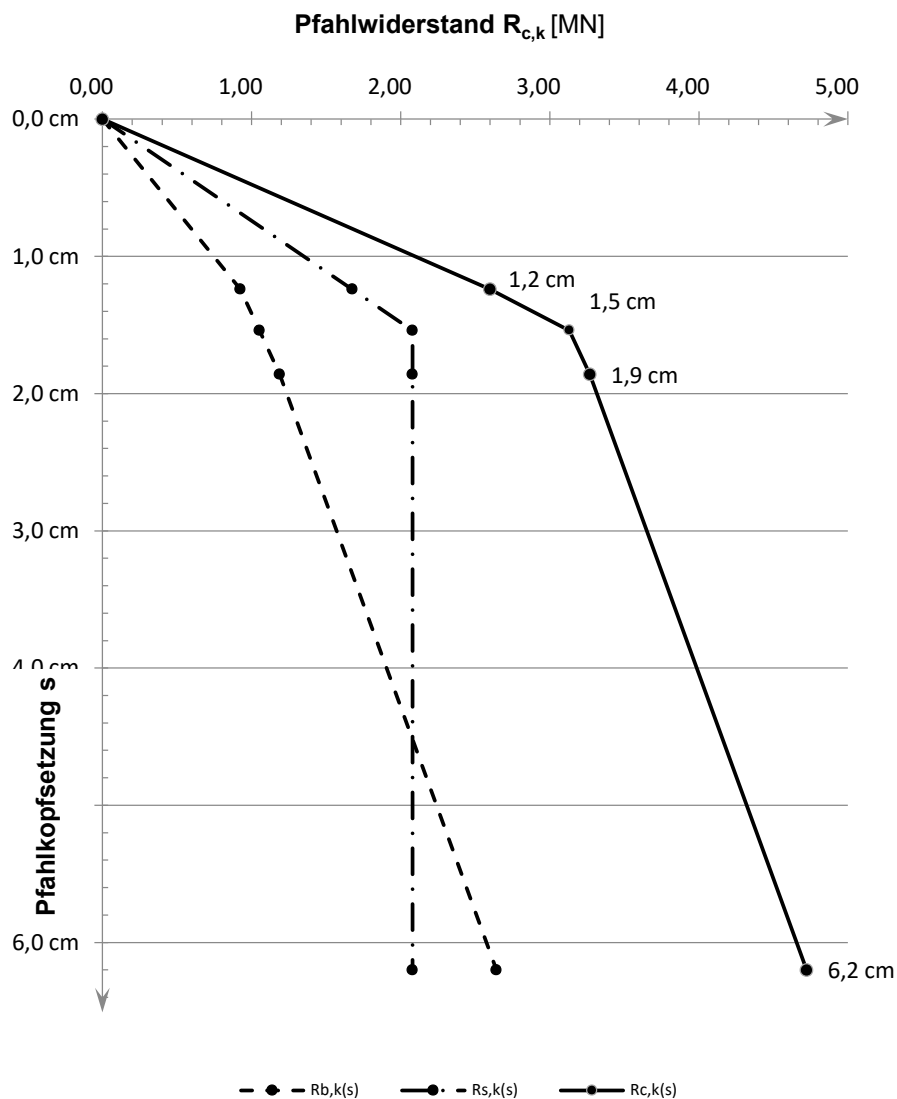
Pfahlänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
20,5	4,601	1,960	2,642
<b>21,0</b>	<b>4,721</b>	2,080	2,642
21,5	4,842	2,200	2,642

**Pfahlwiderstände (setzungsabhängig)**

Die Berechnung erfolgt für eine Pfahllänge von 21,0 m

Bezogene Setzung	Pfahlkopfsetzung [cm]	$R_{s,k(s)}$ [MN]	$R_{b,k(s)}$ [MN]	$R_{c,k(s)}$ [MN]
$s/D = 0,02$	1,2 cm	1,675	0,925	2,599
$s_{sg}$	1,5 cm	2,080	1,052	3,132
$s/D = 0,03$	1,9 cm	2,080	1,189	3,268
$s/D = 0,10$	6,2 cm	2,080	2,642	4,721

**Widerstandsetzungslinie**



**Projekt:** Windpark Georgshof / 23.1098 CPT WEA 3 Ost

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k (0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 3,8	3,8	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	3,8 - 5,3	1,5	6,00	0	0,048	1,200	Sand
3	5,3 - 6,1	0,8	10,00	0	0,080	2,000	Sand
4	6,1 - 8,8	2,7	0,00	100	0,040	0,800	bindig
5	8,8 - 15,4	6,6	0,00	200	0,060	1,500	bindig
6	15,4 - 16,6	1,2	0,00	250	0,060	1,500	bindig
7	16,6 - 20,2	3,6	12,00	0	0,096	2,400	Sand/Schluff
8	20,2 - 25,2	5,0	25,00	0	0,120	4,000	Sand
9	25,2 - 27,2	2,0	16,00	0	0,120	3,100	Sand/Schluff
10	27,2 - 30,1	2,9	14,00	0	0,112	2,800	Sand

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Bohrpfahl (klassisch)  
 Schaftdurchmesser: 100 cm  
 Spitzendurchmesser: 100 cm  
 Minimale Pfahlänge: 24,0 m  
 Maximale Pfahlänge: 25,0 m

Schaftumfang: 3,14 m  
 Fußfläche: 0,79 m<sup>2</sup>

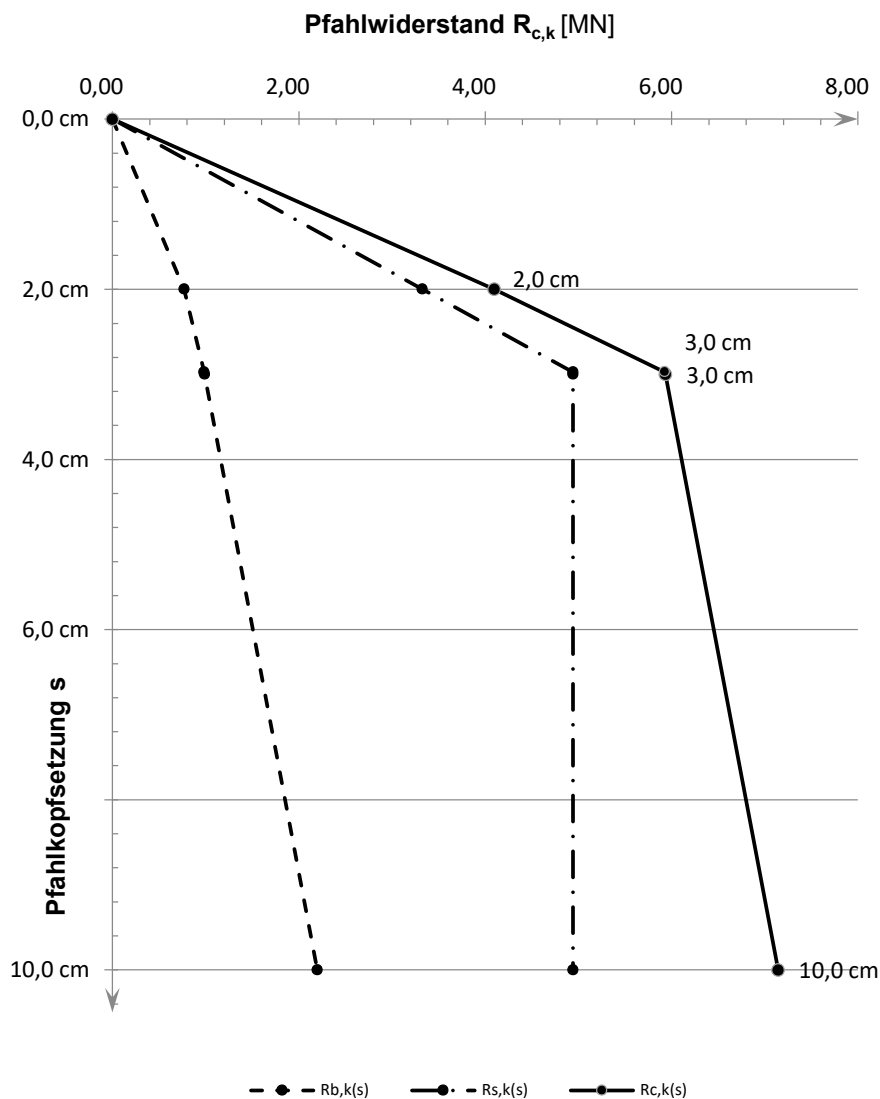
### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

Pfahlänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
24,0	7,190	4,755	2,435
<b>24,5</b>	<b>7,143</b>	4,944	2,199
25,0	7,331	5,132	2,199

**Pfahlwiderstände (setzungsabhängig)**

Die Berechnung erfolgt für eine Pfahllänge von 24,5 m

Bezogene Setzung	Pfahlkopfsetzung [cm]	$R_{s,k(s)}$ [MN]	$R_{b,k(s)}$ [MN]	$R_{c,k(s)}$ [MN]
$s/D = 0,02$	2,0 cm	3,327	0,770	4,097
$s_{sg}$	3,0 cm	4,944	0,983	5,927
$s/D = 0,03$	3,0 cm	4,944	0,990	5,933
$s/D = 0,10$	10,0 cm	4,944	2,199	7,143

**Widerstandsetzungslinie**

**Projekt:** Windpark Georgshof / 23.1098 CPT WEA 3 Süd

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k (0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 3,7	3,7	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	3,7 - 5,0	1,3	10,00	0	0,100	3,500	Sand
3	5,0 - 6,2	1,2	6,00	0	0,060	2,100	Sand/Schluff
4	6,2 - 7,0	0,8	16,00	0	0,150	5,600	Sand
5	7,0 - 12,0	5,0	0,00	150	0,050	1,150	bindig
6	12,0 - 15,5	3,5	0,00	200	0,060	1,500	bindig
7	15,5 - 18,3	2,8	0,00	250	0,060	1,500	bindig
8	18,3 - 19,2	0,9	12,00	0	0,120	4,200	Sand/Schluff
9	19,2 - 25,5	6,3	25,00	0	0,150	8,750	Sand

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Stahlbetonrammpfahl

Pfahlbreite: 45 cm

Minimale Pfahlänge: 20,5 m

Maximale Pfahlänge: 21,5 m

Schaftumfang: 1,80 m

Fußfläche: 0,20 m<sup>2</sup>

### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

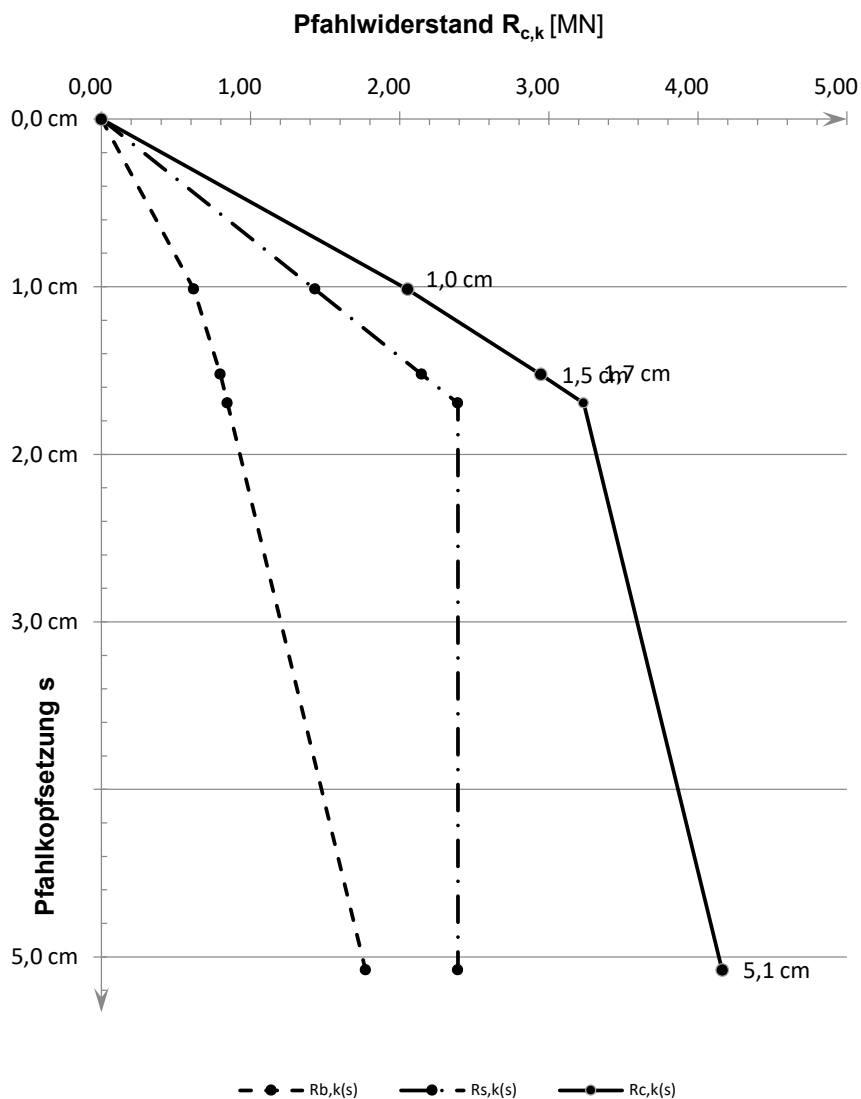
Pfahlänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
20,5	4,027	2,255	1,772
<b>21,0</b>	<b>4,162</b>	2,390	1,772
21,5	4,297	2,525	1,772

**Pfahlwiderstände (setzungsabhängig)**

Die Berechnung erfolgt für eine Pfahllänge von 21,0 m

Bezogene Setzung	Pfahlkopfsetzung [cm]	$R_{s,k(s)}$ [MN]	$R_{b,k(s)}$ [MN]	$R_{c,k(s)}$ [MN]
$s/D = 0,02$	1,0 cm	1,432	0,620	2,052
$s/D = 0,03$	1,5 cm	2,148	0,797	2,945
$s_{sg}$	1,7 cm	2,390	0,844	3,235
$s/D = 0,10$	5,1 cm	2,390	1,772	4,162

**Widerstandsetzungslinie**



**Projekt:** Windpark Georgshof / 23.1098 CPT WEA 3 Süd

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k (0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 3,7	3,7	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	3,7 - 5,0	1,3	10,00	0	0,100	3,500	Sand
3	5,0 - 6,2	1,2	6,00	0	0,060	2,100	Sand/Schluff
4	6,2 - 7,0	0,8	16,00	0	0,150	5,600	Sand
5	7,0 - 12,0	5,0	0,00	150	0,050	1,150	bindig
6	12,0 - 15,5	3,5	0,00	200	0,060	1,500	bindig
7	15,5 - 18,3	2,8	0,00	250	0,060	1,500	bindig
8	18,3 - 19,2	0,9	12,00	0	0,120	4,200	Sand/Schluff
9	19,2 - 25,5	6,3	25,00	0	0,150	8,750	Sand

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Ortbetonrammpfahl VI

Schaftdurchmesser: 51 cm

Spitzendurchmesser: 62 cm

Minimale Pfahlänge: 20,5 m

Maximale Pfahlänge: 21,5 m

Schaftumfang: 1,60 m

Fußfläche: 0,30 m<sup>2</sup>

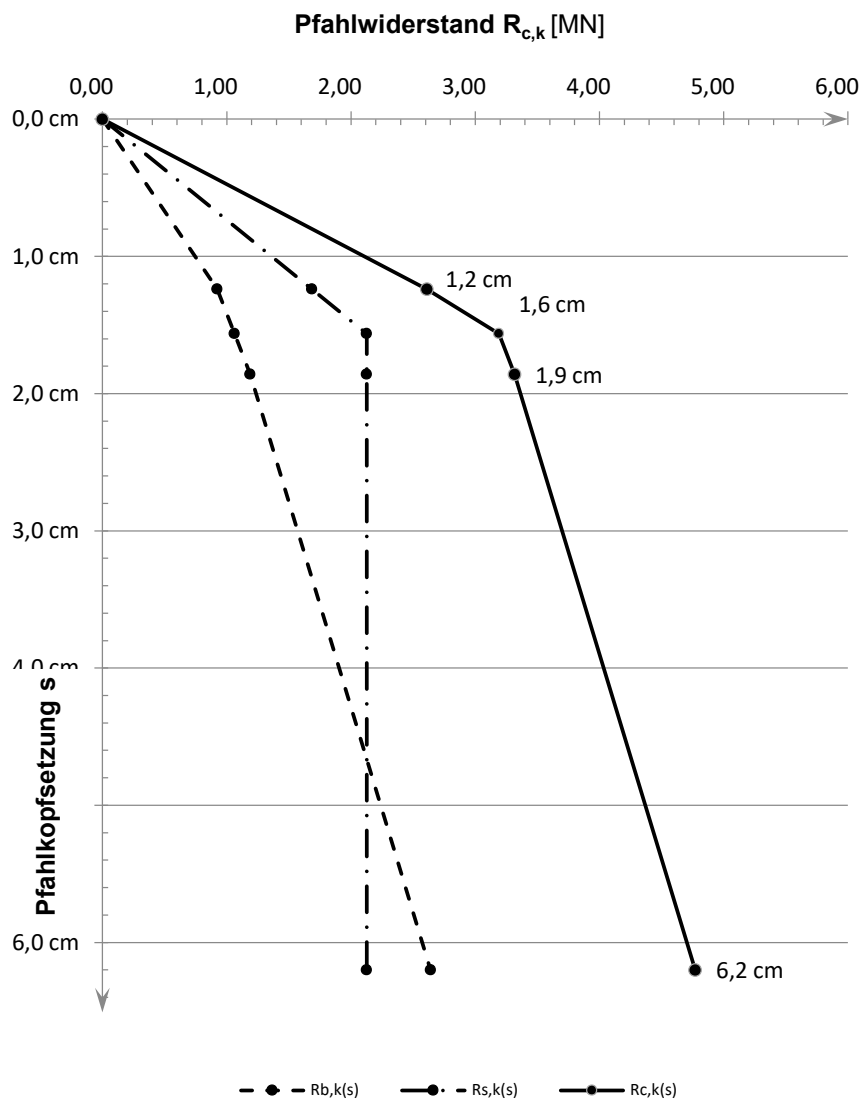
### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

Pfahlänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
20,5	4,649	2,008	2,642
<b>21,0</b>	<b>4,769</b>	2,128	2,642
21,5	4,890	2,248	2,642

**Pfahlwiderstände (setzungsabhängig)**

Die Berechnung erfolgt für eine Pfahllänge von 21,0 m

Bezogene Setzung	Pfahlkopfsetzung [cm]	$R_{s,k(s)}$ [MN]	$R_{b,k(s)}$ [MN]	$R_{c,k(s)}$ [MN]
$s/D = 0,02$	1,2 cm	1,687	0,925	2,612
$s_{sg}$	1,6 cm	2,128	1,063	3,190
$s/D = 0,03$	1,9 cm	2,128	1,189	3,316
$s/D = 0,10$	6,2 cm	2,128	2,642	4,769

**Widerstandsetzungslinie**



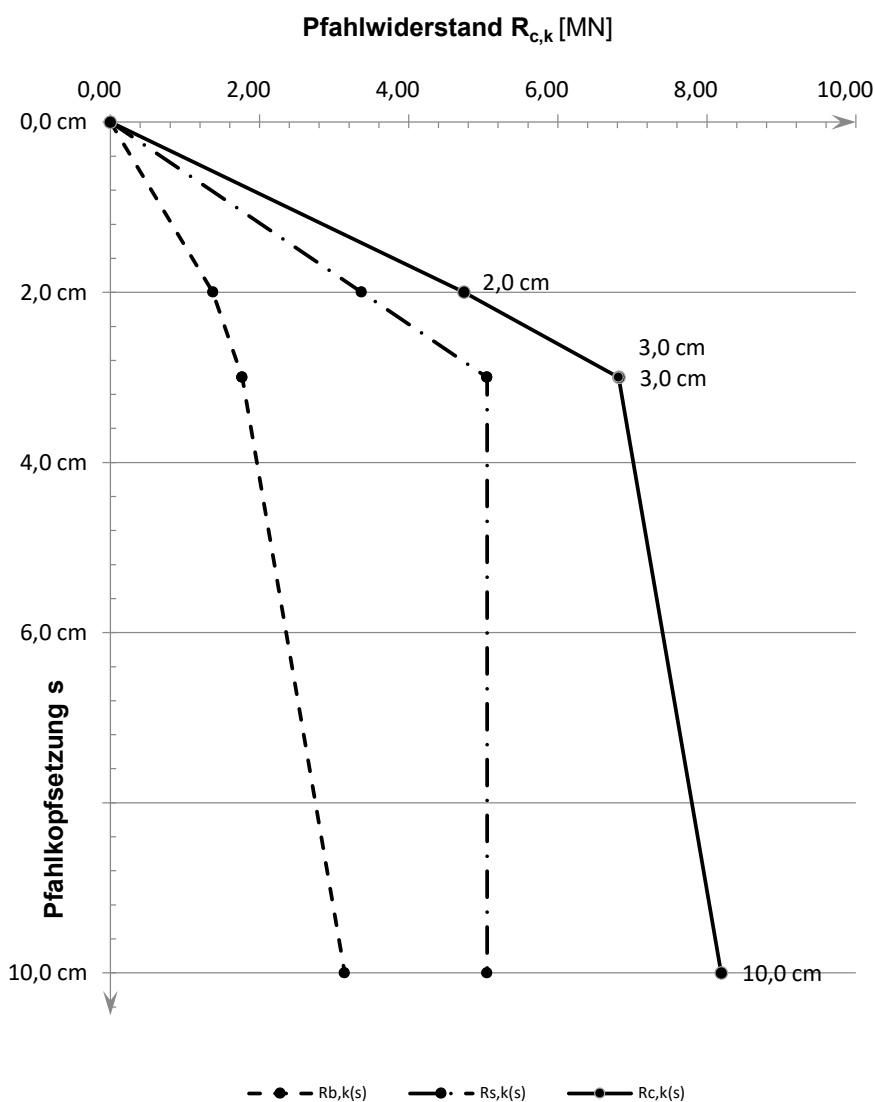


**Pfahlwiderstände (setzungsabhängig)**

Die Berechnung erfolgt für eine Pfahllänge von 24,5 m

Bezogene Setzung	Pfahlkopfsetzung [cm]	$R_{s,k(s)}$ [MN]	$R_{b,k(s)}$ [MN]	$R_{c,k(s)}$ [MN]
$s/D = 0,02$	2,0 cm	3,368	1,374	4,742
$s/D = 0,03$	3,0 cm	5,052	1,767	6,819
$s_{sg}$	3,0 cm	5,052	1,767	6,819
$s/D = 0,10$	10,0 cm	5,052	3,142	8,193

**Widerstandsetzungslinie**



**Projekt:** Windpark Georgshof / 23.1098 CPT WEA 3 West

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k (0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 3,8	3,8	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	3,8 - 6,2	2,4	10,00	0	0,100	3,500	Sand
3	6,2 - 6,5	0,3	3,00	0	0,030	1,050	Sand/Schluff
4	6,5 - 7,2	0,7	20,00	0	0,150	7,000	Sand
5	7,2 - 10,5	3,3	0,00	100	0,040	0,800	bindig
6	10,5 - 11,4	0,9	6,00	0	0,060	2,100	Sand/Schluff
7	11,4 - 13,0	1,6	0,00	175	0,055	1,325	bindig
8	13,0 - 16,3	3,3	0,00	200	0,060	1,500	bindig
9	16,3 - 18,3	2,0	0,00	250	0,060	1,500	bindig
10	18,3 - 30,1	11,8	25,00	0	0,150	8,750	Sand

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Stahlbetonrammpfahl

Pfahlbreite: 45 cm

Minimale Pfahlänge: 20,5 m

Maximale Pfahlänge: 21,5 m

Schaftumfang: 1,80 m

Fußfläche: 0,20 m<sup>2</sup>

### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

Pfahlänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
20,5	4,069	2,297	1,772
<b>21,0</b>	<b>4,204</b>	2,432	1,772
21,5	4,339	2,567	1,772



**Projekt:** Windpark Georgshof / 23.1098 CPT WEA 3 West

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k (0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 3,8	3,8	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	3,8 - 6,2	2,4	10,00	0	0,100	3,500	Sand
3	6,2 - 6,5	0,3	3,00	0	0,030	1,050	Sand/Schluff
4	6,5 - 7,2	0,7	20,00	0	0,150	7,000	Sand
5	7,2 - 10,5	3,3	0,00	100	0,040	0,800	bindig
6	10,5 - 11,4	0,9	6,00	0	0,060	2,100	Sand/Schluff
7	11,4 - 13,0	1,6	0,00	175	0,055	1,325	bindig
8	13,0 - 16,3	3,3	0,00	200	0,060	1,500	bindig
9	16,3 - 18,3	2,0	0,00	250	0,060	1,500	bindig
10	18,3 - 30,1	11,8	25,00	0	0,150	8,750	Sand

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Ortbetonrammpfahl VI

Schaftdurchmesser: 51 cm

Spitzendurchmesser: 62 cm

Minimale Pfahlänge: 20,5 m

Maximale Pfahlänge: 21,5 m

Schaftumfang: 1,60 m

Fußfläche: 0,30 m<sup>2</sup>

### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

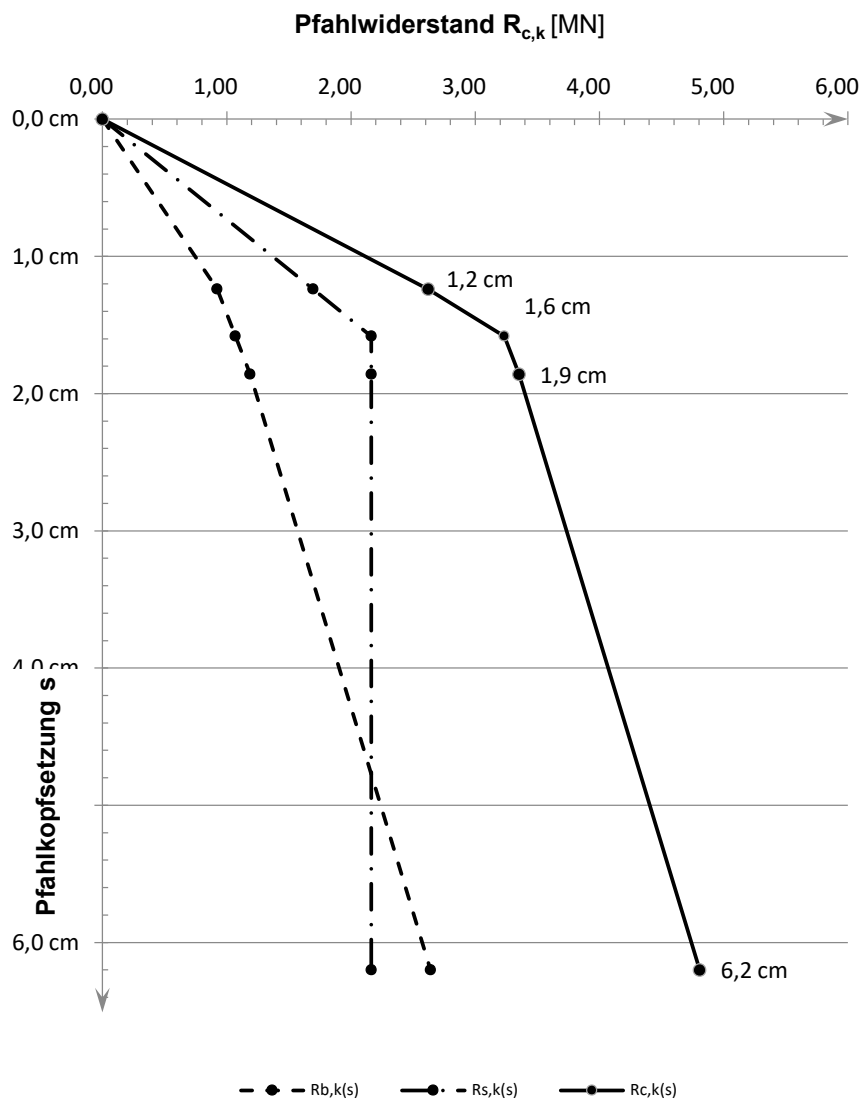
Pfahlänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
20,5	4,686	2,044	2,642
<b>21,0</b>	<b>4,806</b>	2,165	2,642
21,5	4,926	2,285	2,642

**Pfahlwiderstände (setzungsabhängig)**

Die Berechnung erfolgt für eine Pfahllänge von 21,0 m

Bezogene Setzung	Pfahlkopfsetzung [cm]	$R_{s,k(s)}$ [MN]	$R_{b,k(s)}$ [MN]	$R_{c,k(s)}$ [MN]
$s/D = 0,02$	1,2 cm	1,696	0,925	2,621
$s_{sg}$	1,6 cm	2,165	1,070	3,235
$s/D = 0,03$	1,9 cm	2,165	1,189	3,353
$s/D = 0,10$	6,2 cm	2,165	2,642	4,806

**Widerstandsetzungslinie**



**Projekt:** Windpark Georgshof / 23.1098 CPT WEA 3 West

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k (0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 3,8	3,8	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	3,8 - 6,2	2,4	10,00	0	0,080	2,000	Sand
3	6,2 - 6,5	0,3	3,00	0	0,024	0,600	Sand/Schluff
4	6,5 - 7,2	0,7	20,00	0	0,120	3,500	Sand
5	7,2 - 10,5	3,3	0,00	100	0,040	0,800	bindig
6	10,5 - 11,4	0,9	6,00	0	0,048	1,200	Sand/Schluff
7	11,4 - 13,0	1,6	0,00	175	0,055	1,325	bindig
8	13,0 - 16,3	3,3	0,00	200	0,060	1,500	bindig
9	16,3 - 18,3	2,0	0,00	250	0,060	1,500	bindig
10	18,3 - 30,1	11,8	25,00	0	0,120	4,000	Sand

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Bohrpfahl (klassisch)  
 Schaftdurchmesser: 100 cm  
 Spitzendurchmesser: 100 cm  
 Minimale Pfahlänge: 24,0 m  
 Maximale Pfahlänge: 25,0 m

Schaftumfang: 3,14 m  
 Fußfläche: 0,79 m<sup>2</sup>

### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

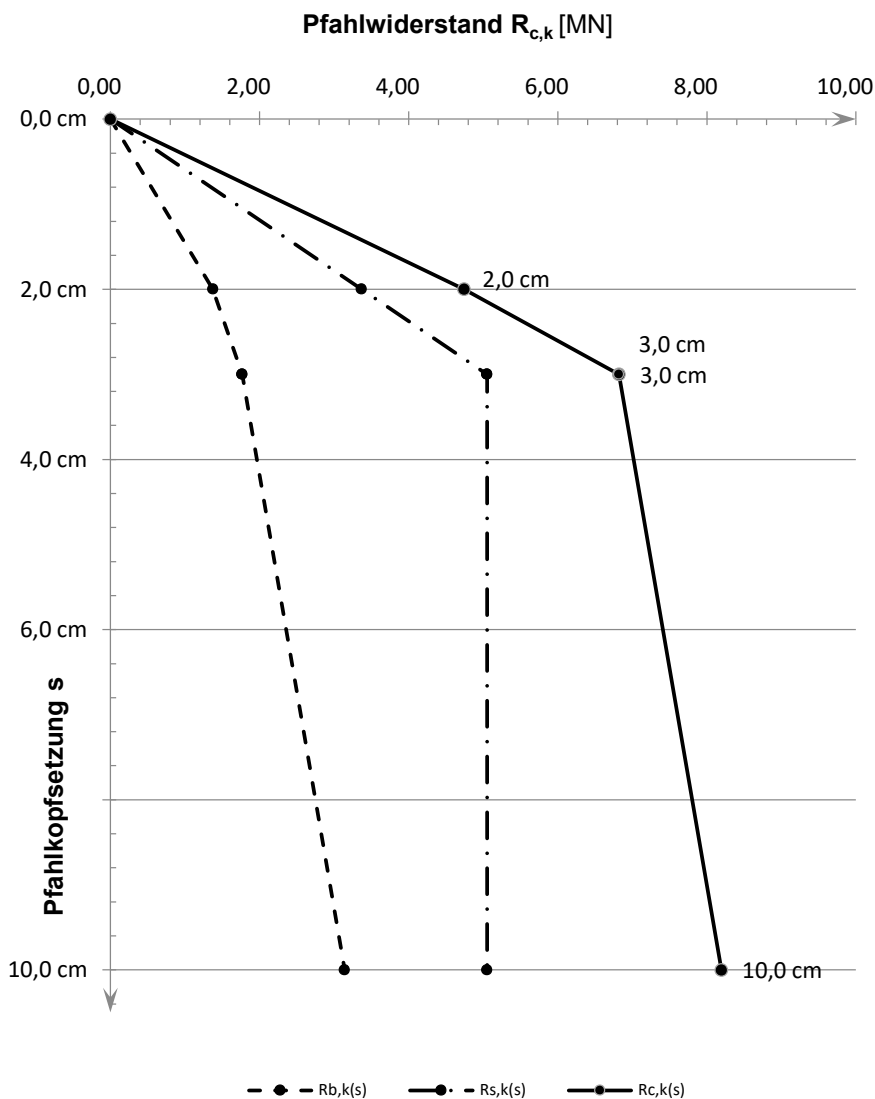
Pfahlänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
24,0	8,006	4,864	3,142
<b>24,5</b>	<b>8,195</b>	5,053	3,142
25,0	8,383	5,241	3,142

**Pfahlwiderstände (setzungsabhängig)**

Die Berechnung erfolgt für eine Pfahllänge von 24,5 m

Bezogene Setzung	Pfahlkopfsetzung [cm]	$R_{s,k(s)}$ [MN]	$R_{b,k(s)}$ [MN]	$R_{c,k(s)}$ [MN]
$s/D = 0,02$	2,0 cm	3,369	1,374	4,743
$s/D = 0,03$	3,0 cm	5,053	1,767	6,820
$s_{sg}$	3,0 cm	5,053	1,767	6,820
$s/D = 0,10$	10,0 cm	5,053	3,142	8,195

**Widerstandsetzungslinie**





**Projekt:** Windpark Georgshof / 23.1098 CPT WEA 4 Nord

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k (0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 2,2	2,2	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	2,2 - 4,2	2,0	3,00	0	0,030	1,050	Sand/Schluff
3	4,2 - 6,2	2,0	11,00	0	0,110	3,850	Sand
4	6,2 - 7,3	1,1	0,00	100	0,040	0,800	bindig
5	7,3 - 7,7	0,4	11,00	0	0,110	3,850	Sand
6	7,7 - 9,0	1,3	15,00	0	0,150	5,250	Sand
7	9,0 - 11,5	2,5	18,00	0	0,150	6,300	Sand
8	11,5 - 15,2	3,7	22,00	0	0,150	7,700	Sand
9	15,2 - 16,0	0,8	0,00	100	0,040	0,800	bindig
10	16,0 - 19,4	3,4	13,00	0	0,130	4,550	Sand/Schluff
11	19,4 - 21,2	1,8	25,00	0	0,150	8,750	Sand
12	21,2 - 22,8	1,6	17,00	0	0,150	5,950	Sand
13	22,8 - 27,5	4,7	25,00	0	0,150	8,750	Sand
14	27,5 - 28,2	0,7	9,00	0	0,090	3,150	bindig
15	28,2 - 29,2	1,0	25,00	0	0,150	8,750	Sand

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Stahlbetonrammpfahl

Pfahlbreite: 45 cm

Minimale Pfahlänge: 17,0 m

Maximale Pfahlänge: 18,0 m

Schaftumfang: 1,80 m

Fußfläche: 0,20 m<sup>2</sup>

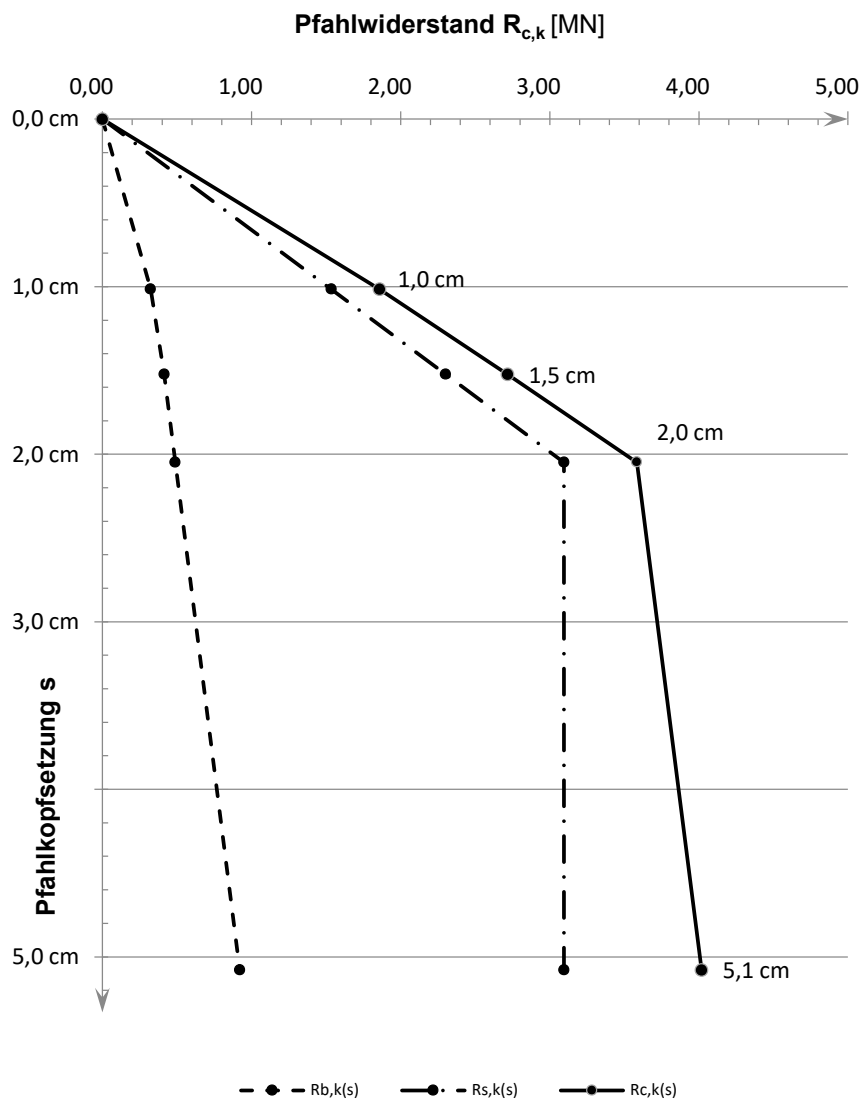
### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

Pfahlänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
17,0	3,900	2,979	0,921
<b>17,5</b>	<b>4,017</b>	3,096	0,921
18,0	4,134	3,213	0,921

**Pfahlwiderstände (setzungsabhängig)**

Die Berechnung erfolgt für eine Pfahllänge von 17,5 m

Bezogene Setzung	Pfahlkopfsetzung [cm]	$R_{s,k(s)}$ [MN]	$R_{b,k(s)}$ [MN]	$R_{c,k(s)}$ [MN]
$s/D = 0,02$	1,0 cm	1,535	0,322	1,858
$s/D = 0,03$	1,5 cm	2,303	0,415	2,717
$s_{sg}$	2,0 cm	3,096	0,489	3,585
$s/D = 0,10$	5,1 cm	3,096	0,921	4,017

**Widerstandsetzungslinie**

**Projekt:** Windpark Georgshof / 23.1098 CPT WEA 4 Nord

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k (0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 2,2	2,2	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	2,2 - 4,2	2,0	3,00	0	0,030	1,050	Sand/Schluff
3	4,2 - 6,2	2,0	11,00	0	0,110	3,850	Sand
4	6,2 - 7,3	1,1	0,00	100	0,040	0,800	bindig
5	7,3 - 7,7	0,4	11,00	0	0,110	3,850	Sand
6	7,7 - 9,0	1,3	15,00	0	0,150	5,250	Sand
7	9,0 - 11,5	2,5	18,00	0	0,150	6,300	Sand
8	11,5 - 15,2	3,7	22,00	0	0,150	7,700	Sand
9	15,2 - 16,0	0,8	0,00	100	0,040	0,800	bindig
10	16,0 - 19,4	3,4	13,00	0	0,130	4,550	Sand/Schluff
11	19,4 - 21,2	1,8	25,00	0	0,150	8,750	Sand
12	21,2 - 22,8	1,6	17,00	0	0,150	5,950	Sand
13	22,8 - 27,5	4,7	25,00	0	0,150	8,750	Sand
14	27,5 - 28,2	0,7	9,00	0	0,090	3,150	bindig
15	28,2 - 29,2	1,0	25,00	0	0,150	8,750	Sand

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Ortbetonrammpfahl VI  
 Schaftdurchmesser: 51 cm  
 Spitzendurchmesser: 62 cm  
 Minimale Pfahlänge: 17,0 m  
 Maximale Pfahlänge: 18,0 m

Schaftumfang: 1,60 m  
 Fußfläche: 0,30 m<sup>2</sup>

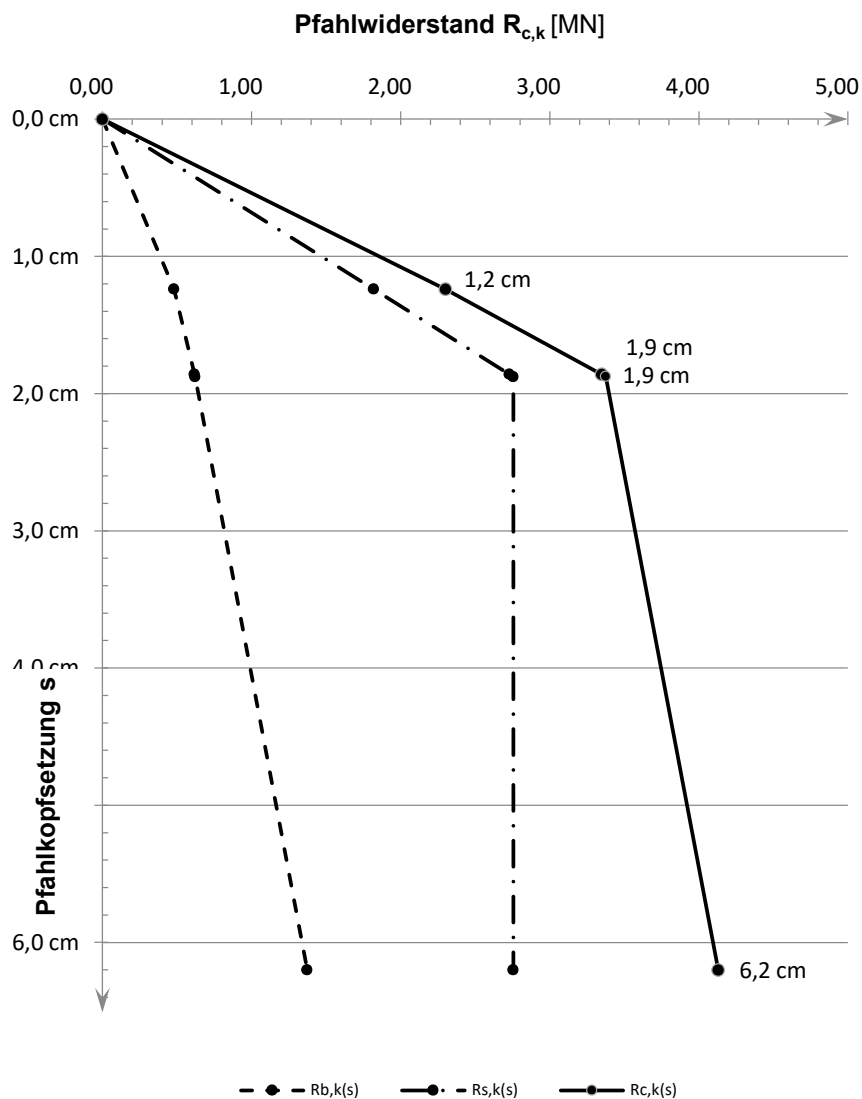
### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

Pfahlänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
17,0	4,025	2,652	1,374
<b>17,5</b>	<b>4,129</b>	2,756	1,374
18,0	4,234	2,860	1,374

**Pfahlwiderstände (setzungsabhängig)**

Die Berechnung erfolgt für eine Pfahllänge von 17,5 m

Bezogene Setzung	Pfahlkopfsetzung [cm]	$R_{s,k(s)}$ [MN]	$R_{b,k(s)}$ [MN]	$R_{c,k(s)}$ [MN]
$s/D = 0,02$	1,2 cm	1,820	0,481	2,300
$s/D = 0,03$	1,9 cm	2,730	0,618	3,348
$s_{sg}$	1,9 cm	2,756	0,621	3,377
$s/D = 0,10$	6,2 cm	2,756	1,374	4,129

**Widerstandsetzungslinie**

**Projekt:** Windpark Georgshof / 23.1098 CPT WEA 4 Nord

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k (0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 2,2	2,2	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	2,2 - 4,2	2,0	3,00	0	0,024	0,600	Sand/Schluff
3	4,2 - 6,2	2,0	11,00	0	0,088	2,200	Sand
4	6,2 - 7,3	1,1	0,00	100	0,040	0,800	bindig
5	7,3 - 7,7	0,4	11,00	0	0,088	2,200	Sand
6	7,7 - 9,0	1,3	15,00	0	0,120	3,000	Sand
7	9,0 - 11,5	2,5	18,00	0	0,120	3,300	Sand
8	11,5 - 15,2	3,7	22,00	0	0,120	3,700	Sand
9	15,2 - 16,0	0,8	0,00	100	0,040	0,800	bindig
10	16,0 - 19,4	3,4	13,00	0	0,104	2,600	Sand/Schluff
11	19,4 - 21,2	1,8	25,00	0	0,120	4,000	Sand
12	21,2 - 22,8	1,6	17,00	0	0,120	3,200	Sand
13	22,8 - 27,5	4,7	25,00	0	0,120	4,000	Sand
14	27,5 - 28,2	0,7	9,00	0	0,072	1,800	bindig
15	28,2 - 29,2	1,0	25,00	0	0,120	4,000	Sand

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Bohrpfahl (klassisch)  
 Schaftdurchmesser: 100 cm  
 Spitzendurchmesser: 100 cm  
 Minimale Pfahlänge: 20,0 m  
 Maximale Pfahlänge: 21,0 m

Schaftumfang: 3,14 m  
 Fußfläche: 0,79 m<sup>2</sup>

### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

Pfahlänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
20,0	7,731	5,218	2,513
<b>20,5</b>	<b>7,919</b>	5,406	2,513
21,0	8,108	5,595	2,513



**Projekt:** Windpark Georgshof / 23.1098 CPT WEA 4 Ost

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k} (0,1)$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 2,3	2,3	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	2,3 - 3,8	1,5	2,00	0	0,020	0,700	Sand/Schluff
3	3,8 - 7,0	3,2	7,50	0	0,075	2,625	Sand
4	7,0 - 11,8	4,8	16,00	0	0,150	5,600	Sand
5	11,8 - 24,2	12,4	25,00	0	0,150	8,750	Sand
6	24,2 - 25,2	1,0	13,00	0	0,130	4,550	bindig
7	25,2 - 28,5	3,3	20,00	0	0,150	7,000	Sand/Schluff
8	28,5 - 28,9	0,4	14,00	0	0,140	4,900	Sand/Schluff

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Stahlbetonrammpfahl  
 Pfahlbreite: 45 cm  
 Minimale Pfahlänge: 17,0 m  
 Maximale Pfahlänge: 18,0 m

Schaftumfang: 1,80 m  
 Fußfläche: 0,20 m<sup>2</sup>

### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

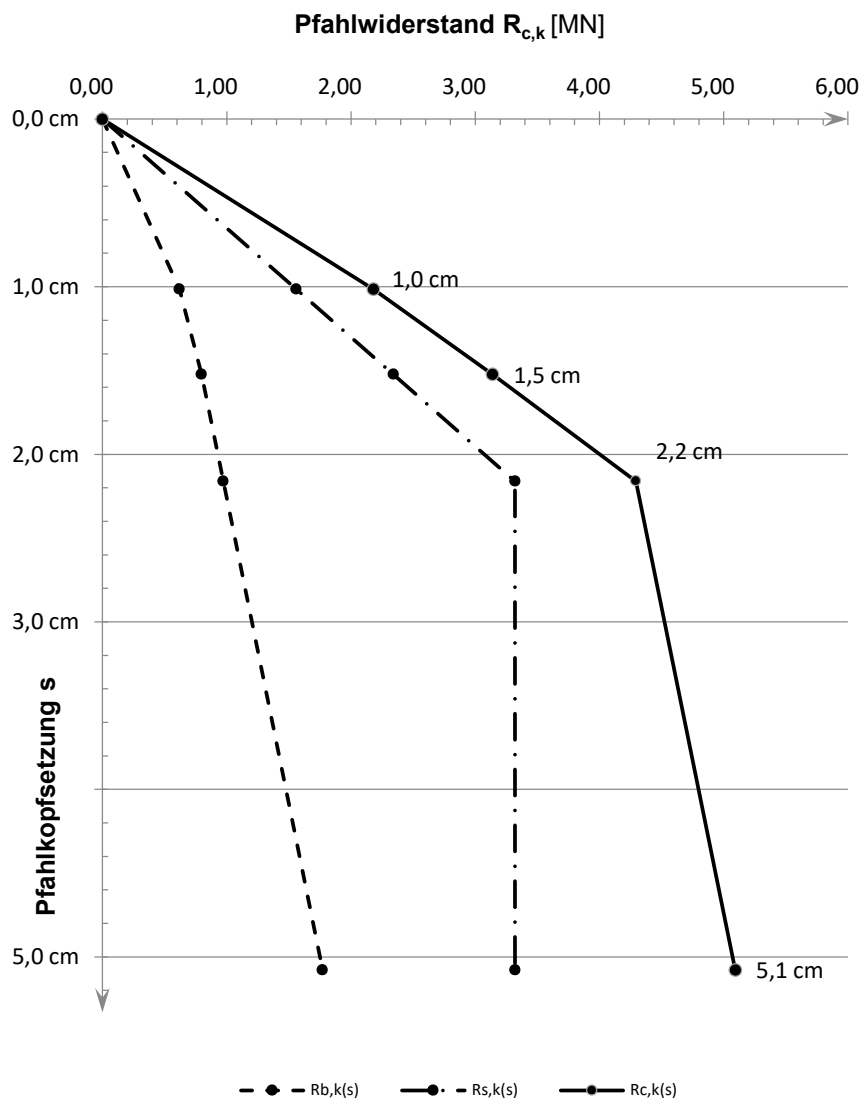
Pfahlänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
17,0	4,958	3,186	1,772
<b>17,5</b>	<b>5,093</b>	3,321	1,772
18,0	5,228	3,456	1,772

**Pfahlwiderstände (setzungsabhängig)**

Die Berechnung erfolgt für eine Pfahllänge von 17,5 m

Bezogene Setzung	Pfahlkopfsetzung [cm]	$R_{s,k(s)}$ [MN]	$R_{b,k(s)}$ [MN]	$R_{c,k(s)}$ [MN]
$s/D = 0,02$	1,0 cm	1,561	0,620	2,181
$s/D = 0,03$	1,5 cm	2,342	0,797	3,139
$s_{sg}$	2,2 cm	3,321	0,972	4,293
$s/D = 0,10$	5,1 cm	3,321	1,772	5,093

**Widerstandsetzungslinie**





**Projekt:** Windpark Georgshof / 23.1098 CPT WEA 4 Ost

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k (0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 2,3	2,3	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	2,3 - 3,8	1,5	2,00	0	0,020	0,700	Sand/Schluff
3	3,8 - 7,0	3,2	7,50	0	0,075	2,625	Sand
4	7,0 - 11,8	4,8	16,00	0	0,150	5,600	Sand
5	11,8 - 24,2	12,4	25,00	0	0,150	8,750	Sand
6	24,2 - 25,2	1,0	13,00	0	0,130	4,550	bindig
7	25,2 - 28,5	3,3	20,00	0	0,150	7,000	Sand/Schluff
8	28,5 - 28,9	0,4	14,00	0	0,140	4,900	Sand/Schluff

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Ortbetonrammpfahl VI  
 Schaftdurchmesser: 51 cm  
 Spitzendurchmesser: 62 cm  
 Minimale Pfahllänge: 17,0 m  
 Maximale Pfahllänge: 18,0 m

Schaftumfang: 1,60 m  
 Fußfläche: 0,30 m<sup>2</sup>

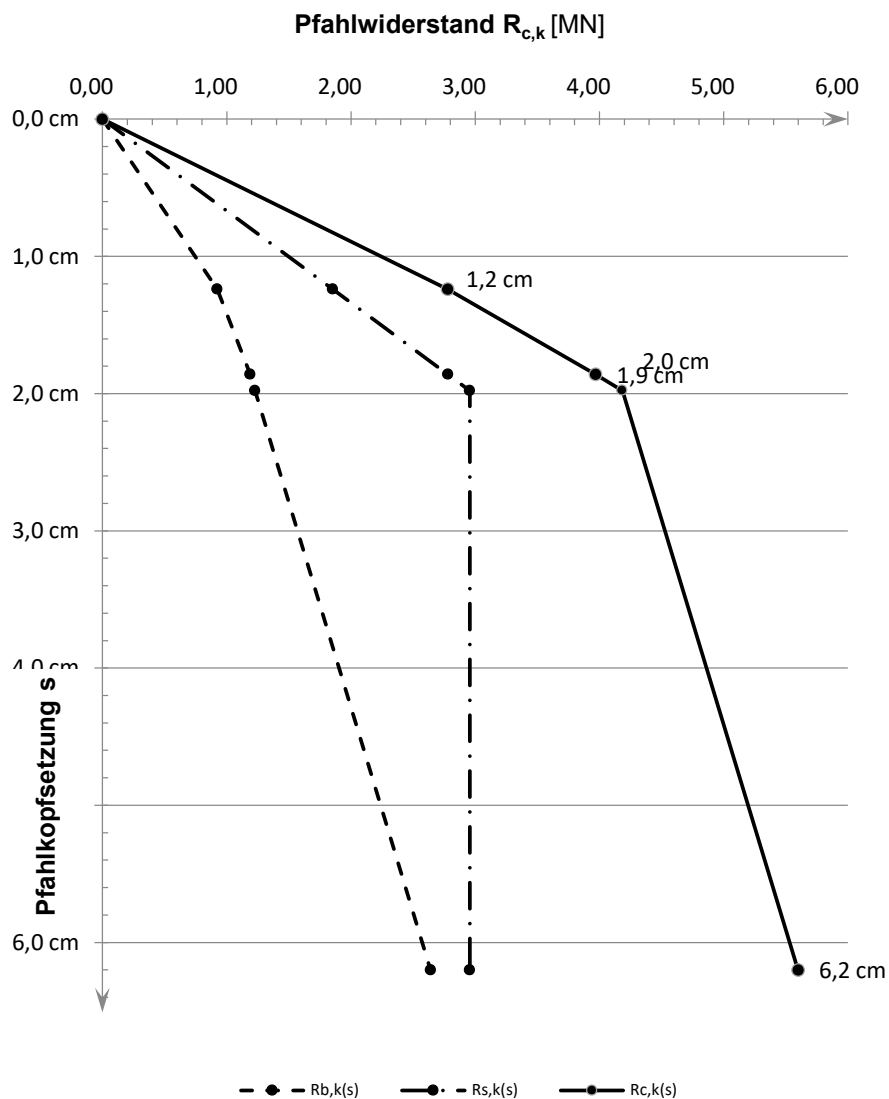
### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

Pfahllänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
17,0	5,478	2,836	2,642
<b>17,5</b>	<b>5,598</b>	2,956	2,642
18,0	5,718	3,076	2,642

**Pfahlwiderstände (setzungsabhängig)**

Die Berechnung erfolgt für eine Pfahllänge von 17,5 m

Bezogene Setzung	Pfahlkopfsetzung [cm]	$R_{s,k(s)}$ [MN]	$R_{b,k(s)}$ [MN]	$R_{c,k(s)}$ [MN]
$s/D = 0,02$	1,2 cm	1,853	0,925	2,778
$s/D = 0,03$	1,9 cm	2,780	1,189	3,968
$s_{sg}$	2,0 cm	2,956	1,228	4,184
$s/D = 0,10$	6,2 cm	2,956	2,642	5,598

**Widerstandsetzungslinie**

**Projekt:** Windpark Georgshof / 23.1098 CPT WEA 4 Ost

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k (0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 2,3	2,3	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	2,3 - 3,8	1,5	2,00	0	0,016	0,400	Sand/Schluff
3	3,8 - 7,0	3,2	7,50	0	0,060	1,500	Sand
4	7,0 - 11,8	4,8	16,00	0	0,120	3,100	Sand
5	11,8 - 24,2	12,4	25,00	0	0,120	4,000	Sand
6	24,2 - 25,2	1,0	13,00	0	0,104	2,600	bindig
7	25,2 - 28,5	3,3	20,00	0	0,120	3,500	Sand/Schluff
8	28,5 - 28,9	0,4	14,00	0	0,112	2,800	Sand/Schluff

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Bohrpfahl (klassisch)  
 Schaftdurchmesser: 100 cm  
 Spitzendurchmesser: 100 cm  
 Minimale Pfahllänge: 20,0 m  
 Maximale Pfahllänge: 21,0 m

Schaftumfang: 3,14 m  
 Fußfläche: 0,79 m<sup>2</sup>

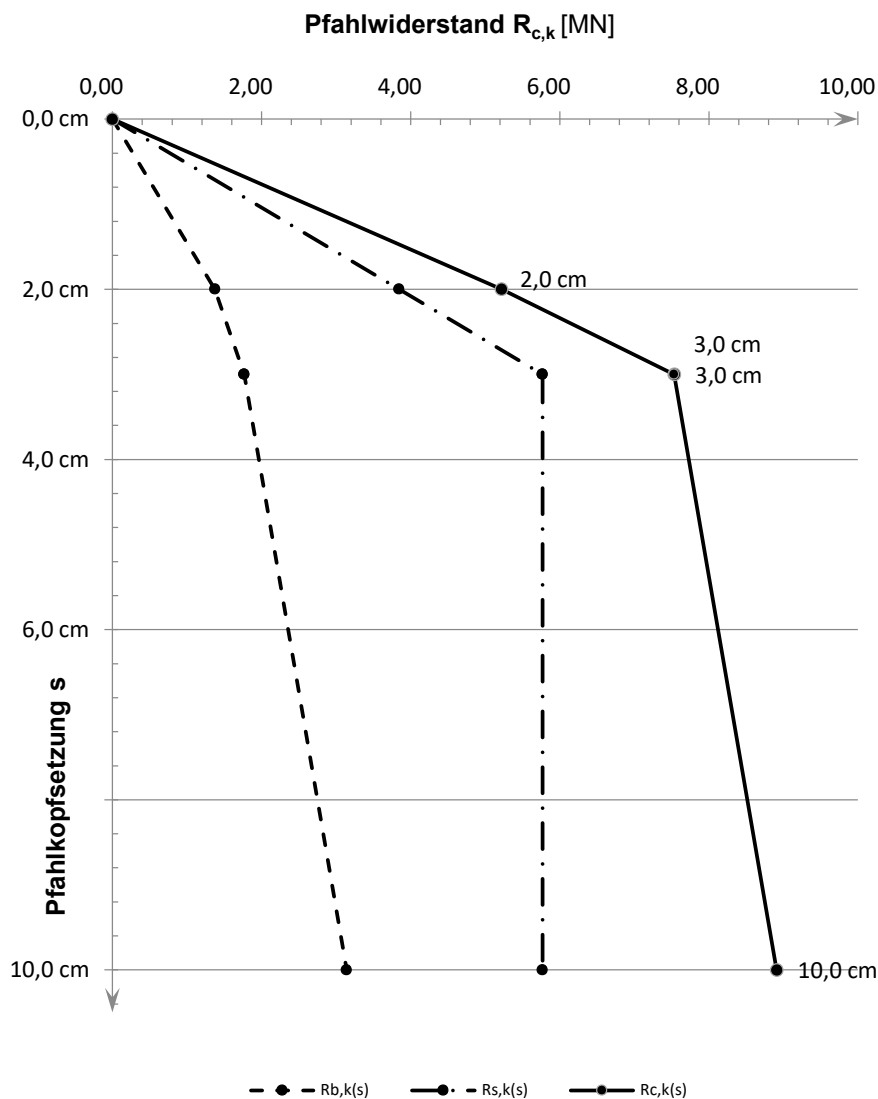
### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

Pfahllänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
20,0	8,721	5,579	3,142
<b>20,5</b>	<b>8,910</b>	5,768	3,142
21,0	9,098	5,956	3,142

**Pfahlwiderstände (setzungsabhängig)**

Die Berechnung erfolgt für eine Pfahllänge von 20,5 m

Bezogene Setzung	Pfahlkopfsetzung [cm]	$R_{s,k(s)}$ [MN]	$R_{b,k(s)}$ [MN]	$R_{c,k(s)}$ [MN]
$s/D = 0,02$	2,0 cm	3,845	1,374	5,220
$s/D = 0,03$	3,0 cm	5,768	1,767	7,535
$s_{sg}$	3,0 cm	5,768	1,767	7,535
$s/D = 0,10$	10,0 cm	5,768	3,142	8,910

**Widerstandsetzungslinie**

**Projekt:** Windpark Georgshof / 23.1098 CPT WEA 4 Süd

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k (0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 2,5	2,5	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	2,5 - 4,5	2,0	3,00	0	0,030	1,050	Sand/Schluff
3	4,5 - 5,5	1,0	8,00	0	0,080	2,800	Sand
4	5,5 - 7,2	1,7	4,00	0	0,040	1,400	bindig
5	7,2 - 9,0	1,8	16,00	0	0,150	5,600	Sand
6	9,0 - 10,7	1,7	25,00	0	0,150	8,750	Sand
7	10,7 - 12,2	1,5	13,00	0	0,130	4,550	Sand
8	12,2 - 14,0	1,8	25,00	0	0,150	8,750	Sand
9	14,0 - 14,2	0,2	8,00	0	0,080	2,800	Sand
10	14,2 - 15,2	1,0	4,00	0	0,040	1,400	bindig
11	15,2 - 18,5	3,3	25,00	0	0,150	8,750	Sand
12	18,5 - 20,5	2,0	10,00	0	0,100	3,500	bindig
13	20,5 - 24,3	3,8	25,00	0	0,150	8,750	Sand
14	24,3 - 28,5	4,2	0,00	200	0,060	1,500	bindig
15	28,5 - 29,8	1,3	25,00	0	0,150	8,750	Sand

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Stahlbetonrammpfahl

Pfahlbreite: 45 cm

Minimale Pfahlänge: 17,0 m

Maximale Pfahlänge: 18,0 m

Schaftumfang: 1,80 m

Fußfläche: 0,20 m<sup>2</sup>

### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

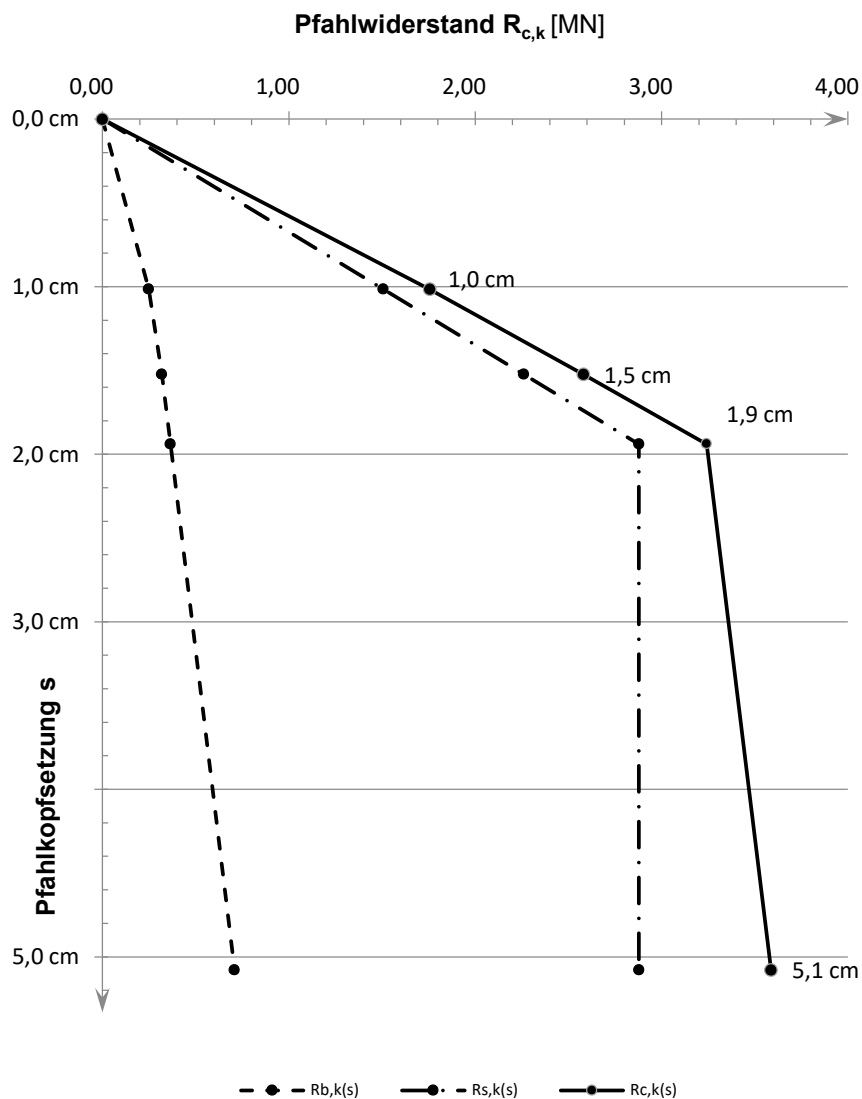
Pfahlänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
17,0	3,452	2,743	0,709
<b>17,5</b>	<b>3,587</b>	2,878	0,709
18,0	3,722	3,013	0,709

**Pfahlwiderstände (setzungsabhängig)**

Die Berechnung erfolgt für eine Pfahllänge von 17,5 m

Bezogene Setzung	Pfahlkopfsetzung [cm]	$R_{s,k(s)}$ [MN]	$R_{b,k(s)}$ [MN]	$R_{c,k(s)}$ [MN]
$s/D = 0,02$	1,0 cm	1,507	0,248	1,755
$s/D = 0,03$	1,5 cm	2,261	0,319	2,580
$s_{sg}$	1,9 cm	2,878	0,365	3,243
$s/D = 0,10$	5,1 cm	2,878	0,709	3,587

**Widerstandsetzungslinie**



**Projekt:** Windpark Georgshof / 23.1098 CPT WEA 4 Süd

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k (0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 2,5	2,5	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	2,5 - 4,5	2,0	3,00	0	0,030	1,050	Sand/Schluff
3	4,5 - 5,5	1,0	8,00	0	0,080	2,800	Sand
4	5,5 - 7,2	1,7	4,00	0	0,040	1,400	bindig
5	7,2 - 9,0	1,8	16,00	0	0,150	5,600	Sand
6	9,0 - 10,7	1,7	25,00	0	0,150	8,750	Sand
7	10,7 - 12,2	1,5	13,00	0	0,130	4,550	Sand
8	12,2 - 14,0	1,8	25,00	0	0,150	8,750	Sand
9	14,0 - 14,2	0,2	8,00	0	0,080	2,800	Sand
10	14,2 - 15,2	1,0	4,00	0	0,040	1,400	bindig
11	15,2 - 18,5	3,3	25,00	0	0,150	8,750	Sand
12	18,5 - 20,5	2,0	10,00	0	0,100	3,500	bindig
13	20,5 - 24,3	3,8	25,00	0	0,150	8,750	Sand
14	24,3 - 28,5	4,2	0,00	200	0,060	1,500	bindig
15	28,5 - 29,8	1,3	25,00	0	0,150	8,750	Sand

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Ortbetonrammpfahl VI  
 Schaftdurchmesser: 51 cm  
 Spitzendurchmesser: 62 cm  
 Minimale Pfahlänge: 17,0 m  
 Maximale Pfahlänge: 18,0 m

Schaftumfang: 1,60 m  
 Fußfläche: 0,30 m<sup>2</sup>

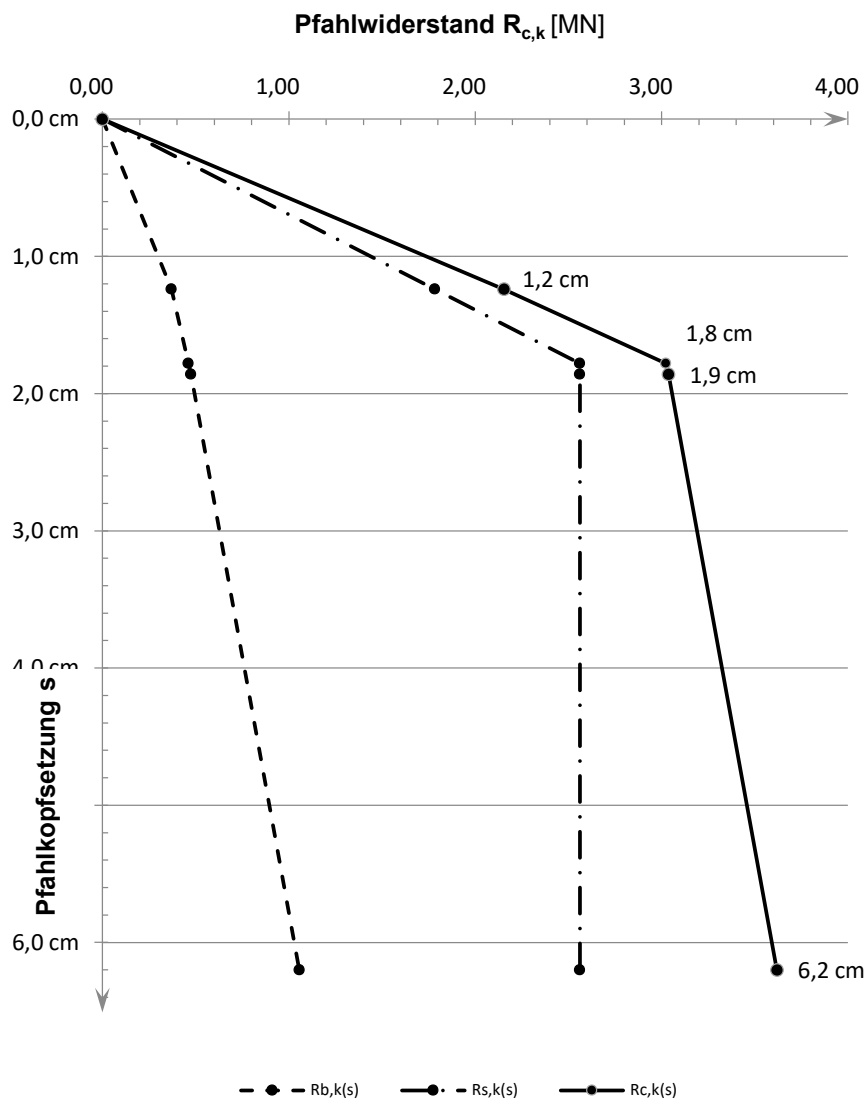
### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

Pfahlänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
17,0	3,498	2,442	1,057
<b>17,5</b>	<b>3,619</b>	2,562	1,057
18,0	3,739	2,682	1,057

**Pfahlwiderstände (setzungsabhängig)**

Die Berechnung erfolgt für eine Pfahllänge von 17,5 m

Bezogene Setzung	Pfahlkopfsetzung [cm]	$R_{s,k(s)}$ [MN]	$R_{b,k(s)}$ [MN]	$R_{c,k(s)}$ [MN]
$s/D = 0,02$	1,2 cm	1,784	0,370	2,154
$s_{sg}$	1,8 cm	2,562	0,462	3,024
$s/D = 0,03$	1,9 cm	2,562	0,476	3,037
$s/D = 0,10$	6,2 cm	2,562	1,057	3,619

**Widerstandsetzungslinie**



**Projekt:** Windpark Georgshof / 23.1098 CPT WEA 4 Süd

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k (0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 2,5	2,5	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	2,5 - 4,5	2,0	3,00	0	0,024	0,600	Sand/Schluff
3	4,5 - 5,5	1,0	8,00	0	0,064	1,600	Sand
4	5,5 - 7,2	1,7	4,00	0	0,032	0,800	bindig
5	7,2 - 9,0	1,8	16,00	0	0,120	3,100	Sand
6	9,0 - 10,7	1,7	25,00	0	0,120	4,000	Sand
7	10,7 - 12,2	1,5	13,00	0	0,104	2,600	Sand
8	12,2 - 14,0	1,8	25,00	0	0,120	4,000	Sand
9	14,0 - 14,2	0,2	8,00	0	0,064	1,600	Sand
10	14,2 - 15,2	1,0	4,00	0	0,032	0,800	bindig
11	15,2 - 18,5	3,3	25,00	0	0,120	4,000	Sand
12	18,5 - 20,5	2,0	10,00	0	0,080	2,000	bindig
13	20,5 - 24,3	3,8	25,00	0	0,120	4,000	Sand
14	24,3 - 28,5	4,2	0,00	200	0,060	1,500	bindig
15	28,5 - 29,8	1,3	25,00	0	0,120	4,000	Sand

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Bohrpfahl (klassisch)  
 Schaftdurchmesser: 100 cm  
 Spitzendurchmesser: 100 cm  
 Minimale Pfahlänge: 20,0 m  
 Maximale Pfahlänge: 21,0 m

Schaftumfang: 3,14 m  
 Fußfläche: 0,79 m<sup>2</sup>

### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

Pfahlänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
20,0	6,344	4,773	1,571
<b>20,5</b>	<b>8,040</b>	4,898	3,142
21,0	8,228	5,087	3,142



**Projekt:** Windpark Georgshof / 23.1098 CPT WEA 4 West

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k (0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 2,6	2,6	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	2,6 - 5,0	2,4	4,00	0	0,040	1,400	Sand/Schluff
3	5,0 - 6,3	1,3	13,00	0	0,130	4,550	Sand
4	6,3 - 8,0	1,7	0,00	100	0,040	0,800	bindig
5	8,0 - 11,6	3,6	17,00	0	0,150	5,950	Sand
6	11,6 - 13,8	2,2	25,00	0	0,150	8,750	Sand
7	13,8 - 16,4	2,6	12,00	0	0,120	4,200	Sand
8	16,4 - 17,0	0,6	0,00	150	0,050	1,150	bindig
9	17,0 - 21,4	4,4	18,00	0	0,150	6,300	Sand
10	21,4 - 24,6	3,2	25,00	0	0,150	8,750	Sand
11	24,6 - 25,6	1,0	10,00	0	0,100	3,500	bindig
12	25,6 - 27,0	1,4	25,00	0	0,150	8,750	Sand
13	27,0 - 28,2	1,2	7,50	0	0,075	2,625	bindig
14	28,2 - 29,4	1,2	25,00	0	0,150	8,750	Sand

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Stahlbetonrammpfahl  
 Pfahlbreite: 45 cm  
 Minimale Pfahlänge: 17,0 m  
 Maximale Pfahlänge: 18,0 m

Schaftumfang: 1,80 m  
 Fußfläche: 0,20 m<sup>2</sup>

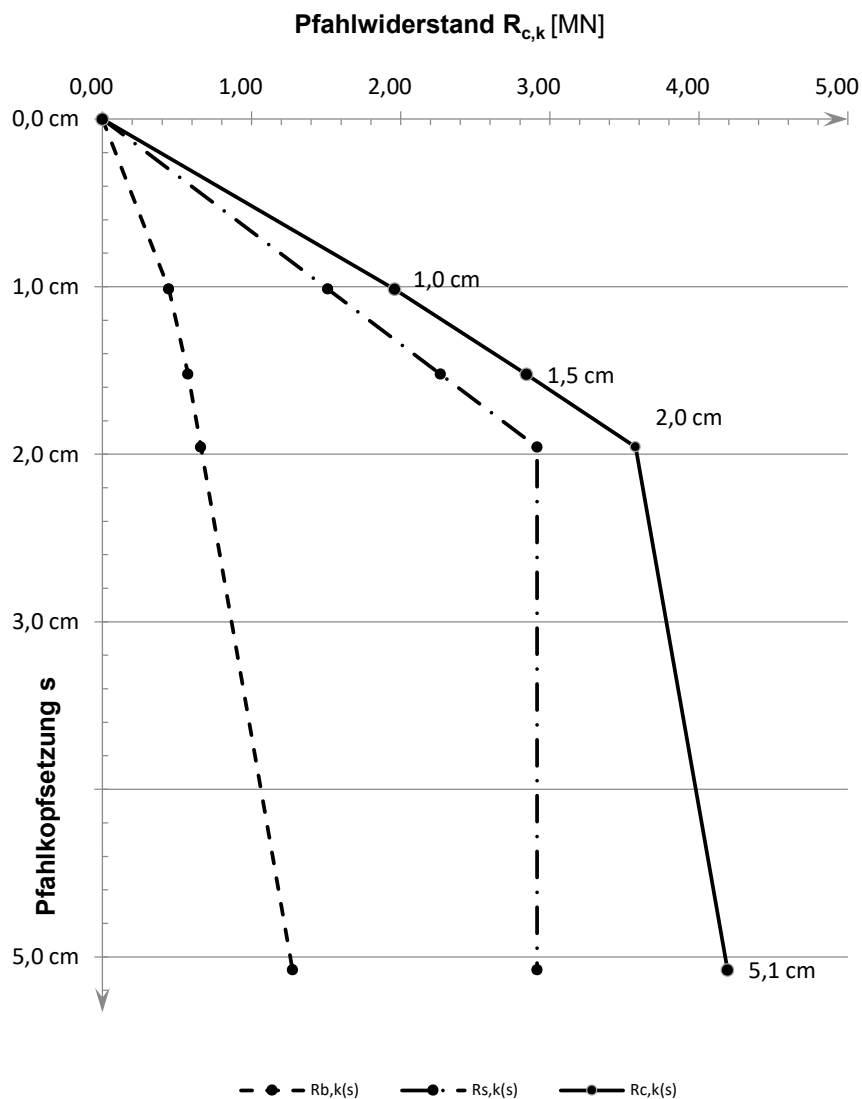
### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

Pfahlänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
17,0	4,057	2,781	1,276
<b>17,5</b>	<b>4,192</b>	2,916	1,276
18,0	4,327	3,051	1,276

**Pfahlwiderstände (setzungsabhängig)**

Die Berechnung erfolgt für eine Pfahllänge von 17,5 m

Bezogene Setzung	Pfahlkopfsetzung [cm]	$R_{s,k(s)}$ [MN]	$R_{b,k(s)}$ [MN]	$R_{c,k(s)}$ [MN]
$s/D = 0,02$	1,0 cm	1,512	0,447	1,959
$s/D = 0,03$	1,5 cm	2,269	0,574	2,843
$s_{sg}$	2,0 cm	2,916	0,660	3,576
$s/D = 0,10$	5,1 cm	2,916	1,276	4,192

**Widerstandsetzungslinie**

**Projekt:** Windpark Georgshof / 23.1098 CPT WEA 4 West

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k (0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 2,6	2,6	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	2,6 - 5,0	2,4	4,00	0	0,040	1,400	Sand/Schluff
3	5,0 - 6,3	1,3	13,00	0	0,130	4,550	Sand
4	6,3 - 8,0	1,7	0,00	100	0,040	0,800	bindig
5	8,0 - 11,6	3,6	17,00	0	0,150	5,950	Sand
6	11,6 - 13,8	2,2	25,00	0	0,150	8,750	Sand
7	13,8 - 16,4	2,6	12,00	0	0,120	4,200	Sand
8	16,4 - 17,0	0,6	0,00	150	0,050	1,150	bindig
9	17,0 - 21,4	4,4	18,00	0	0,150	6,300	Sand
10	21,4 - 24,6	3,2	25,00	0	0,150	8,750	Sand
11	24,6 - 25,6	1,0	10,00	0	0,100	3,500	bindig
12	25,6 - 27,0	1,4	25,00	0	0,150	8,750	Sand
13	27,0 - 28,2	1,2	7,50	0	0,075	2,625	bindig
14	28,2 - 29,4	1,2	25,00	0	0,150	8,750	Sand

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Ortbetonrammpfahl VI

Schaftdurchmesser: 51 cm

Spitzendurchmesser: 62 cm

Minimale Pfahlänge: 17,0 m

Maximale Pfahlänge: 18,0 m

Schaftumfang: 1,60 m

Fußfläche: 0,30 m<sup>2</sup>

### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

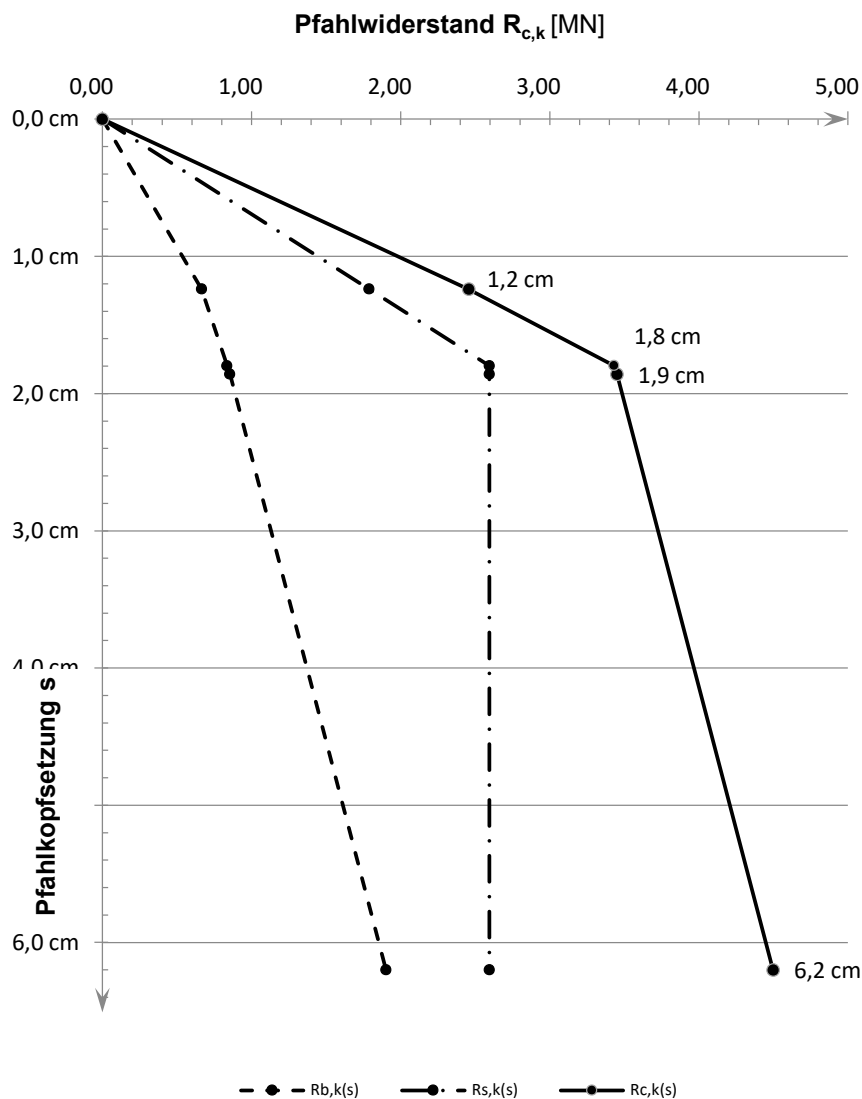
Pfahlänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
17,0	4,377	2,475	1,902
<b>17,5</b>	<b>4,498</b>	2,596	1,902
18,0	4,618	2,716	1,902

**Pfahlwiderstände (setzungsabhängig)**

Die Berechnung erfolgt für eine Pfahllänge von 17,5 m

Bezogene Setzung	Pfahlkopfsetzung [cm]	$R_{s,k(s)}$ [MN]	$R_{b,k(s)}$ [MN]	$R_{c,k(s)}$ [MN]
$s/D = 0,02$	1,2 cm	1,790	0,666	2,456
$s_{sg}$	1,8 cm	2,596	0,837	3,432
$s/D = 0,03$	1,9 cm	2,596	0,856	3,451
$s/D = 0,10$	6,2 cm	2,596	1,902	4,498

**Widerstandsetzungslinie**



**Projekt:** Windpark Georgshof / 23.1098 CPT WEA 4 West

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k (0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 2,6	2,6	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	2,6 - 5,0	2,4	4,00	0	0,032	0,800	Sand/Schluff
3	5,0 - 6,3	1,3	13,00	0	0,104	2,600	Sand
4	6,3 - 8,0	1,7	0,00	100	0,040	0,800	bindig
5	8,0 - 11,6	3,6	17,00	0	0,120	3,200	Sand
6	11,6 - 13,8	2,2	25,00	0	0,120	4,000	Sand
7	13,8 - 16,4	2,6	12,00	0	0,096	2,400	Sand
8	16,4 - 17,0	0,6	0,00	150	0,050	1,150	bindig
9	17,0 - 21,4	4,4	18,00	0	0,120	3,300	Sand
10	21,4 - 24,6	3,2	25,00	0	0,120	4,000	Sand
11	24,6 - 25,6	1,0	10,00	0	0,080	2,000	bindig
12	25,6 - 27,0	1,4	25,00	0	0,120	4,000	Sand
13	27,0 - 28,2	1,2	7,50	0	0,060	1,500	bindig
14	28,2 - 29,4	1,2	25,00	0	0,120	4,000	Sand

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Bohrpfahl (klassisch)  
 Schaftdurchmesser: 100 cm  
 Spitzendurchmesser: 100 cm  
 Minimale Pfahlänge: 20,0 m  
 Maximale Pfahlänge: 21,0 m

Schaftumfang: 3,14 m  
 Fußfläche: 0,79 m<sup>2</sup>

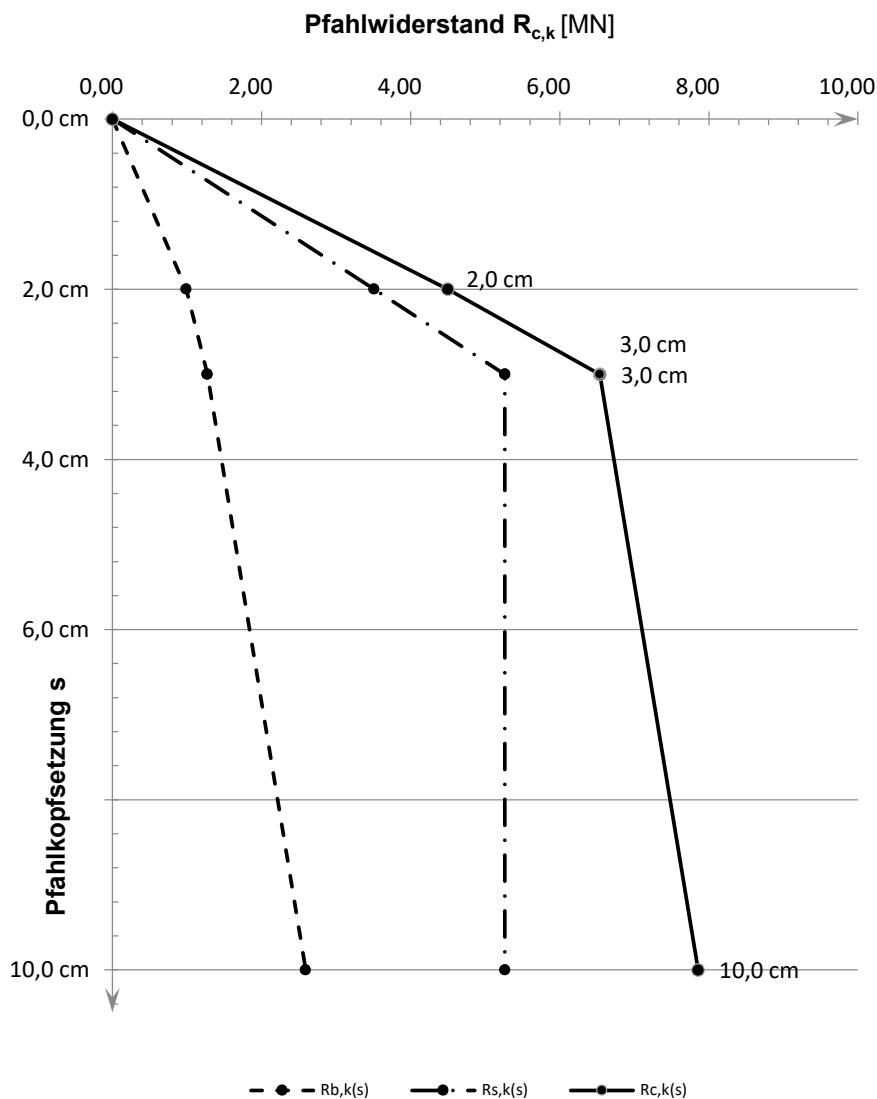
### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

Pfahlänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
20,0	7,667	5,076	2,592
<b>20,5</b>	<b>7,856</b>	5,264	2,592
21,0	8,044	5,453	2,592

**Pfahlwiderstände (setzungsabhängig)**

Die Berechnung erfolgt für eine Pfahllänge von 20,5 m

Bezogene Setzung	Pfahlkopfsetzung [cm]	$R_{s,k(s)}$ [MN]	$R_{b,k(s)}$ [MN]	$R_{c,k(s)}$ [MN]
$s/D = 0,02$	2,0 cm	3,509	0,990	4,499
$s/D = 0,03$	3,0 cm	5,264	1,272	6,536
$s_{sg}$	3,0 cm	5,264	1,272	6,536
$s/D = 0,10$	10,0 cm	5,264	2,592	7,856

**Widerstandsetzungslinie**



**Projekt:** Windpark WEA Verweyen / 23.1098 CPT WEA 5 Verweyen Nord

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k (0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 4,7	4,7	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	4,7 - 8,4	3,7	7,00	0	0,070	2,450	Sand/Schluff
3	8,4 - 11,4	3,0	1,00	0	0,010	0,350	bindig
4	11,4 - 13,6	2,2	0,00	100	0,040	0,800	bindig
5	13,6 - 16,6	3,0	14,00	0	0,140	4,900	bindig
6	16,6 - 26,0	9,4	25,00	0	0,150	8,750	Sand
7	26,0 - 28,7	2,7	18,00	0	0,150	6,300	Sand/Schluff

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Stahlbetonrammpfahl  
 Pfahlbreite: 45 cm  
 Minimale Pfahlänge: 17,5 m  
 Maximale Pfahlänge: 18,5 m

Schaftumfang: 1,80 m  
 Fußfläche: 0,20 m<sup>2</sup>

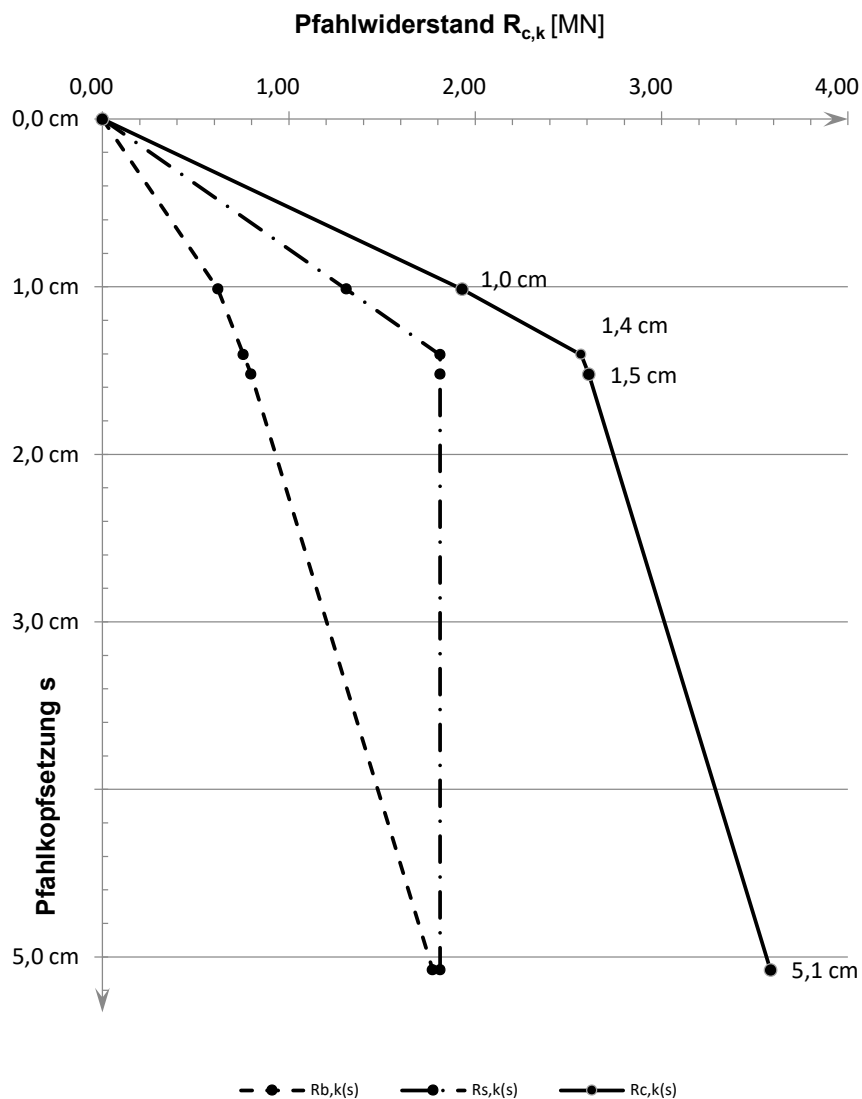
### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

Pfahlänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
17,5	3,449	1,678	1,772
<b>18,0</b>	<b>3,584</b>	1,813	1,772
18,5	3,719	1,948	1,772

**Pfahlwiderstände (setzungsabhängig)**

Die Berechnung erfolgt für eine Pfahllänge von 18,0 m

Bezogene Setzung	Pfahlkopfsetzung [cm]	$R_{s,k(s)}$ [MN]	$R_{b,k(s)}$ [MN]	$R_{c,k(s)}$ [MN]
$s/D = 0,02$	1,0 cm	1,309	0,620	1,929
$s_{sg}$	1,4 cm	1,813	0,757	2,569
$s/D = 0,03$	1,5 cm	1,813	0,797	2,610
$s/D = 0,10$	5,1 cm	1,813	1,772	3,584

**Widerstandsetzungslinie**

**Projekt:** Windpark WEA Verweyen / 23.1098 CPT WEA 5 Verweyen Nord

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k (0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 4,7	4,7	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	4,7 - 8,4	3,7	7,00	0	0,070	2,450	Sand/Schluff
3	8,4 - 11,4	3,0	1,00	0	0,010	0,350	bindig
4	11,4 - 13,6	2,2	0,00	100	0,040	0,800	bindig
5	13,6 - 16,6	3,0	14,00	0	0,140	4,900	bindig
6	16,6 - 26,0	9,4	25,00	0	0,150	8,750	Sand
7	26,0 - 28,7	2,7	18,00	0	0,150	6,300	Sand/Schluff

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Ortbetonrammpfahl VI

Schaftdurchmesser: 51 cm

Spitzendurchmesser: 62 cm

Minimale Pfahllänge: 17,5 m

Maximale Pfahllänge: 18,5 m

Schaftumfang: 1,60 m

Fußfläche: 0,30 m<sup>2</sup>

### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

Pfahllänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
17,5	4,135	1,493	2,642
<b>18,0</b>	<b>4,255</b>	1,613	2,642
18,5	4,375	1,734	2,642



**Projekt:** Windpark WEA Verweyen / 23.1098 CPT WEA 5 Verweyen Nord

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k (0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 4,7	4,7	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	4,7 - 8,4	3,7	7,00	0	0,056	1,400	Sand/Schluff
3	8,4 - 11,4	3,0	1,00	0	0,008	0,200	bindig
4	11,4 - 13,6	2,2	0,00	100	0,040	0,800	bindig
5	13,6 - 16,6	3,0	14,00	0	0,112	2,800	bindig
6	16,6 - 26,0	9,4	25,00	0	0,120	4,000	Sand
7	26,0 - 28,7	2,7	18,00	0	0,120	3,300	Sand/Schluff

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Bohrpfahl (klassisch)  
 Schaftdurchmesser: 100 cm  
 Spitzendurchmesser: 100 cm  
 Minimale Pfahlänge: 22,5 m  
 Maximale Pfahlänge: 23,5 m

Schaftumfang: 3,14 m  
 Fußfläche: 0,79 m<sup>2</sup>

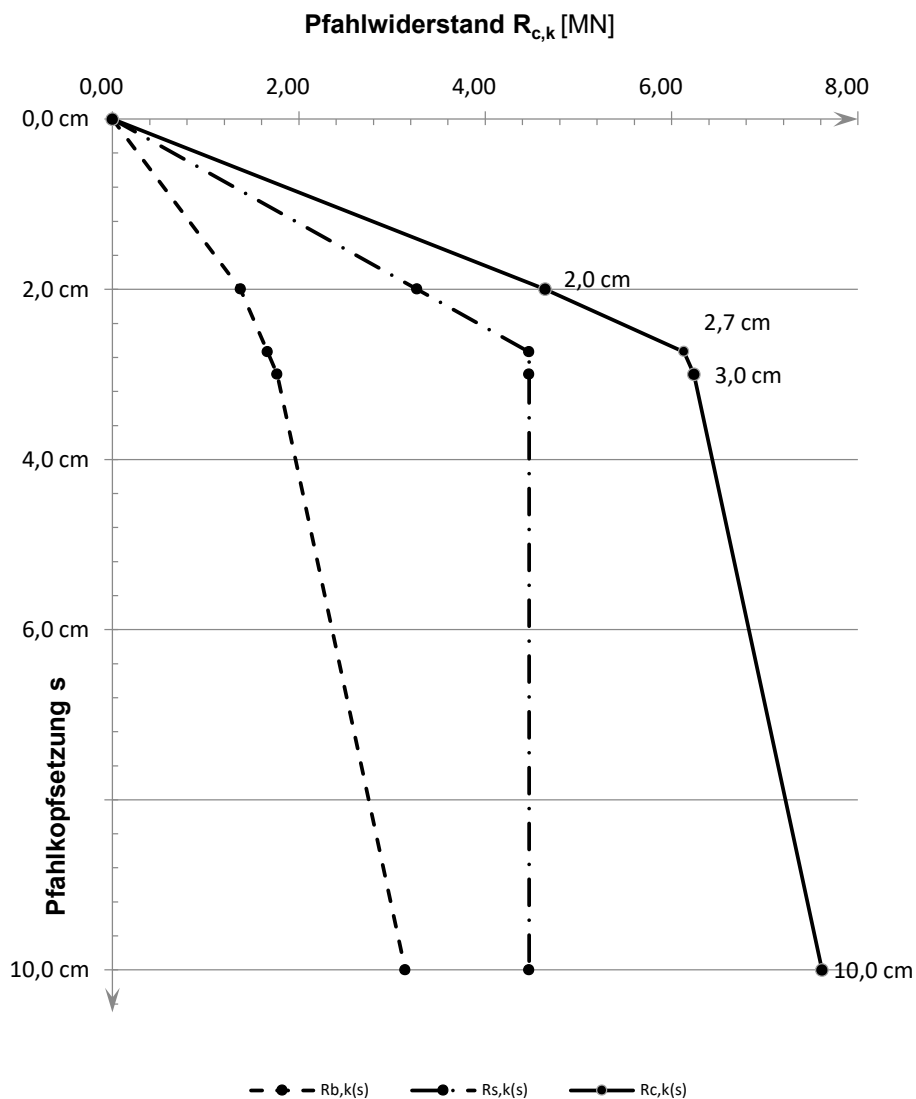
### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

Pfahlänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
22,5	7,424	4,283	3,142
<b>23,0</b>	<b>7,613</b>	4,471	3,142
23,5	7,251	4,660	2,592

**Pfahlwiderstände (setzungsabhängig)**

Die Berechnung erfolgt für eine Pfahllänge von 23,0 m

Bezogene Setzung	Pfahlkopfsetzung [cm]	$R_{s,k(s)}$ [MN]	$R_{b,k(s)}$ [MN]	$R_{c,k(s)}$ [MN]
$s/D = 0,02$	2,0 cm	3,269	1,374	4,643
$s_{sg}$	2,7 cm	4,471	1,663	6,134
$s/D = 0,03$	3,0 cm	4,471	1,767	6,238
$s/D = 0,10$	10,0 cm	4,471	3,142	7,613

**Widerstandsetzungslinie**

**Projekt:** Windpark WEA Verweyen / 23.1098 CPT WEA 5 Verweyen Ost

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k (0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 4,3	4,3	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	4,3 - 6,7	2,4	7,50	0	0,075	2,625	Sand/Schluff
3	6,7 - 8,0	1,3	1,00	0	0,010	0,350	bindig
4	8,0 - 8,5	0,5	6,00	0	0,060	2,100	Sand
5	8,5 - 11,5	3,0	1,00	0	0,010	0,350	bindig
6	11,5 - 13,5	2,0	0,00	100	0,040	0,800	bindig
7	13,5 - 16,8	3,3	15,00	0	0,150	5,250	Sand/Schluff
8	16,8 - 25,3	8,5	25,00	0	0,150	8,750	Sand
9	25,3 - 29,6	4,3	20,00	0	0,150	7,000	Sand/Schluff

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Stahlbetonrammpfahl

Pfahlbreite: 45 cm

Minimale Pfahlänge: 17,5 m

Maximale Pfahlänge: 18,5 m

Schaftumfang: 1,80 m

Fußfläche: 0,20 m<sup>2</sup>

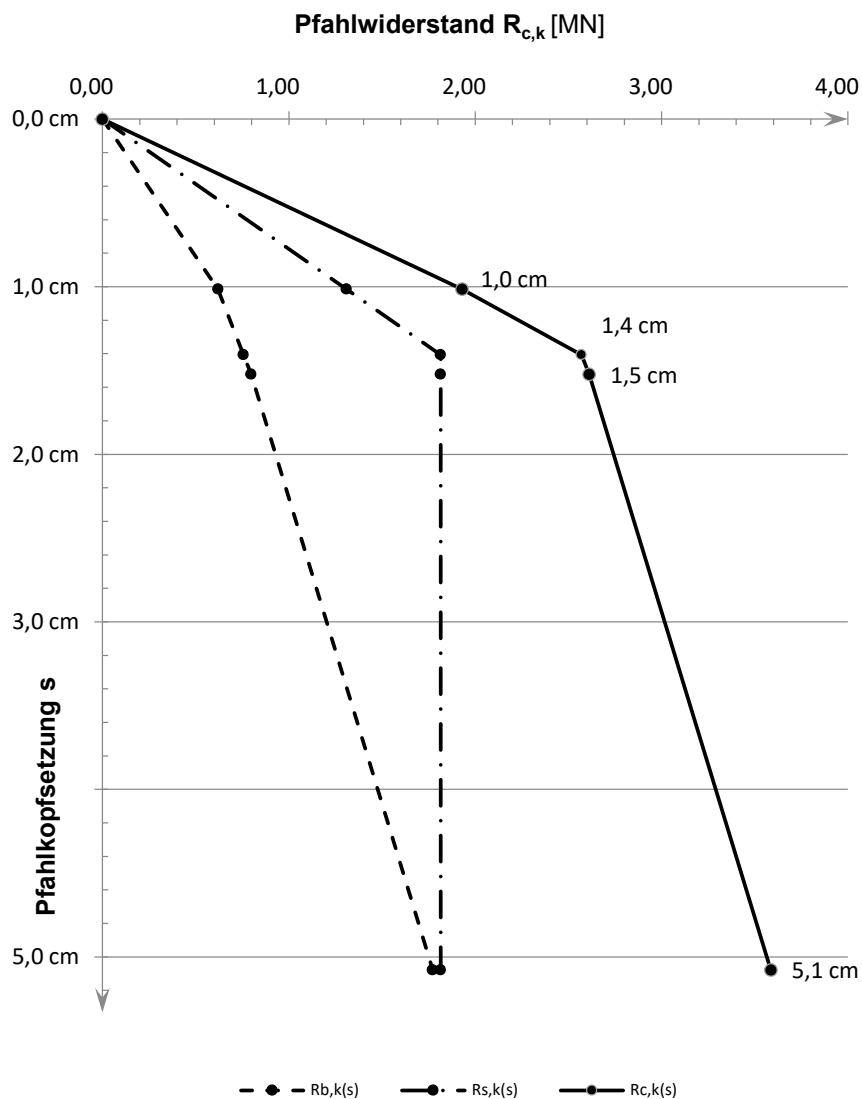
### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

Pfahlänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
17,5	3,451	1,679	1,772
<b>18,0</b>	<b>3,586</b>	1,814	1,772
18,5	3,721	1,949	1,772

**Pfahlwiderstände (setzungsabhängig)**

Die Berechnung erfolgt für eine Pfahllänge von 18,0 m

Bezogene Setzung	Pfahlkopfsetzung [cm]	$R_{s,k(s)}$ [MN]	$R_{b,k(s)}$ [MN]	$R_{c,k(s)}$ [MN]
$s/D = 0,02$	1,0 cm	1,309	0,620	1,930
$s_{sg}$	1,4 cm	1,814	0,757	2,571
$s/D = 0,03$	1,5 cm	1,814	0,797	2,612
$s/D = 0,10$	5,1 cm	1,814	1,772	3,586

**Widerstandsetzungslinie**



**Projekt:** Windpark WEA Verweyen / 23.1098 CPT WEA 5 Verweyen Ost

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k (0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 4,3	4,3	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	4,3 - 6,7	2,4	7,50	0	0,075	2,625	Sand/Schluff
3	6,7 - 8,0	1,3	1,00	0	0,010	0,350	bindig
4	8,0 - 8,5	0,5	6,00	0	0,060	2,100	Sand
5	8,5 - 11,5	3,0	1,00	0	0,010	0,350	bindig
6	11,5 - 13,5	2,0	0,00	100	0,040	0,800	bindig
7	13,5 - 16,8	3,3	15,00	0	0,150	5,250	Sand/Schluff
8	16,8 - 25,3	8,5	25,00	0	0,150	8,750	Sand
9	25,3 - 29,6	4,3	20,00	0	0,150	7,000	Sand/Schluff

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Ortbetonrammpfahl VI

Schaftdurchmesser: 51 cm

Spitzendurchmesser: 62 cm

Minimale Pfahlänge: 17,5 m

Maximale Pfahlänge: 18,5 m

Schaftumfang: 1,60 m

Fußfläche: 0,30 m<sup>2</sup>

### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

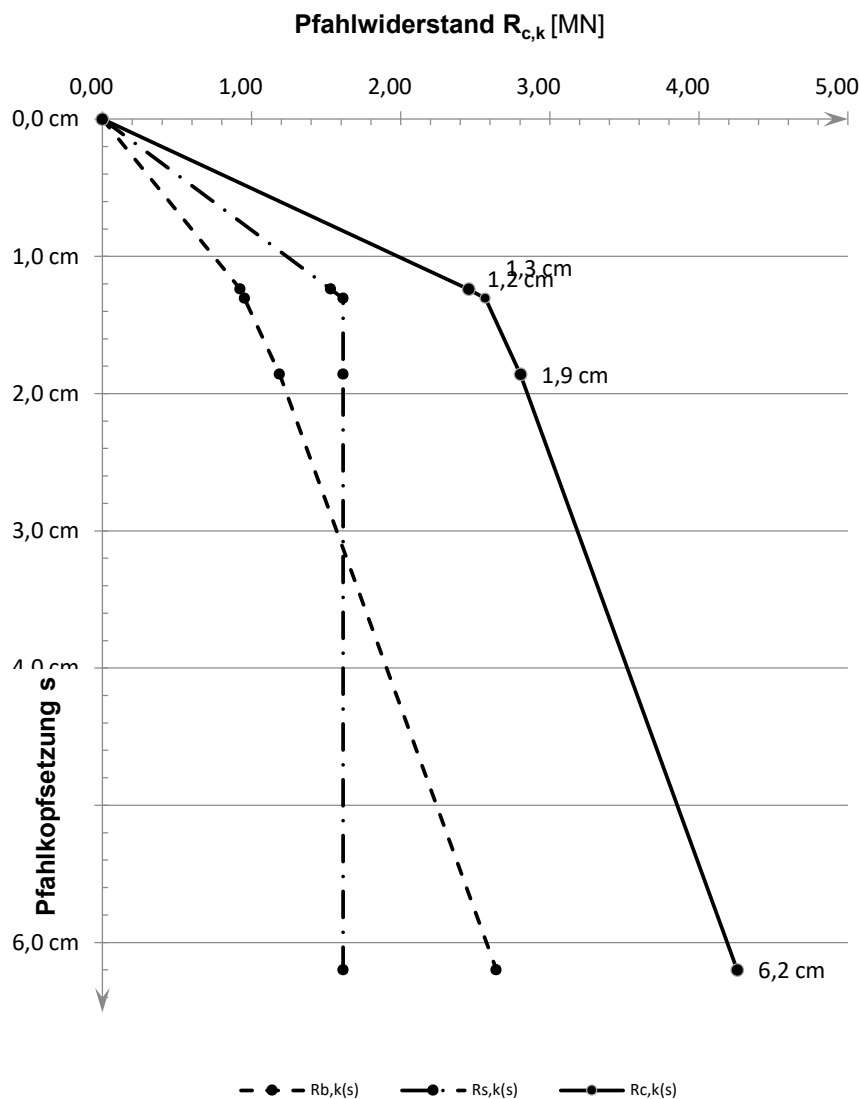
Pfahlänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
17,5	4,137	1,495	2,642
<b>18,0</b>	<b>4,257</b>	1,615	2,642
18,5	4,377	1,735	2,642

**Pfahlwiderstände (setzungsabhängig)**

Die Berechnung erfolgt für eine Pfahllänge von 18,0 m

Bezogene Setzung	Pfahlkopfsetzung [cm]	$R_{s,k(s)}$ [MN]	$R_{b,k(s)}$ [MN]	$R_{c,k(s)}$ [MN]
$s/D = 0,02$	1,2 cm	1,532	0,925	2,456
$s_{sg}$	1,3 cm	1,615	0,953	2,568
$s/D = 0,03$	1,9 cm	1,615	1,189	2,804
$s/D = 0,10$	6,2 cm	1,615	2,642	4,257

**Widerstandsetzungslinie**



**Projekt:** Windpark WEA Verweyen / 23.1098 CPT WEA 5 Verweyen Ost

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k (0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 4,3	4,3	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	4,3 - 6,7	2,4	7,50	0	0,060	1,500	Sand/Schluff
3	6,7 - 8,0	1,3	1,00	0	0,008	0,200	bindig
4	8,0 - 8,5	0,5	6,00	0	0,048	1,200	Sand
5	8,5 - 11,5	3,0	1,00	0	0,008	0,200	bindig
6	11,5 - 13,5	2,0	0,00	100	0,040	0,800	bindig
7	13,5 - 16,8	3,3	15,00	0	0,120	3,000	Sand/Schluff
8	16,8 - 25,3	8,5	25,00	0	0,120	4,000	Sand
9	25,3 - 29,6	4,3	20,00	0	0,120	3,500	Sand/Schluff

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Bohrpfahl (klassisch)  
 Schaftdurchmesser: 100 cm  
 Spitzendurchmesser: 100 cm  
 Minimale Pfahlänge: 22,5 m  
 Maximale Pfahlänge: 23,5 m

Schaftumfang: 3,14 m  
 Fußfläche: 0,79 m<sup>2</sup>

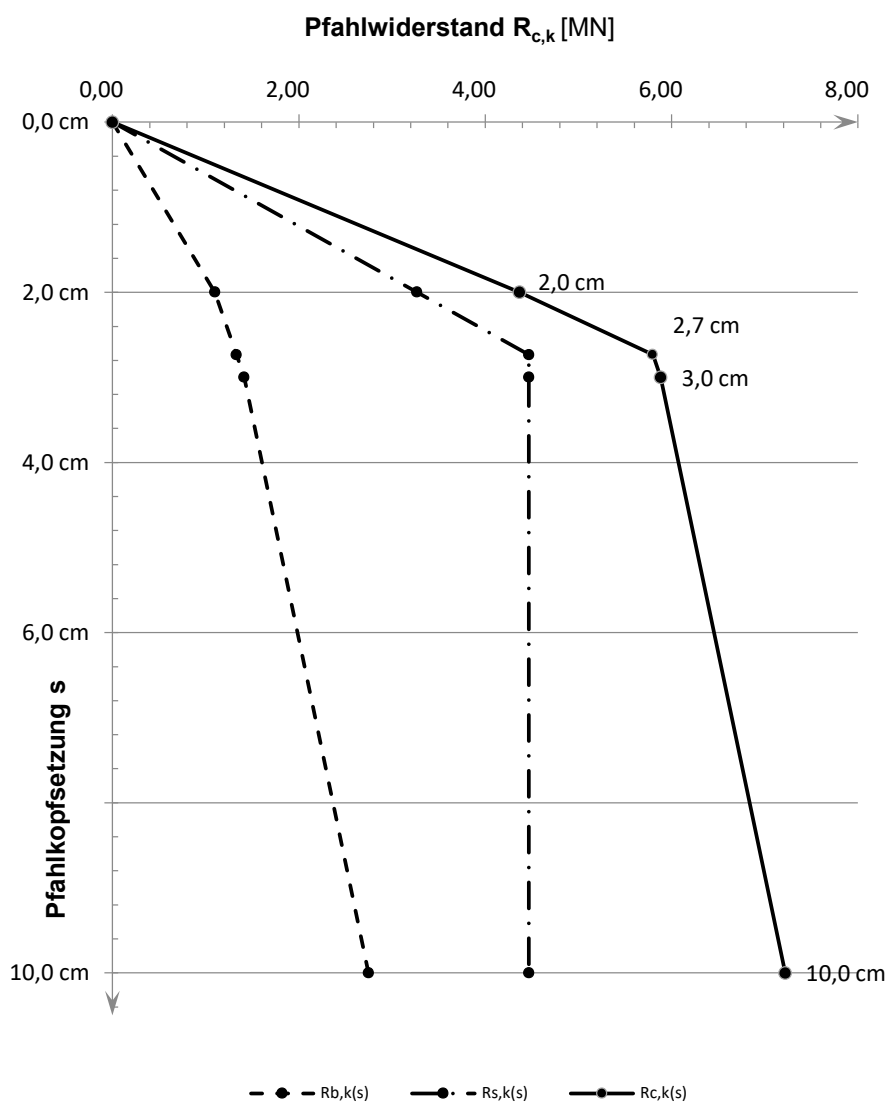
### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

Pfahlänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
22,5	7,029	4,280	2,749
<b>23,0</b>	<b>7,217</b>	4,469	2,749
23,5	7,406	4,657	2,749

**Pfahlwiderstände (setzungsabhängig)**

Die Berechnung erfolgt für eine Pfahllänge von 23,0 m

Bezogene Setzung	Pfahlkopfsetzung [cm]	$R_{s,k(s)}$ [MN]	$R_{b,k(s)}$ [MN]	$R_{c,k(s)}$ [MN]
$s/D = 0,02$	2,0 cm	3,269	1,100	4,368
$s_{sg}$	2,7 cm	4,469	1,330	5,799
$s/D = 0,03$	3,0 cm	4,469	1,414	5,882
$s/D = 0,10$	10,0 cm	4,469	2,749	7,217

**Widerstandsetzungslinie**

**Projekt:** Windpark WEA Verweyen / 23.1098 CPT WEA 5 Verweyen Süd

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k (0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 4,2	4,2	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	4,2 - 6,8	2,6	7,50	0	0,075	2,625	Sand/Schluff
3	6,8 - 8,2	1,4	1,00	0	0,010	0,350	bindig
4	8,2 - 8,8	0,6	16,00	0	0,150	5,600	Sand
5	8,8 - 12,0	3,2	1,00	0	0,010	0,350	bindig
6	12,0 - 13,3	1,3	0,00	100	0,040	0,800	bindig
7	13,3 - 15,4	2,1	15,00	0	0,150	5,250	Sand
8	15,4 - 17,3	1,9	16,00	0	0,150	5,600	Sand
9	17,3 - 24,8	7,5	25,00	0	0,150	8,750	Sand
10	24,8 - 28,0	3,2	25,00	0	0,150	8,750	Annahme: Sand

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Stahlbetonrammpfahl

Pfahlbreite: 45 cm

Minimale Pfahlänge: 17,5 m

Maximale Pfahlänge: 18,5 m

Schaftumfang: 1,80 m

Fußfläche: 0,20 m<sup>2</sup>

### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

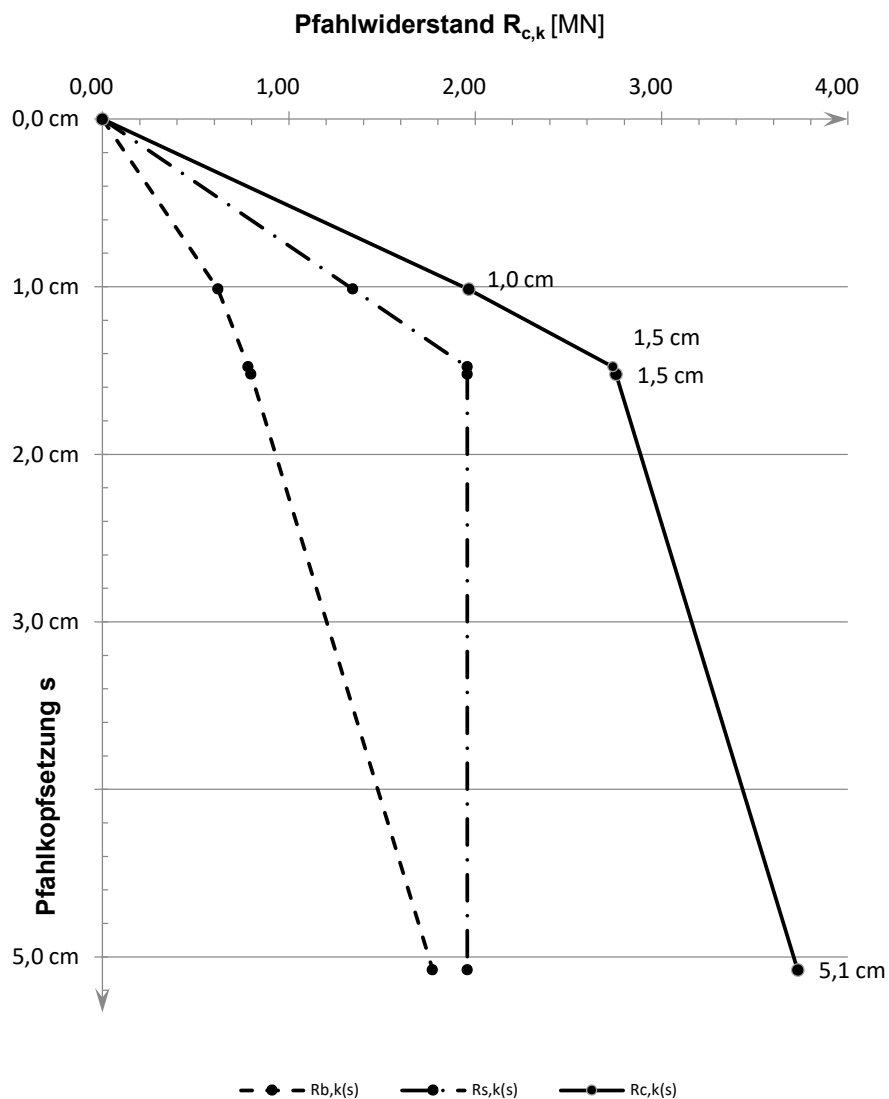
Pfahlänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
17,5	3,595	1,823	1,772
<b>18,0</b>	<b>3,730</b>	1,958	1,772
18,5	3,865	2,093	1,772

**Pfahlwiderstände (setzungsabhängig)**

Die Berechnung erfolgt für eine Pfahllänge von 18,0 m

Bezogene Setzung	Pfahlkopfsetzung [cm]	$R_{s,k(s)}$ [MN]	$R_{b,k(s)}$ [MN]	$R_{c,k(s)}$ [MN]
$s/D = 0,02$	1,0 cm	1,345	0,620	1,965
$s_{sg}$	1,5 cm	1,958	0,782	2,740
$s/D = 0,03$	1,5 cm	1,958	0,797	2,756
$s/D = 0,10$	5,1 cm	1,958	1,772	3,730

**Widerstandsetzungslinie**



**Projekt:** Windpark WEA Verweyen / 23.1098 CPT WEA 5 Verweyen Süd

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k (0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 4,2	4,2	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	4,2 - 6,8	2,6	7,50	0	0,075	2,625	Sand/Schluff
3	6,8 - 8,2	1,4	1,00	0	0,010	0,350	bindig
4	8,2 - 8,8	0,6	16,00	0	0,150	5,600	Sand
5	8,8 - 12,0	3,2	1,00	0	0,010	0,350	bindig
6	12,0 - 13,3	1,3	0,00	100	0,040	0,800	bindig
7	13,3 - 15,4	2,1	15,00	0	0,150	5,250	Sand
8	15,4 - 17,3	1,9	16,00	0	0,150	5,600	Sand
9	17,3 - 24,8	7,5	25,00	0	0,150	8,750	Sand
10	24,8 - 28,0	3,2	25,00	0	0,150	8,750	Annahme: Sand

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Ortbetonrammpfahl VI

Schaftdurchmesser: 51 cm

Spitzendurchmesser: 62 cm

Minimale Pfahlänge: 17,5 m

Maximale Pfahlänge: 18,5 m

Schaftumfang: 1,60 m

Fußfläche: 0,30 m<sup>2</sup>

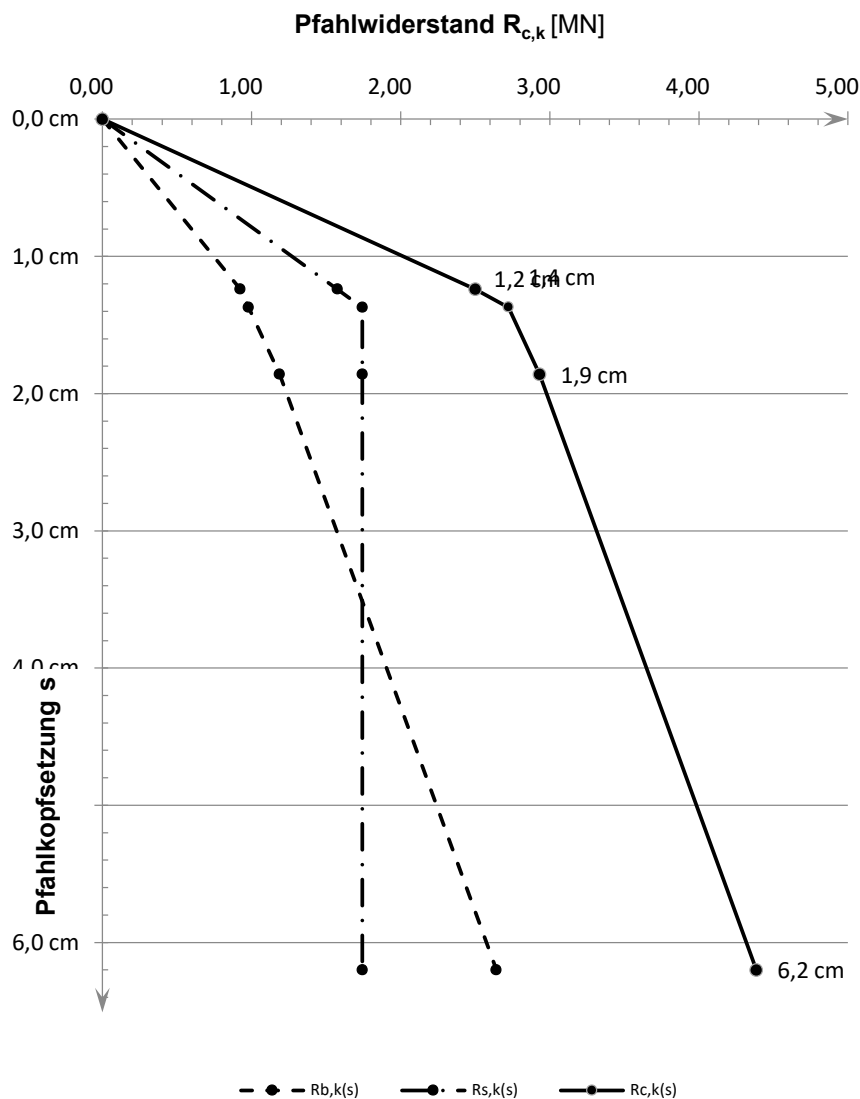
### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

Pfahlänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
17,5	4,265	1,623	2,642
<b>18,0</b>	<b>4,385</b>	1,743	2,642
18,5	4,505	1,863	2,642

**Pfahlwiderstände (setzungsabhängig)**

Die Berechnung erfolgt für eine Pfahllänge von 18,0 m

Bezogene Setzung	Pfahlkopfsetzung [cm]	$R_{s,k(s)}$ [MN]	$R_{b,k(s)}$ [MN]	$R_{c,k(s)}$ [MN]
$s/D = 0,02$	1,2 cm	1,576	0,925	2,501
$s_{sg}$	1,4 cm	1,743	0,981	2,724
$s/D = 0,03$	1,9 cm	1,743	1,189	2,932
$s/D = 0,10$	6,2 cm	1,743	2,642	4,385

**Widerstandsetzungslinie**



**Projekt:** Windpark WEA Verweyen / 23.1098 CPT WEA 5 Verweyen Süd

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k (0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 4,2	4,2	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	4,2 - 6,8	2,6	7,50	0	0,060	1,500	Sand/Schluff
3	6,8 - 8,2	1,4	1,00	0	0,008	0,200	bindig
4	8,2 - 8,8	0,6	16,00	0	0,120	3,100	Sand
5	8,8 - 12,0	3,2	1,00	0	0,008	0,200	bindig
6	12,0 - 13,3	1,3	0,00	100	0,040	0,800	bindig
7	13,3 - 15,4	2,1	15,00	0	0,120	3,000	Sand
8	15,4 - 17,3	1,9	16,00	0	0,120	3,100	Sand
9	17,3 - 24,8	7,5	25,00	0	0,120	4,000	Sand
10	24,8 - 28,0	3,2	25,00	0	0,120	4,000	Annahme: Sand

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Bohrpfahl (klassisch)  
 Schaftdurchmesser: 100 cm  
 Spitzendurchmesser: 100 cm  
 Minimale Pfahlänge: 22,5 m  
 Maximale Pfahlänge: 23,5 m

Schaftumfang: 3,14 m  
 Fußfläche: 0,79 m<sup>2</sup>

### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

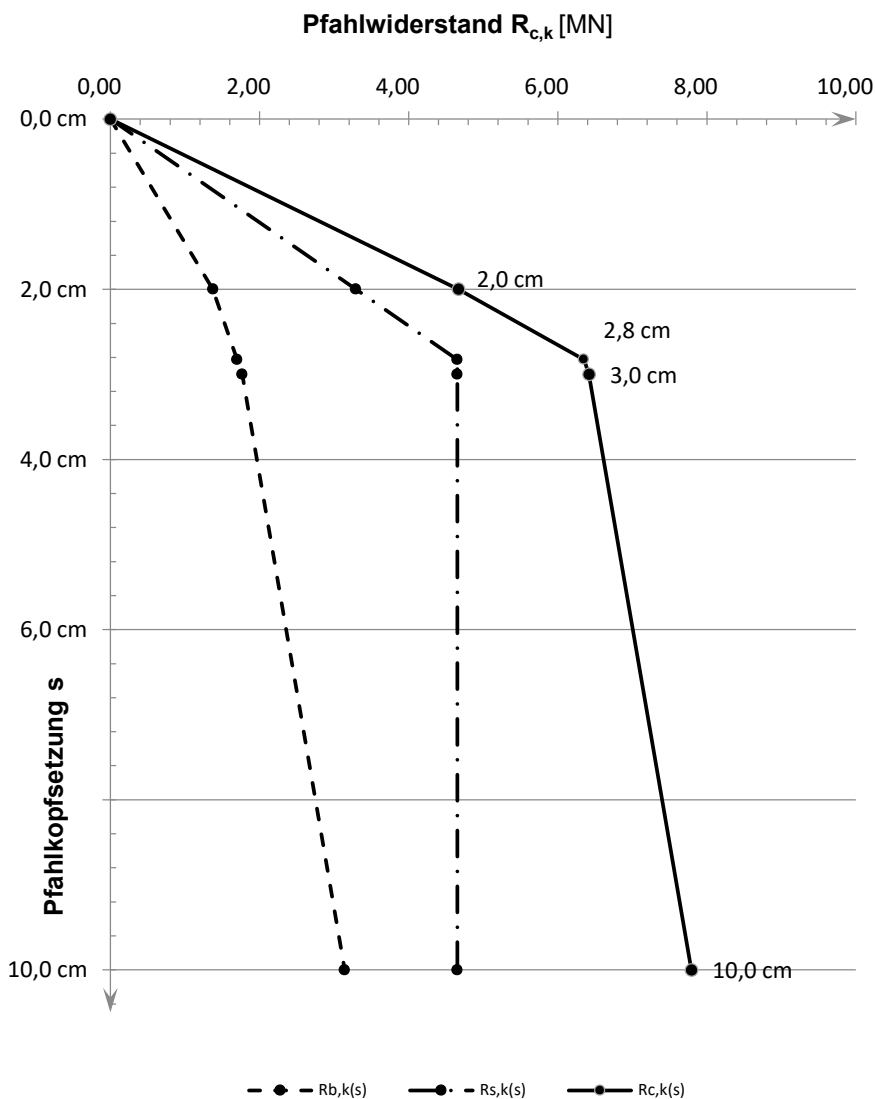
Pfahlänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
22,5	7,605	4,464	3,142
<b>23,0</b>	<b>7,794</b>	4,652	3,142
23,5	7,982	4,841	3,142

**Pfahlwiderstände (setzungsabhängig)**

Die Berechnung erfolgt für eine Pfahllänge von 23,0 m

Bezogene Setzung	Pfahlkopfsetzung [cm]	$R_{s,k(s)}$ [MN]	$R_{b,k(s)}$ [MN]	$R_{c,k(s)}$ [MN]
$s/D = 0,02$	2,0 cm	3,292	1,374	4,667
$s_{sg}$	2,8 cm	4,652	1,699	6,351
$s/D = 0,03$	3,0 cm	4,652	1,767	6,419
$s/D = 0,10$	10,0 cm	4,652	3,142	7,794

**Widerstandsetzungslinie**



**Projekt:** Windpark WEA Verweyen / 23.1098 CPT WEA 5 Verweyen West

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k} (0,1)$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 4,8	4,8	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	4,8 - 6,4	1,6	4,00	0	0,040	1,400	Sand/Schluff
3	6,4 - 7,3	0,9	1,00	0	0,010	0,350	bindig
4	7,3 - 8,5	1,2	7,50	0	0,075	2,625	Sand/Schluff
5	8,5 - 11,6	3,1	1,00	0	0,010	0,350	bindig
6	11,6 - 14,2	2,6	0,00	100	0,040	0,800	bindig
7	14,2 - 15,0	0,8	16,00	0	0,150	5,600	Sand
8	15,0 - 16,8	1,8	20,00	0	0,150	7,000	Sand
9	16,8 - 28,3	11,5	28,00	0	0,150	9,800	Sand

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Stahlbetonrammpfahl

Pfahlbreite: 45 cm

Minimale Pfahlänge: 17,5 m

Maximale Pfahlänge: 18,5 m

Schaftumfang: 1,80 m

Fußfläche: 0,20 m<sup>2</sup>

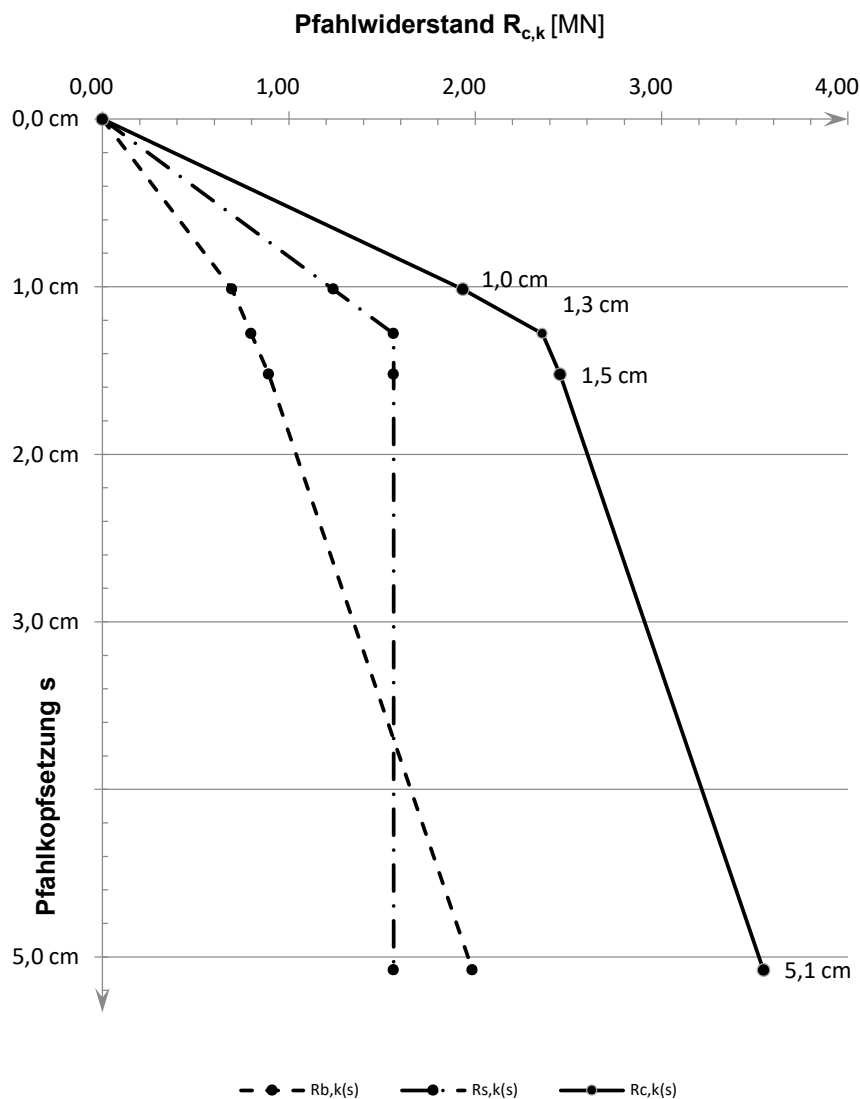
### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

Pfahlänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
17,5	3,412	1,427	1,985
<b>18,0</b>	<b>3,547</b>	1,562	1,985
18,5	3,682	1,697	1,985

**Pfahlwiderstände (setzungsabhängig)**

Die Berechnung erfolgt für eine Pfahllänge von 18,0 m

Bezogene Setzung	Pfahlkopfsetzung [cm]	$R_{s,k(s)}$ [MN]	$R_{b,k(s)}$ [MN]	$R_{c,k(s)}$ [MN]
$s/D = 0,02$	1,0 cm	1,238	0,695	1,933
$s_{sg}$	1,3 cm	1,562	0,798	2,361
$s/D = 0,03$	1,5 cm	1,562	0,893	2,455
$s/D = 0,10$	5,1 cm	1,562	1,985	3,547

**Widerstandsetzungslinie**

**Projekt:** Windpark WEA Verweyen / 23.1098 CPT WEA 5 Verweyen West

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k (0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 4,8	4,8	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	4,8 - 6,4	1,6	4,00	0	0,040	1,400	Sand/Schluff
3	6,4 - 7,3	0,9	1,00	0	0,010	0,350	bindig
4	7,3 - 8,5	1,2	7,50	0	0,075	2,625	Sand/Schluff
5	8,5 - 11,6	3,1	1,00	0	0,010	0,350	bindig
6	11,6 - 14,2	2,6	0,00	100	0,040	0,800	bindig
7	14,2 - 15,0	0,8	16,00	0	0,150	5,600	Sand
8	15,0 - 16,8	1,8	20,00	0	0,150	7,000	Sand
9	16,8 - 28,3	11,5	28,00	0	0,150	9,800	Sand

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Ortbetonrammpfahl VI

Schaftdurchmesser: 51 cm

Spitzendurchmesser: 62 cm

Minimale Pfahlänge: 17,5 m

Maximale Pfahlänge: 18,5 m

Schaftumfang: 1,60 m

Fußfläche: 0,30 m<sup>2</sup>

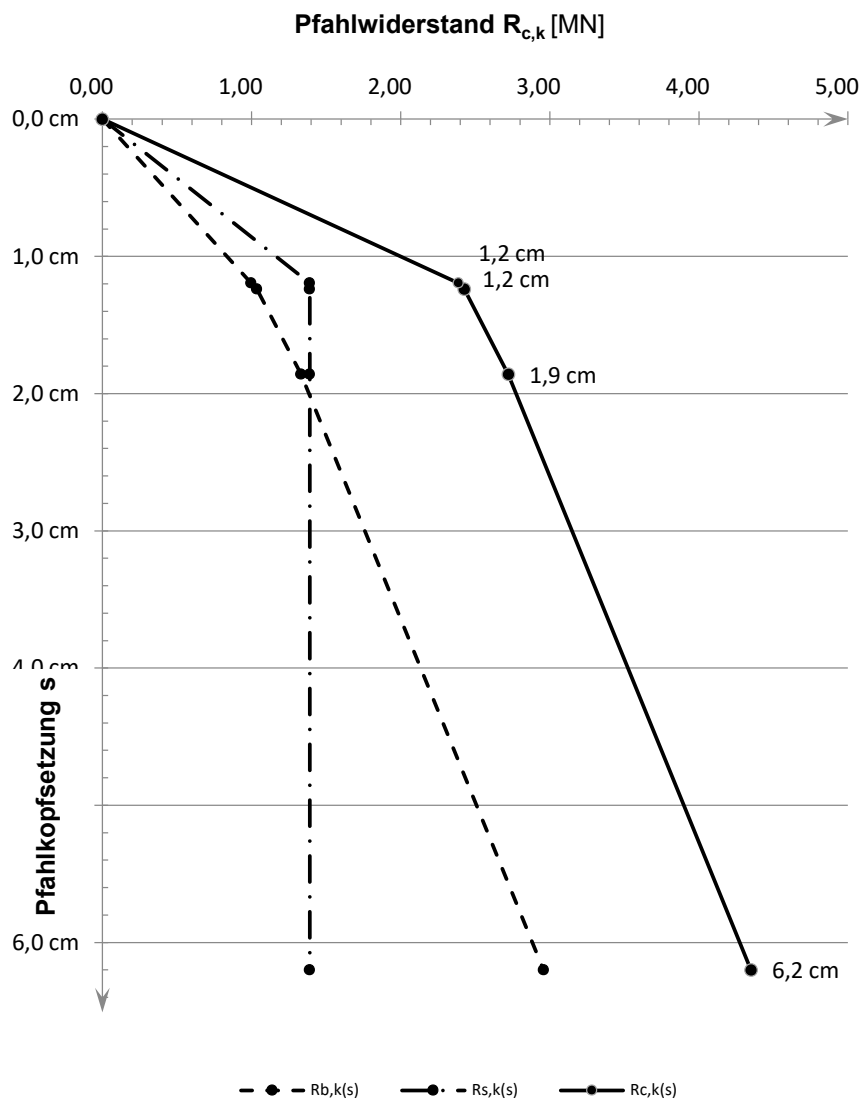
### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

Pfahlänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
17,5	4,229	1,271	2,959
<b>18,0</b>	<b>4,349</b>	1,391	2,959
18,5	4,470	1,511	2,959

**Pfahlwiderstände (setzungsabhängig)**

Die Berechnung erfolgt für eine Pfahllänge von 18,0 m

Bezogene Setzung	Pfahlkopfsetzung [cm]	$R_{s,k(s)}$ [MN]	$R_{b,k(s)}$ [MN]	$R_{c,k(s)}$ [MN]
$s_{sg}$	1,2 cm	1,391	0,998	2,389
$s/D = 0,02$	1,2 cm	1,391	1,036	2,426
$s/D = 0,03$	1,9 cm	1,391	1,331	2,722
$s/D = 0,10$	6,2 cm	1,391	2,959	4,349

**Widerstandsetzungslinie**

**Projekt:** Windpark WEA Verweyen / 23.1098 CPT WEA 5 Verweyen West

### Baugrund

S-Nr. Schicht	Tiefe [m]	Dicke [m]	$q_c$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$c_{u,k}$ [kN/m <sup>2</sup> ]	$q_{s,k}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	$q_{b,k (0,1)}$ [MN/m <sup>2</sup> ]	Bezeichnung
1	0,0 - 4,8	4,8	0,00	0	0,000	0,000	nicht tragfähig
2	4,8 - 6,4	1,6	4,00	0	0,032	0,800	Sand/Schluff
3	6,4 - 7,3	0,9	1,00	0	0,008	0,200	bindig
4	7,3 - 8,5	1,2	7,50	0	0,060	1,500	Sand/Schluff
5	8,5 - 11,6	3,1	1,00	0	0,008	0,200	bindig
6	11,6 - 14,2	2,6	0,00	100	0,040	0,800	bindig
7	14,2 - 15,0	0,8	16,00	0	0,120	3,100	Sand
8	15,0 - 16,8	1,8	20,00	0	0,120	3,500	Sand
9	16,8 - 28,3	11,5	28,00	0	0,120	4,000	Sand

### Pfahlgeometrie

Pfahlbezeichnung: Bohrpfahl (klassisch)  
 Schaftdurchmesser: 100 cm  
 Spitzendurchmesser: 100 cm  
 Minimale Pfahlänge: 22,5 m  
 Maximale Pfahlänge: 23,5 m

Schaftumfang: 3,14 m  
 Fußfläche: 0,79 m<sup>2</sup>

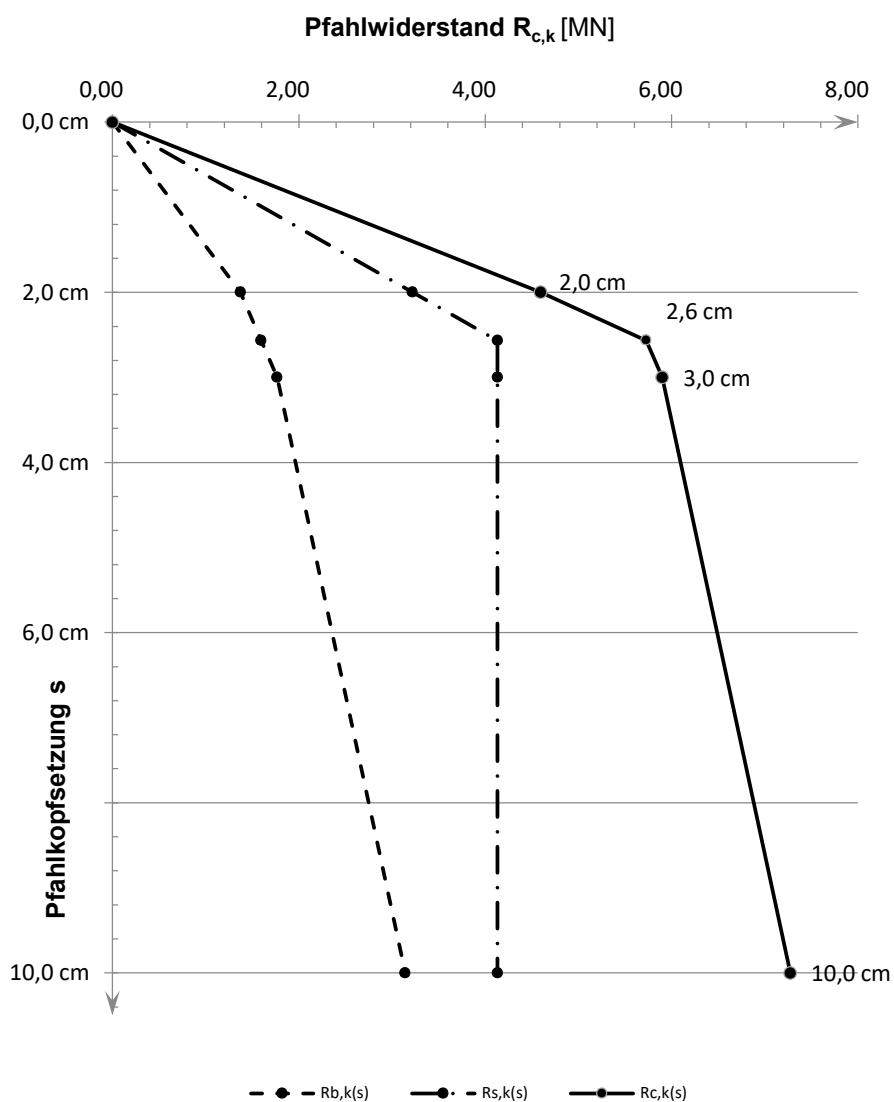
### Pfahlwiderstände $R_{1k}$ (längenabhängig)

Pfahlänge [m]	$R_{c,k}$ [MN]	$R_{s,k}$ [MN]	$R_{b,k}$ [MN]
22,5	7,085	3,943	3,142
<b>23,0</b>	<b>7,273</b>	4,132	3,142
23,5	7,462	4,320	3,142

**Pfahlwiderstände (setzungsabhängig)**

Die Berechnung erfolgt für eine Pfahllänge von 23,0 m

Bezogene Setzung	Pfahlkopfsetzung [cm]	$R_{s,k(s)}$ [MN]	$R_{b,k(s)}$ [MN]	$R_{c,k(s)}$ [MN]
$s/D = 0,02$	2,0 cm	3,221	1,374	4,595
$s_{sg}$	2,6 cm	4,132	1,597	5,729
$s/D = 0,03$	3,0 cm	4,132	1,767	5,899
$s/D = 0,10$	10,0 cm	4,132	3,142	7,273

**Widerstandsetzungslinie**



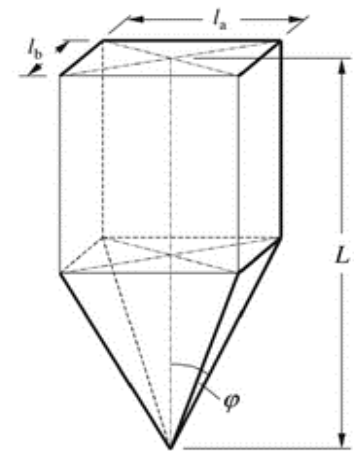
Projekt: <b>Repowering Windpark Georgshof</b>	Auftraggeber: <b>Vulhop + Becker GmbH &amp; Co. KG, Rastede</b>	Projektnummer: <b>_23/1098</b>	<b>SBI</b> SCHMITZ + BEILKE INGENIEURE GMBH
Art: <b>Nachweis Abheben des Bodenblockes für Zugpfahlgruppen (Var. C)</b>	Datum: <b>23.10.2023</b>	<b>Anlage 10.3.1</b> Blatt 1	

**Bedingung für den Grenzzustand UPL:**

$$G_{dst,k} \cdot \gamma_{G,dst} + Q_{dst,rep} \cdot \gamma_{Q,dst} \leq G_{stb,k} + G_{E,k} \cdot \gamma_{G,stb}$$

**Eingabewerte:**

Länge der Zugpfähle (Startwert)	L = 20,5	in m
größere Rastermaß einer Pfahlgruppe	l <sub>a</sub> = 8,96	in m (3 x 1,8 m)
kleinere Rastermaß einer Pfahlgruppe	l <sub>b</sub> = 3,37	in m *)
Anzahl der Zugpfähle	n <sub>z</sub> = 3	
gemittelte Wichte	γ = 10	in kN/m <sup>3</sup>
Anpassungsfaktor	η <sub>z</sub> = 0,80	
Reibungswinkel	φ = 32,5	in °



Bemessungssituation	P	
Sicherheitsbeiwerte		
	γ <sub>G,stb</sub> = 0,95	
	γ <sub>G,dst</sub> = 1,05	
	γ <sub>Q,dst</sub> = 1,50	
	G <sub>stb,k</sub> = 0	in kN

\*) = d<sub>FuB</sub> + t x tan φ

t = Dicke der gut tragfähigen Schicht

Anmerkung: wird im Regelfall nicht angesetzt

nach G <sub>dst,k</sub> auflösen?	Nein
nach Q <sub>dst,k</sub> auflösen?	Ja

**Aufnehmbare Lasten (bezogen auf die Zugpfahlgruppe):**

Länge L [m]	G <sub>stb,k</sub> [kN]	G <sub>E,k</sub> [kN]	G <sub>dst,k</sub> [kN]	Q <sub>dst,k</sub> [kN]	für Einzelpfahl:	
					Q <sub>dst,k,Einzel</sub> [kN]	
20,5	0	11226	0	7110	2370	
21,0	0	11589	0	7339	2446	
21,5	0	11951	0	7569	2523	
22,0	0	12313	0	7798	2599	
22,5	0	12676	0	8028	2676	
23,0	0	13038	0	8257	2752	
23,5	0	13400	0	8487	2829	
24,0	0	13763	0	8716	2905	
24,5	0	14125	0	8946	2982	
25,0	0	14487	0	9175	3058	
25,5	0	14850	0	9405	3135	

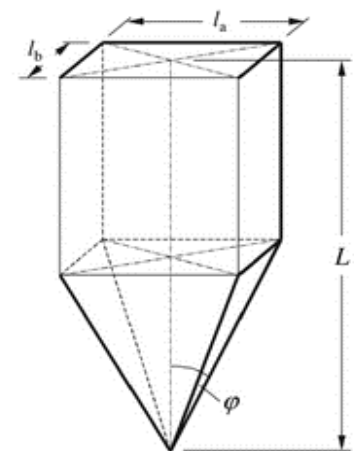
Projekt: <b>Repowering Windpark Georgshof</b>	Auftraggeber: <b>Vulhop + Becker GmbH &amp; Co. KG, Rastede</b>	Projektnummer: <b>_23/1098</b>	<b>SBI</b> SCHMITZ + BEILKE INGENIEURE GMBH
Art: <b>Nachweis Abheben des Bodenblockes für Zugpfahlgruppen (Var. A)</b>	Datum: <b>23.10.2023</b>	<b>Anlage 10.1.1</b> Blatt 1	

**Bedingung für den Grenzzustand UPL:**

$$G_{dst,k} \cdot \gamma_{G,dst} + Q_{dst,rep} \cdot \gamma_{Q,dst} \leq G_{stb,k} + G_{E,k} \cdot \gamma_{G,stb}$$

**Eingabewerte:**

Länge der Zugpfähle (Startwert)	L = 17,5	in m
größere Rastermaß einer Pfahlgruppe	l <sub>a</sub> = 6,55	in m (3 x 1,8 m)
kleinere Rastermaß einer Pfahlgruppe	l <sub>b</sub> = 1,61	in m *)
Anzahl der Zugpfähle	n <sub>z</sub> = 3	
gemittelte Wichte	γ = 10	in kN/m <sup>3</sup>
Anpassungsfaktor	η <sub>z</sub> = 0,80	
Reibungswinkel	φ = 32,5	in °



Bemessungssituation	P	
Sicherheitsbeiwerte		
	γ <sub>G,stb</sub> = 0,95	
	γ <sub>G,dst</sub> = 1,05	
	γ <sub>Q,dst</sub> = 1,50	
	G <sub>stb,k</sub> = 0	in kN

\*) = d<sub>FuB</sub> + t x tan φ

t = Dicke der gut tragfähigen Schicht

Anmerkung: wird im Regelfall nicht angesetzt

nach G <sub>dst,k</sub> auflösen?	Nein
nach Q <sub>dst,k</sub> auflösen?	Ja

**Aufnehmbare Lasten (bezogen auf die Zugpfahlgruppe):**

Länge L [m]	G <sub>stb,k</sub> [kN]	G <sub>E,k</sub> [kN]	G <sub>dst,k</sub> [kN]	Q <sub>dst,k</sub> [kN]	für Einzelpfahl:	
					Q <sub>dst,k,Einzel</sub> [kN]	
17,5	0	3536	0	2239	746	
18,0	0	3662	0	2320	773	
18,5	0	3789	0	2400	800	
19,0	0	3916	0	2480	827	
19,5	0	4042	0	2560	853	
20,0	0	4169	0	2640	880	
20,5	0	4295	0	2720	907	
21,0	0	4422	0	2800	933	
21,5	0	4548	0	2881	960	
22,0	0	4675	0	2961	987	
22,5	0	4801	0	3041	1014	

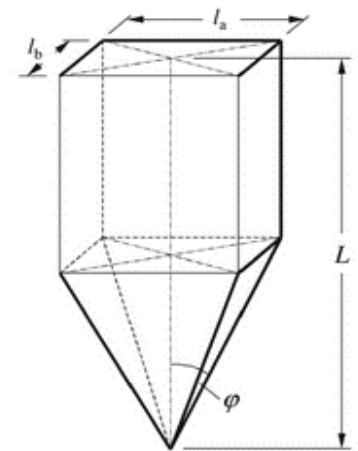
Projekt: <b>Repowering Windpark Georgshof</b>	Auftraggeber: <b>Vulhop + Becker GmbH &amp; Co. KG, Rastede</b>	Projektnummer: <b>_23/1098</b>	<b>SBI</b> SCHMITZ + BEILKE INGENIEURE GMBH
Art: <b>Nachweis Abheben des Bodenblockes für Zugpfahlgruppen (Var. B)</b>	Datum: <b>23.10.2023</b>	<b>Anlage 10.2.1</b> Blatt 1	

**Bedingung für den Grenzzustand UPL:**

$$G_{dst,k} \cdot \gamma_{G,dst} + Q_{dst,rep} \cdot \gamma_{Q,dst} \leq G_{stb,k} + G_{E,k} \cdot \gamma_{G,stb}$$

**Eingabewerte:**

Länge der Zugpfähle (Startwert)	L = 10	in m	
größere Rastermaß einer Pfahlgruppe	l <sub>a</sub> = 2,33	in m	(3 x 1,8 m)
kleinere Rastermaß einer Pfahlgruppe	l <sub>b</sub> = 2,02	in m	*)
Anzahl der Zugpfähle	n <sub>z</sub> = 3		
gemittelte Wichte	γ = 9	in kN/m <sup>3</sup>	
Anpassungsfaktor	η <sub>z</sub> = 0,80		
Reibungswinkel	φ = 37,5	in °	



Bemessungssituation	P	
Sicherheitsbeiwerte		
	γ <sub>G,stb</sub> = 0,95	
	γ <sub>G,dst</sub> = 1,05	
	γ <sub>Q,dst</sub> = 1,50	
	G <sub>stb,k</sub> = 0	in kN

\*) = d<sub>Fuß</sub> + t x tan φ

t = Dicke der gut tragfähigen Schicht

Anmerkung: wird im Regelfall nicht angesetzt

nach G <sub>dst,k</sub> auflösen?	Nein
nach Q <sub>dst,k</sub> auflösen?	Ja

**Aufnehmbare Lasten (bezogen auf die Zugpfahlgruppe):**

Länge L [m]	G <sub>stb,k</sub> [kN]	G <sub>E,k</sub> [kN]	G <sub>dst,k</sub> [kN]	Q <sub>dst,k</sub> [kN]	für Einzelpfahl:	
					Q <sub>dst,k,Einzel</sub> [kN]	
10,0	0	880	0	558	186	
10,5	0	931	0	590	197	
11,0	0	982	0	622	207	
11,5	0	1033	0	654	218	
12,0	0	1084	0	686	229	
12,5	0	1135	0	719	240	
13,0	0	1185	0	751	250	
13,5	0	1236	0	783	261	
14,0	0	1287	0	815	272	
14,5	0	1338	0	847	282	
15,0	0	1389	0	880	293	

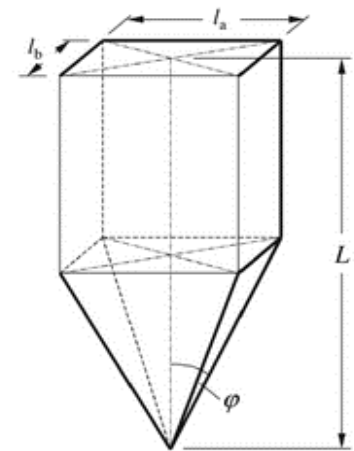
Projekt: <b>Repowering Windpark Georgshof</b>	Auftraggeber: <b>Vulhop + Becker GmbH &amp; Co. KG, Rastede</b>	Projektnummer: <b>_23/1098</b>	<b>SBI</b> SCHMITZ + BEILKE INGENIEURE GMBH
Art: <b>Nachweis Abheben des Bodenblockes für Zugpfahlgruppen (Var. B)</b>	Datum: <b>23.10.2023</b>	<b>Anlage 10.2.2</b> Blatt 1	

**Bedingung für den Grenzzustand UPL:**

$$G_{dst,k} \cdot \gamma_{G,dst} + Q_{dst,rep} \cdot \gamma_{Q,dst} \leq G_{stb,k} + G_{E,k} \cdot \gamma_{G,stb}$$

**Eingabewerte:**

Länge der Zugpfähle (Startwert)	L = 13	in m
größere Rastermaß einer Pfahlgruppe	l <sub>a</sub> = 4,64	in m (3 x 1,8 m)
kleinere Rastermaß einer Pfahlgruppe	l <sub>b</sub> = 2,07	in m *)
Anzahl der Zugpfähle	n <sub>z</sub> = 3	
gemittelte Wichte	γ = 9	in kN/m <sup>3</sup>
Anpassungsfaktor	η <sub>z</sub> = 0,80	
Reibungswinkel	φ = 37,5	in °



Bemessungssituation	P	
Sicherheitsbeiwerte		
	γ <sub>G,stb</sub> = 0,95	
	γ <sub>G,dst</sub> = 1,05	
	γ <sub>Q,dst</sub> = 1,50	
	G <sub>stb,k</sub> = 0	in kN

\*) = d<sub>FuB</sub> + t x tan φ

t = Dicke der gut tragfähigen Schicht

Anmerkung: wird im Regelfall nicht angesetzt

nach G <sub>dst,k</sub> auflösen?	Nein
nach Q <sub>dst,k</sub> auflösen?	Ja

**Aufnehmbare Lasten (bezogen auf die Zugpfahlgruppe):**

Länge L [m]	G <sub>stb,k</sub> [kN]	G <sub>E,k</sub> [kN]	G <sub>dst,k</sub> [kN]	Q <sub>dst,k</sub> [kN]	für Einzelpfahl:	
					Q <sub>dst,k,Einzel</sub> [kN]	
13,0	0	2239	0	1418	473	
13,5	0	2343	0	1484	495	
14,0	0	2447	0	1550	517	
14,5	0	2550	0	1615	538	
15,0	0	2654	0	1681	560	
15,5	0	2758	0	1747	582	
16,0	0	2862	0	1812	604	
16,5	0	2965	0	1878	626	
17,0	0	3069	0	1944	648	
17,5	0	3173	0	2009	670	
18,0	0	3276	0	2075	692	

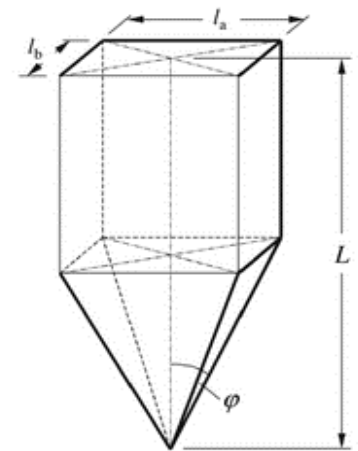
Projekt: <b>Repowering Windpark Georgshof</b>	Auftraggeber: <b>Vulhop + Becker GmbH &amp; Co. KG, Rastede</b>	Projektnummer: <b>_23/1098</b>	<b>SBI</b> SCHMITZ + BEILKE INGENIEURE GMBH
Art: <b>Nachweis Abheben des Bodenblockes für Zugpfahlgruppen (Var. B)</b>	Datum: <b>23.10.2023</b>	<b>Anlage 10.2.3</b> Blatt 1	

**Bedingung für den Grenzzustand UPL:**

$$G_{dst,k} \cdot \gamma_{G,dst} + Q_{dst,rep} \cdot \gamma_{Q,dst} \leq G_{stb,k} + G_{E,k} \cdot \gamma_{G,stb}$$

**Eingabewerte:**

Länge der Zugpfähle (Startwert)	L = 13,5	in m
größere Rastermaß einer Pfahlgruppe	l <sub>a</sub> = 5,02	in m (3 x 1,8 m)
kleinere Rastermaß einer Pfahlgruppe	l <sub>b</sub> = 2,07	in m *)
Anzahl der Zugpfähle	n <sub>z</sub> = 3	
gemittelte Wichte	γ = 9	in kN/m <sup>3</sup>
Anpassungsfaktor	η <sub>z</sub> = 0,80	
Reibungswinkel	φ = 37,5	in °



Bemessungssituation	P	
Sicherheitsbeiwerte		
	γ <sub>G,stb</sub> = 0,95	
	γ <sub>G,dst</sub> = 1,05	
	γ <sub>Q,dst</sub> = 1,50	
	G <sub>stb,k</sub> = 0	in kN

\*) = d<sub>FuB</sub> + t x tan φ

t = Dicke der gut tragfähigen Schicht

Anmerkung: wird im Regelfall nicht angesetzt

nach G <sub>dst,k</sub> auflösen?	Nein
nach Q <sub>dst,k</sub> auflösen?	Ja

**Aufnehmbare Lasten (bezogen auf die Zugpfahlgruppe):**

Länge L [m]	G <sub>stb,k</sub> [kN]	G <sub>E,k</sub> [kN]	G <sub>dst,k</sub> [kN]	Q <sub>dst,k</sub> [kN]	für Einzelpfahl:	
					Q <sub>dst,k,Einzel</sub> [kN]	
13,5	0	2501	0	1584	528	
14,0	0	2613	0	1655	552	
14,5	0	2725	0	1726	575	
15,0	0	2837	0	1797	599	
15,5	0	2950	0	1868	623	
16,0	0	3062	0	1939	646	
16,5	0	3174	0	2010	670	
17,0	0	3286	0	2081	694	
17,5	0	3398	0	2152	717	
18,0	0	3511	0	2223	741	
18,5	0	3623	0	2295	765	

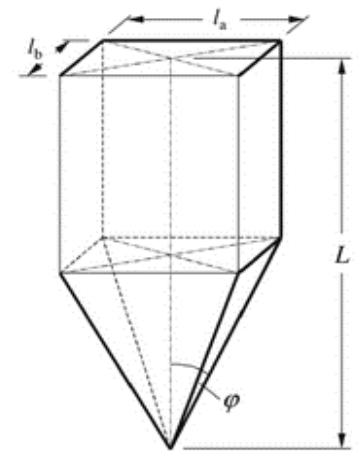
Projekt: <b>Repowering Windpark Georgshof</b>	Auftraggeber: <b>Vulhop + Becker GmbH &amp; Co. KG, Rastede</b>	Projektnummer: <b>_23/1098</b>	<b>SBI</b> SCHMITZ + BEILKE INGENIEURE GMBH
Art: <b>Nachweis Abheben des Bodenblockes für Zugpfahlgruppen (Var. C)</b>	Datum: <b>23.10.2023</b>	<b>Anlage 10.3.1</b> Blatt 1	

**Bedingung für den Grenzzustand UPL:**

$$G_{dst,k} \cdot \gamma_{G,dst} + Q_{dst,rep} \cdot \gamma_{Q,dst} \leq G_{stb,k} + G_{E,k} \cdot \gamma_{G,stb}$$

**Eingabewerte:**

Länge der Zugpfähle (Startwert)	L = 20,5	in m
größere Rastermaß einer Pfahlgruppe	l <sub>a</sub> = 8,96	in m (3 x 1,8 m)
kleinere Rastermaß einer Pfahlgruppe	l <sub>b</sub> = 3,37	in m *)
Anzahl der Zugpfähle	n <sub>z</sub> = 3	
gemittelte Wichte	γ = 10	in kN/m <sup>3</sup>
Anpassungsfaktor	η <sub>z</sub> = 0,80	
Reibungswinkel	φ = 32,5	in °



Bemessungssituation	P
Sicherheitsbeiwerte	
	γ <sub>G,stb</sub> = 0,95
	γ <sub>G,dst</sub> = 1,05
	γ <sub>Q,dst</sub> = 1,50
	G <sub>stb,k</sub> = 0
	in kN

\*) = d<sub>Fuß</sub> + t x tan φ

t = Dicke der gut tragfähigen Schicht

Anmerkung: wird im Regelfall nicht angesetzt

nach G <sub>dst,k</sub> auflösen?	Nein
nach Q <sub>dst,k</sub> auflösen?	Ja

**Aufnehmbare Lasten (bezogen auf die Zugpfahlgruppe):**

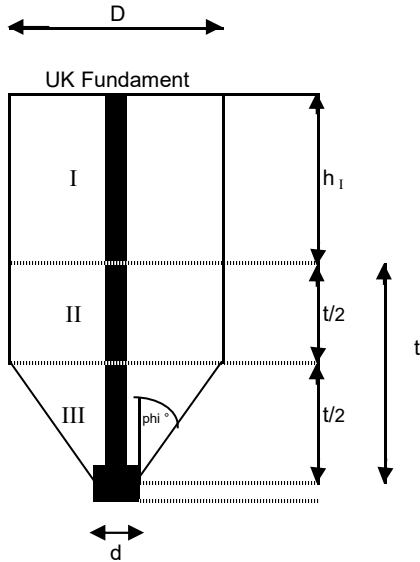
Länge L [m]	G <sub>stb,k</sub> [kN]	G <sub>E,k</sub> [kN]	G <sub>dst,k</sub> [kN]	Q <sub>dst,k</sub> [kN]	für Einzelpfahl:	
					Q <sub>dst,k,Einzel</sub> [kN]	
20,5	0	11226	0	7110	2370	
21,0	0	11589	0	7339	2446	
21,5	0	11951	0	7569	2523	
22,0	0	12313	0	7798	2599	
22,5	0	12676	0	8028	2676	
23,0	0	13038	0	8257	2752	
23,5	0	13400	0	8487	2829	
24,0	0	13763	0	8716	2905	
24,5	0	14125	0	8946	2982	
25,0	0	14487	0	9175	3058	
25,5	0	14850	0	9405	3135	

# Standsicherheitsuntersuchung nach Franke

## Reaktionsgewicht des Erdkegels

Standort : WEA 4

Pfahlart : 45/45 cm



Einzelpfahl

Eingabe:

Pfahllänge ab OK DS [m] = 17,0

Fundamenttiefe [m] = 0,0

Ausgabe:

Wirksame Länge [m] = 17,0

**mäßig tragf. Schicht**

Eingabe:

Wichte  $\gamma_I$  [kN/m<sup>3</sup>] = 8,0

$h_I$  [m] = 8,0

**tragfähige Schicht**

Eingabe:

Wichte  $\gamma_{II}$  [kN/m<sup>3</sup>] = 11,0

Reibungswinkel  $\varphi$  ° = 32,5

$t$  [m] = 9,0

Eingabe:

Fußdurchmesser [m] = 0,50

$$D = d + t \cdot \tan \varphi^\circ$$

$$D = 6,23 \text{ [m]}$$

nur für Ermittlung der Kubaturbreite

$$G_I = 0,25 \cdot D^2 \cdot \pi \cdot h_I \cdot \gamma_I$$

$$G_I = 1953 \text{ [kN]}$$

$$G_{II} = 0,25 \cdot D^2 \cdot \pi \cdot h_{II} \cdot \gamma_{II}$$

$$G_{II} = 1511 \text{ [kN]}$$

$$G_{III} = 1/3 \cdot \pi \cdot h_{III} \cdot [R^2 + R \cdot r + r^2] \cdot \gamma_{III}$$

$$G_{III} = 547 \text{ [kN]}$$

$$G_{ges} = G_I + G_{II} + G_{III}$$

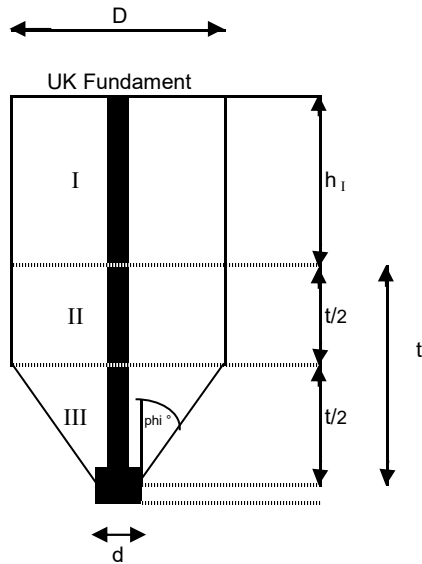
$$G_{ges} = 4011 \text{ [kN]}$$

# Standstabilitätsuntersuchung nach Franke

## Reaktionsgewicht des Erdkegels

Standort : WEA 4

Pfahlart : 45/45 cm



Einzelpfahl

Eingabe:

Pfahllänge ab OK DS [m] = 17,5

Fundamenttiefe [m] = 0,0

Ausgabe:

Wirksame Länge [m] = 17,5

### mäßig tragf. Schicht

Eingabe:

Wichte  $\gamma_I$  [kN/m<sup>3</sup>] = 8,0

$h_1$  [m] = 8,0

### tragfähige Schicht

Eingabe:

Wichte  $\gamma_{II}$  [kN/m<sup>3</sup>] = 11,0

Reibungswinkel  $\varphi$  ° = 32,5

$t$  [m] = 9,5

Eingabe:

Fußdurchmesser [m] = 0,50

$$D = d + t \cdot \tan \varphi^\circ$$

$$D = 6,55 \text{ [m]}$$

nur für Ermittlung der Kubaturbreite

$$G_I = 0,25 \cdot D^2 \cdot \pi \cdot h_1 \cdot \gamma_I$$

$$G_I = 2158 \text{ [kN]}$$

$$G_{II} = 0,25 \cdot D^2 \cdot \pi \cdot h_{II} \cdot \gamma_{II}$$

$$G_{II} = 1762 \text{ [kN]}$$

$$G_{III} = 1/3 \cdot \pi \cdot h_{III} \cdot [R^2 + R \cdot r + r^2] \cdot \gamma_{III}$$

$$G_{III} = 635 \text{ [kN]}$$

$$G_{ges} = G_I + G_{II} + G_{III}$$

$$G_{ges} = 4555 \text{ [kN]}$$

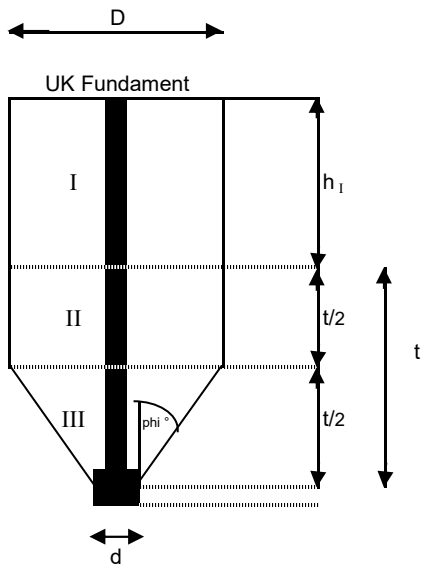


# Standsicherheitsuntersuchung nach Franke

## Reaktionsgewicht des Erdkegels

Standort : WEA 4

Pfahlart : 45/45 cm



Einzelpfahl

Eingabe:

Pfahllänge ab OK DS [m] = 18,0

Fundamenttiefe [m] = 0,0

Ausgabe:

Wirksame Länge [m] = 18,0

### mäßig tragf. Schicht

Eingabe:

Wichte  $\gamma_I$  [kN/m<sup>3</sup>] = 8,0

$h_I$  [m] = 8,0

### tragfähige Schicht

Eingabe:

Wichte  $\gamma_{II}$  [kN/m<sup>3</sup>] = 11,0

Reibungswinkel  $\varphi$  ° = 32,5

$t$  [m] = 10,0

Eingabe:

Fußdurchmesser [m] = 0,50

$$D = d + t \cdot \tan \varphi^\circ$$

$$D = \underline{6,87} \text{ [m]}$$

nur für Ermittlung der Kubaturbreite

$$G_I = 0,25 \cdot D^2 \cdot \pi \cdot h_I \cdot \gamma_I$$

$$G_I = \underline{2373} \text{ [kN]}$$

$$G_{II} = 0,25 \cdot D^2 \cdot \pi \cdot h_{II} \cdot \gamma_{II}$$

$$G_{II} = \underline{2039} \text{ [kN]}$$

$$G_{III} = 1/3 \cdot \pi \cdot h_{III} \cdot [R^2 + R \cdot r + r^2] \cdot \gamma_{II}$$

$$G_{III} = \underline{733} \text{ [kN]}$$

$$G_{ges} = G_I + G_{II} + G_{III}$$

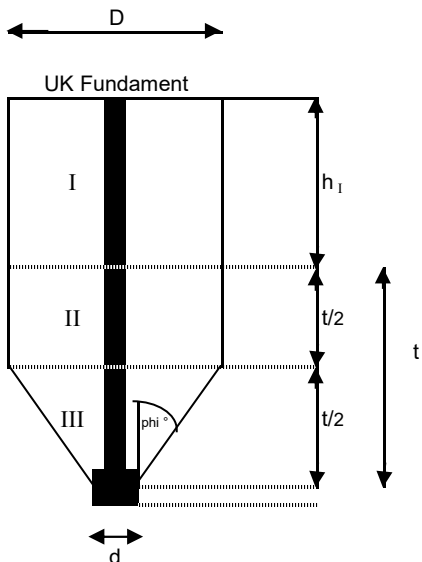
$$G_{ges} = \underline{5145} \text{ [kN]}$$

# Standsicherheitsuntersuchung nach Franke

## Reaktionsgewicht des Erdkegels

Standort : WEA 4

Pfahlart : Vibrex 51er



Einzelpfahl

Eingabe:

Pfahllänge ab OK DS [m] = 17,0

Fundamenttiefe [m] = 0,0

Ausgabe:

Wirksame Länge [m] = 17,0

### gering tragf. Schicht

Eingabe:

Wichte  $\gamma_I$  [kN/m<sup>3</sup>] = 8,0

$h_1$  [m] = 8,0

### tragfähige Schicht

Eingabe:

Wichte  $\gamma_{II}$  [kN/m<sup>3</sup>] = 11,0

Reibungswinkel  $\varphi$  ° = 32,5

$t$  [m] = 9,0

Eingabe:

Fußdurchmesser [m] = 0,62

$$D = d + t \cdot \tan \varphi$$

$$D = 6,35 \text{ [m]}$$

nur für Ermittlung der Kubaturbreite

$$G_I = 0,25 \cdot D^2 \cdot \pi \cdot h_1 \cdot \gamma_I$$

$$G_I = 2029 \text{ [kN]}$$

$$G_{II} = 0,25 \cdot D^2 \cdot \pi \cdot h_{II} \cdot \gamma_{II}$$

$$G_{II} = 1569 \text{ [kN]}$$

$$G_{III} = 1/3 \cdot \pi \cdot h_{III} \cdot [R^2 + R \cdot r + r^2] \cdot \gamma_{III}$$

$$G_{III} = 579 \text{ [kN]}$$

$$G_{ges} = G_I + G_{II} + G_{III}$$

$$G_{ges} = 4178 \text{ [kN]}$$

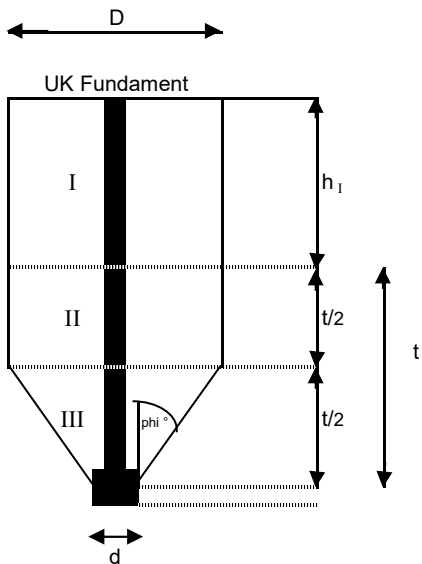
# Standsicherheitsuntersuchung nach Franke

## Reaktionsgewicht des Erdkegels

Standort : WEA 4

Pfahlart : Vibrex 51er

Einzelpfahl



Eingabe:

Pfahllänge ab OK DS [m] = 17,5

Fundamenttiefe [m] = 0,0

Ausgabe:

Wirksame Länge [m] = 17,5

### gering tragf. Schicht

Eingabe:

Wichte  $\gamma_I$  [kN/m<sup>3</sup>] = 8,0

$h_1$  [m] = 8,0

### tragfähige Schicht

Eingabe:

Wichte  $\gamma_{II}$  [kN/m<sup>3</sup>] = 11,0

Reibungswinkel  $\phi^\circ$  = 32,5

$t$  [m] = 9,5

Eingabe:

Fußdurchmesser [m] = 0,62

$$D = d + t \cdot \tan \phi^\circ$$

$$D = 6,67 \text{ [m]}$$

nur für Ermittlung der Kubaturbreite

$$G_I = 0,25 \cdot D^2 \cdot \pi \cdot h_1 \cdot \gamma_I$$

$$G_I = 2238 \text{ [kN]}$$

$$G_{II} = 0,25 \cdot D^2 \cdot \pi \cdot h_{II} \cdot \gamma_{II}$$

$$G_{II} = 1827 \text{ [kN]}$$

$$G_{III} = 1/3 \cdot \pi \cdot h_{III} \cdot [R^2 + R \cdot r + r^2] \cdot \gamma_{III}$$

$$G_{III} = 671 \text{ [kN]}$$

$$G_{ges} = G_I + G_{II} + G_{III}$$

$$G_{ges} = 4735 \text{ [kN]}$$

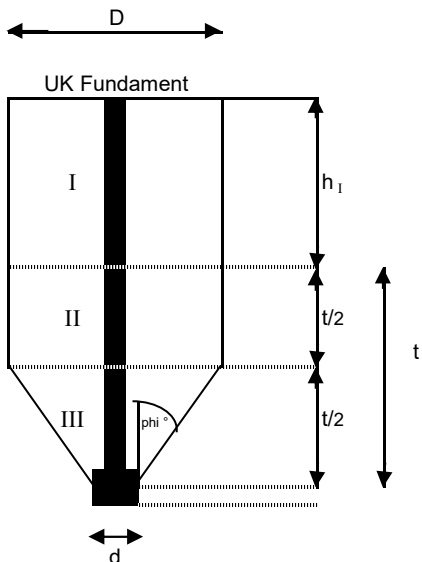
# Standsicherheitsuntersuchung nach Franke

## Reaktionsgewicht des Erdkegels

Standort : WEA 4

Pfahlart : Vibrex 51er

Einzelpfahl



Eingabe:

Pfahllänge ab OK DS [m] = 18,0

Fundamenttiefe [m] = 0,0

Ausgabe:

Wirksame Länge [m] = 18,0

### gering tragf. Schicht

Eingabe:

Wichte  $\gamma_I$  [kN/m<sup>3</sup>] = 8,0

$h_1$  [m] = 8,0

### tragfähige Schicht

Eingabe:

Wichte  $\gamma_{II}$  [kN/m<sup>3</sup>] = 11,0

Reibungswinkel  $\varphi$  ° = 32,5

$t$  [m] = 10,0

Eingabe:

Fußdurchmesser [m] = 0,62

$$D = d + t \cdot \tan \varphi$$

$$D = \underline{6,99} \text{ [m]}$$

nur für Ermittlung der Kubaturbreite

$$G_I = 0,25 \cdot D^2 \cdot \pi \cdot h_1 \cdot \gamma_I$$

$$G_I = \underline{2456} \text{ [kN]}$$

$$G_{II} = 0,25 \cdot D^2 \cdot \pi \cdot h_{II} \cdot \gamma_{II}$$

$$G_{II} = \underline{2111} \text{ [kN]}$$

$$G_{III} = \frac{1}{3} \cdot \pi \cdot h_{III} \cdot [R^2 + R \cdot r + r^2] \cdot \gamma_{III}$$

$$G_{III} = \underline{772} \text{ [kN]}$$

$$G_{ges} = G_I + G_{II} + G_{III}$$

$$G_{ges} = \underline{5339} \text{ [kN]}$$

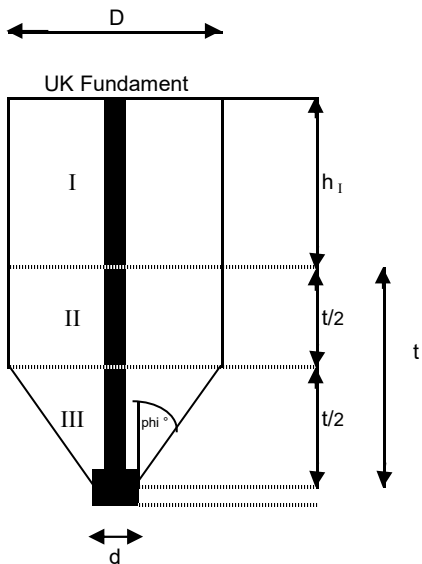
# Standsicherheitsuntersuchung nach Franke

## Reaktionsgewicht des Erdkegels

Standort : WEA 4

Pfahlart : Franki 56er

Einzelpfahl



Eingabe:

Pfahllänge ab OK DS [m] = 10,0

Fundamenttiefe [m] = 0,0

Ausgabe:

Wirksame Länge [m] = 10,0

### gering tragf. Schicht

Eingabe:

Wichte  $\gamma_I$  [kN/m<sup>3</sup>] = 8,0

$h_I$  [m] = 8,0

### tragfähige Schicht

Eingabe:

Wichte  $\gamma_{II}$  [kN/m<sup>3</sup>] = 11,0

Reibungswinkel  $\varphi$  ° = 37,5

$t$  [m] = 2,0

Eingabe:

Fußdurchmesser [m] = 0,80

$$D = d + t \cdot \tan \varphi^\circ$$

$$D = \underline{2,33} \text{ [m]}$$

nur für Ermittlung der Kubaturbreite

$$G_I = 0,25 \cdot D^2 \cdot \pi \cdot h_I \cdot \gamma_I$$

$$G_I = \underline{274} \text{ [kN]}$$

$$G_{II} = 0,25 \cdot D^2 \cdot \pi \cdot h_{II} \cdot \gamma_{II}$$

$$G_{II} = \underline{47} \text{ [kN]}$$

$$G_{III} = 1/3 \cdot \pi \cdot h_{III} \cdot [R^2 + R \cdot r + r^2] \cdot \gamma_{II}$$

$$G_{III} = \underline{23} \text{ [kN]}$$

$$G_{ges} = G_I + G_{II} + G_{III}$$

$$G_{ges} = \underline{344} \text{ [kN]}$$

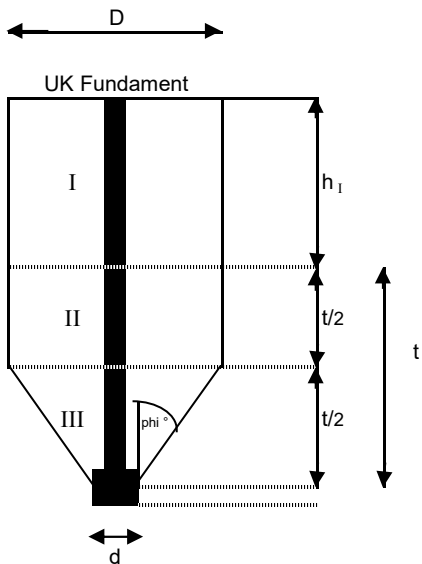
# Standsicherheitsuntersuchung nach Franke

## Reaktionsgewicht des Erdkegels

Standort : WEA 4

Pfahlart : Franki 56er

Einzelpfahl



Eingabe:

Pfahllänge ab OK DS [m] = 10,5

Fundamenttiefe [m] = 0,0

Ausgabe:

Wirksame Länge [m] = 10,5

### gering tragf. Schicht

Eingabe:

Wichte  $\gamma_I$  [kN/m<sup>3</sup>] = 8,0

$h_1$  [m] = 8,0

### tragfähige Schicht

Eingabe:

Wichte  $\gamma_{II}$  [kN/m<sup>3</sup>] = 11,0

Reibungswinkel  $\phi^\circ$  = 37,5

$t$  [m] = 2,5

Eingabe:

Fußdurchmesser [m] = 0,80

$$D = d + t \cdot \tan \phi^\circ$$

$$D = 2,72 \text{ [m]}$$

nur für Ermittlung der Kubaturbreite

$$G_I = 0,25 \cdot D^2 \cdot \pi \cdot h_1 \cdot \gamma_I$$

$$G_I = 371 \text{ [kN]}$$

$$G_{II} = 0,25 \cdot D^2 \cdot \pi \cdot h_{II} \cdot \gamma_{II}$$

$$G_{II} = 80 \text{ [kN]}$$

$$G_{III} = 1/3 \cdot \pi \cdot h_{III} \cdot [R^2 + R \cdot r + r^2] \cdot \gamma_{II}$$

$$G_{III} = 37 \text{ [kN]}$$

$$G_{ges} = G_I + G_{II} + G_{III}$$

$$G_{ges} = 488 \text{ [kN]}$$

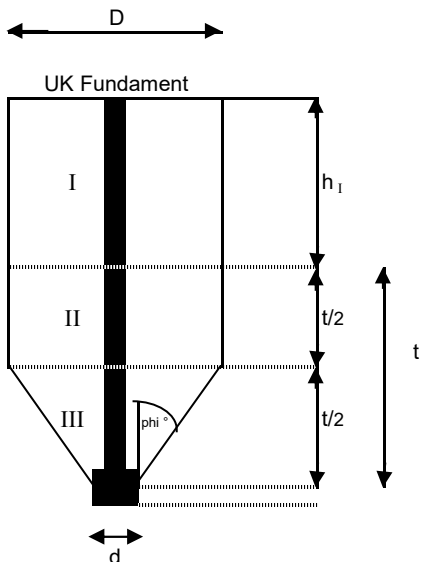
# Stand sicherheitsuntersuchung nach Franke

## Reaktionsgewicht des Erdkegels

Standort : WEA 4

Pfahlart : Franki 56er

Einzelpfahl



Eingabe:

Pfahllänge ab OK DS [m] = 11,0

Fundamenttiefe [m] = 0,0

Ausgabe:

Wirksame Länge [m] = 11,0

### gering tragf. Schicht

Eingabe:

Wichte  $\gamma_I$  [kN/m<sup>3</sup>] = 8,0

$h_1$  [m] = 8,0

### tragfähige Schicht

Eingabe:

Wichte  $\gamma_{II}$  [kN/m<sup>3</sup>] = 11,0

Reibungswinkel  $\varphi$  ° = 37,5

$t$  [m] = 3,0

Eingabe:

Fußdurchmesser [m] = 0,80

$$D = d + t \cdot \tan \varphi$$

$$D = 3,10 \text{ [m]}$$

nur für Ermittlung der Kubaturbreite

$$G_I = 0,25 \cdot D^2 \cdot \pi \cdot h_1 \cdot \gamma_I$$

$$G_I = 484 \text{ [kN]}$$

$$G_{II} = 0,25 \cdot D^2 \cdot \pi \cdot h_{II} \cdot \gamma_{II}$$

$$G_{II} = 125 \text{ [kN]}$$

$$G_{III} = 1/3 \cdot \pi \cdot h_{III} \cdot [R^2 + R \cdot r + r^2] \cdot \gamma_{III}$$

$$G_{III} = 55 \text{ [kN]}$$

$$G_{ges} = G_I + G_{II} + G_{III}$$

$$G_{ges} = 663 \text{ [kN]}$$

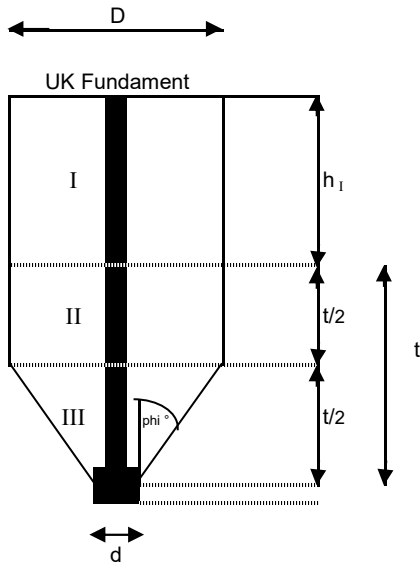
# Standstabilitätsuntersuchung nach Franke

## Reaktionsgewicht des Erdkegels

Standort : WEA 4

Pfahlart : Franki 56er

Einzelpfahl



Eingabe:

Pfahllänge ab OK DS [m] = 11,5

Fundamenttiefe [m] = 0,0

Ausgabe:

Wirksame Länge [m] = 11,5

### gering tragf. Schicht

Eingabe:

Wichte  $\gamma_I$  [kN/m<sup>3</sup>] = 8,0

$h_I$  [m] = 8,0

### tragfähige Schicht

Eingabe:

Wichte  $\gamma_{II}$  [kN/m<sup>3</sup>] = 11,0

Reibungswinkel  $\varphi$  ° = 37,5

$t$  [m] = 3,5

Eingabe:

Fußdurchmesser [m] = 0,80

$$D = d + t \cdot \tan \varphi$$

$$D = \underline{3,49} \text{ [m]}$$

nur für Ermittlung der Kubaturbreite

$$G_I = 0,25 \cdot D^2 \cdot \pi \cdot h_I \cdot \gamma_I$$

$$G_I = \underline{611} \text{ [kN]}$$

$$G_{II} = 0,25 \cdot D^2 \cdot \pi \cdot h_{II} \cdot \gamma_{II}$$

$$G_{II} = \underline{184} \text{ [kN]}$$

$$G_{III} = \frac{1}{3} \cdot \pi \cdot h_{III} \cdot [R^2 + R \cdot r + r^2] \cdot \gamma_{III}$$

$$G_{III} = \underline{79} \text{ [kN]}$$

$$G_{ges} = G_I + G_{II} + G_{III}$$

$$G_{ges} = \underline{873} \text{ [kN]}$$



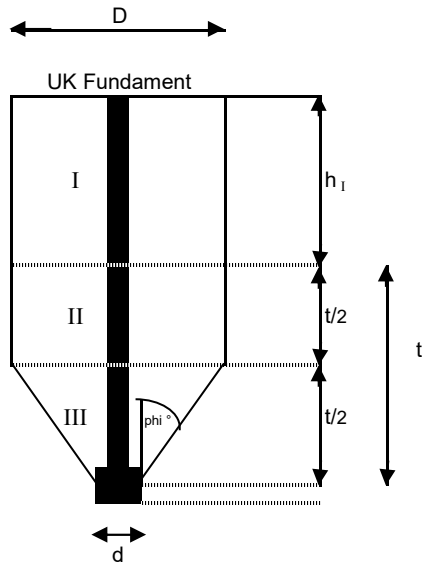
# Standsicherheitsuntersuchung nach Franke

## Reaktionsgewicht des Erdkegels

Standort : WEA 4

Pfahlart : Franki 56er

Einzelpfahl



Eingabe:

Pfahllänge ab OK DS [m] = 12,0

Fundamenttiefe [m] = 0,0

Ausgabe:

Wirksame Länge [m] = 12,0

### gering tragf. Schicht

Eingabe:

Wichte  $\gamma_I$  [kN/m<sup>3</sup>] = 8,0

$h_I$  [m] = 8,0

### tragfähige Schicht

Eingabe:

Wichte  $\gamma_{II}$  [kN/m<sup>3</sup>] = 11,0

Reibungswinkel  $\varphi$  ° = 37,5

$t$  [m] = 4,0

Eingabe:

Fußdurchmesser [m] = 0,80

$$D = d + t \cdot \tan \varphi$$

$$D = \underline{3,87} \text{ [m]}$$

nur für Ermittlung der Kubaturbreite

$$G_I = 0,25 \cdot D^2 \cdot \pi \cdot h_I \cdot \gamma_I$$

$$G_I = \underline{753} \text{ [kN]}$$

$$G_{II} = 0,25 \cdot D^2 \cdot \pi \cdot h_{II} \cdot \gamma_{II}$$

$$G_{II} = \underline{259} \text{ [kN]}$$

$$G_{III} = 1/3 \cdot \pi \cdot h_{III} \cdot [R^2 + R \cdot r + r^2] \cdot \gamma_{III}$$

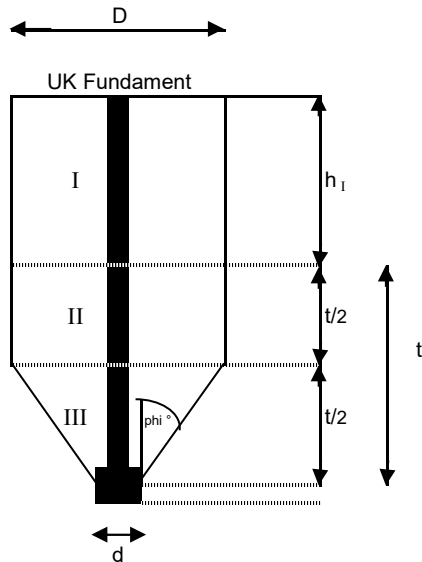
$$G_{III} = \underline{108} \text{ [kN]}$$

$$G_{ges} = G_I + G_{II} + G_{III}$$

$$G_{ges} = \underline{1119} \text{ [kN]}$$

**Standortsicherheitsuntersuchung nach Franke****Reaktionsgewicht des Erdkegels**Standort : WEA 4

Einzelpfahl

Pfahlart : Franki 56er

Eingabe:

Pfahllänge ab OK DS [m] = 12,5

Fundamenttiefe [m] = 0,0

Ausgabe:

Wirksame Länge [m] = 12,5**gering tragf. Schicht**

Eingabe:

Wichte  $\gamma_I$  [kN/m<sup>3</sup>] = 8,0 $h_I$  [m] = 8,0**tragfähige Schicht**

Eingabe:

Wichte  $\gamma_{II}$  [kN/m<sup>3</sup>] = 11,0Reibungswinkel  $\varphi$  ° = 37,5 $t$  [m] = 4,5

Eingabe:

Fußdurchmesser [m] = 0,80

$$D = d + t \cdot \tan \varphi^\circ$$

$$D = \underline{4,25} \text{ [m]}$$

nur für Ermittlung der Kubaturbreite

$$G_I = 0,25 \cdot D^2 \cdot \pi \cdot h_I \cdot \gamma_I$$

$$G_I = \underline{909} \text{ [kN]}$$

$$G_{II} = 0,25 \cdot D^2 \cdot \pi \cdot h_{II} \cdot \gamma_{II}$$

$$G_{II} = \underline{352} \text{ [kN]}$$

$$G_{III} = 1/3 \cdot \pi \cdot h_{III} \cdot [R^2 + R \cdot r + r^2] \cdot \gamma_{III}$$

$$G_{III} = \underline{143} \text{ [kN]}$$

$$G_{ges} = G_I + G_{II} + G_{III}$$

$$G_{ges} = \underline{1404} \text{ [kN]}$$

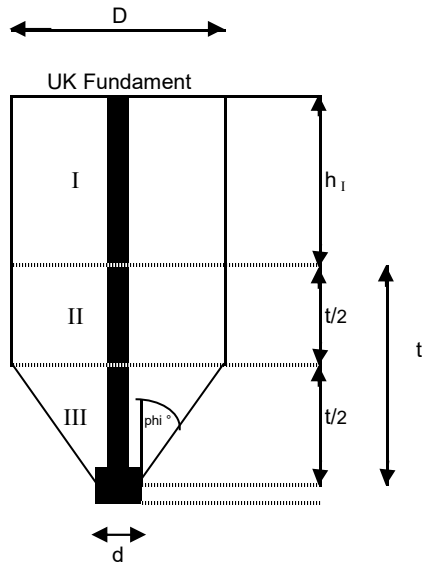


# Standstabilitätsuntersuchung nach Franke

## Reaktionsgewicht des Erdkegels

Standort : WEA 4

Pfahlart : Franki 56er



Einzelpfahl

Eingabe:

Pfahllänge ab OK DS [m] = 13,5

Fundamenttiefe [m] = 0,0

Ausgabe:

Wirksame Länge [m] = 13,5

### gering tragf. Schicht

Eingabe:

Wichte \$\gamma\_I\$ [kN/m<sup>3</sup>] = 8,0

\$h\_1\$ [m] = 8,0

### tragfähige Schicht

Eingabe:

Wichte \$\gamma\_{II}\$ [kN/m<sup>3</sup>] = 11,0

Reibungswinkel \$\phi\$ ° = 37,5

\$t\$ [m] = 5,5

Eingabe:

Fußdurchmesser [m] = 0,80

$$D = d + t \cdot \tan \phi^\circ$$

$$D = \underline{5,02} \text{ [m]}$$

nur für Ermittlung der Kubaturbreite

$$G_I = 0,25 \cdot D^2 \cdot \pi \cdot h_1 \cdot \gamma_I$$

$$G_I = \underline{1267} \text{ [kN]}$$

$$G_{II} = 0,25 \cdot D^2 \cdot \pi \cdot h_{II} \cdot \gamma_{II}$$

$$G_{II} = \underline{599} \text{ [kN]}$$

$$G_{III} = 1/3 \cdot \pi \cdot h_{III} \cdot [R^2 + R \cdot r + r^2] \cdot \gamma_{III}$$

$$G_{III} = \underline{236} \text{ [kN]}$$

$$G_{ges} = G_I + G_{II} + G_{III}$$

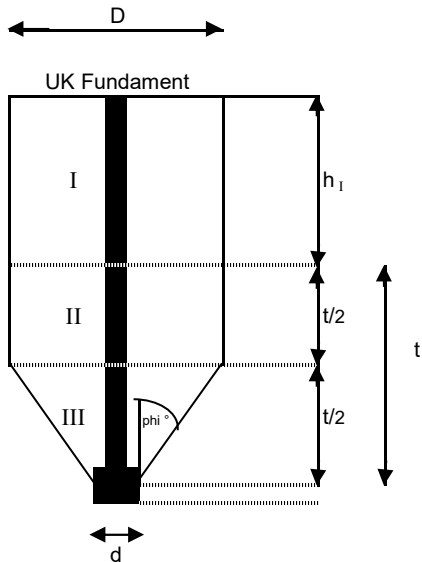
$$G_{ges} = \underline{2102} \text{ [kN]}$$

## Standortsicherheitsuntersuchung nach Franke

### Reaktionsgewicht des Erdkegels

Standort : WEA 4

Pfahlart : Großbohrpfahl



Einzelpfahl

Eingabe:

Pfahllänge ab OK DS [m] = 20,0

Fundamenttiefe [m] = 0,0

Ausgabe:

Wirksame Länge [m] = 20,0

#### **gering tragf. Schicht**

Eingabe:

Wichte  $\gamma_I$  [kN/m<sup>3</sup>] = 8,0

$h_I$  [m] = 8,0

#### **tragfähige Schicht**

Eingabe:

Wichte  $\gamma_{II}$  [kN/m<sup>3</sup>] = 11,0

Reibungswinkel  $\varphi$  ° = 32,5

$t$  [m] = 12,0

Eingabe:

Fußdurchmesser [m] = 1,00

$$D = d + t \cdot \tan \varphi^\circ$$

$$D = \underline{8,64} \text{ [m]}$$

nur für Ermittlung der Kubaturbreite

$$G_I = 0,25 \cdot D^2 \cdot \pi \cdot h_I \cdot \gamma_I$$

$$G_I = \underline{3757} \text{ [kN]}$$

$$G_{II} = 0,25 \cdot D^2 \cdot \pi \cdot h_{II} \cdot \gamma_{II}$$

$$G_{II} = \underline{3874} \text{ [kN]}$$

$$G_{III} = \frac{1}{3} \cdot \pi \cdot h_{III} \cdot [R^2 + R \cdot r + r^2] \cdot \gamma_{III}$$

$$G_{III} = \underline{1458} \text{ [kN]}$$

$$G_{ges} = G_I + G_{II} + G_{III}$$

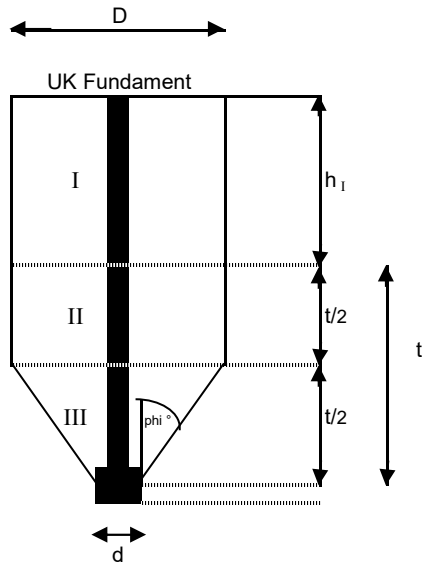
$$G_{ges} = \underline{9088} \text{ [kN]}$$

# Standstabilitätsuntersuchung nach Franke

## Reaktionsgewicht des Erdkegels

Standort : WEA 4

Pfahlart : Franki



Einzelpfahl

Eingabe:

Pfahllänge ab OK DS [m] = 20,5

Fundamenttiefe [m] = 0,0

Ausgabe:

Wirksame Länge [m] = 20,5

### gering tragf. Schicht

Eingabe:

Wichte  $\gamma_I$  [kN/m<sup>3</sup>] = 8,0

$h_1$  [m] = 8,0

### tragfähige Schicht

Eingabe:

Wichte  $\gamma_{II}$  [kN/m<sup>3</sup>] = 11,0

Reibungswinkel  $\phi$  ° = 32,5

$t$  [m] = 12,5

Eingabe:

Fußdurchmesser [m] = 1,00

$$D = d + t \cdot \tan \phi^\circ$$

$$D = \underline{8,96} \text{ [m]}$$

nur für Ermittlung der Kubaturbreite

$$G_I = 0,25 \cdot D^2 \cdot \pi \cdot h_1 \cdot \gamma_I$$

$$G_I = \underline{4038} \text{ [kN]}$$

$$G_{II} = 0,25 \cdot D^2 \cdot \pi \cdot h_{II} \cdot \gamma_{II}$$

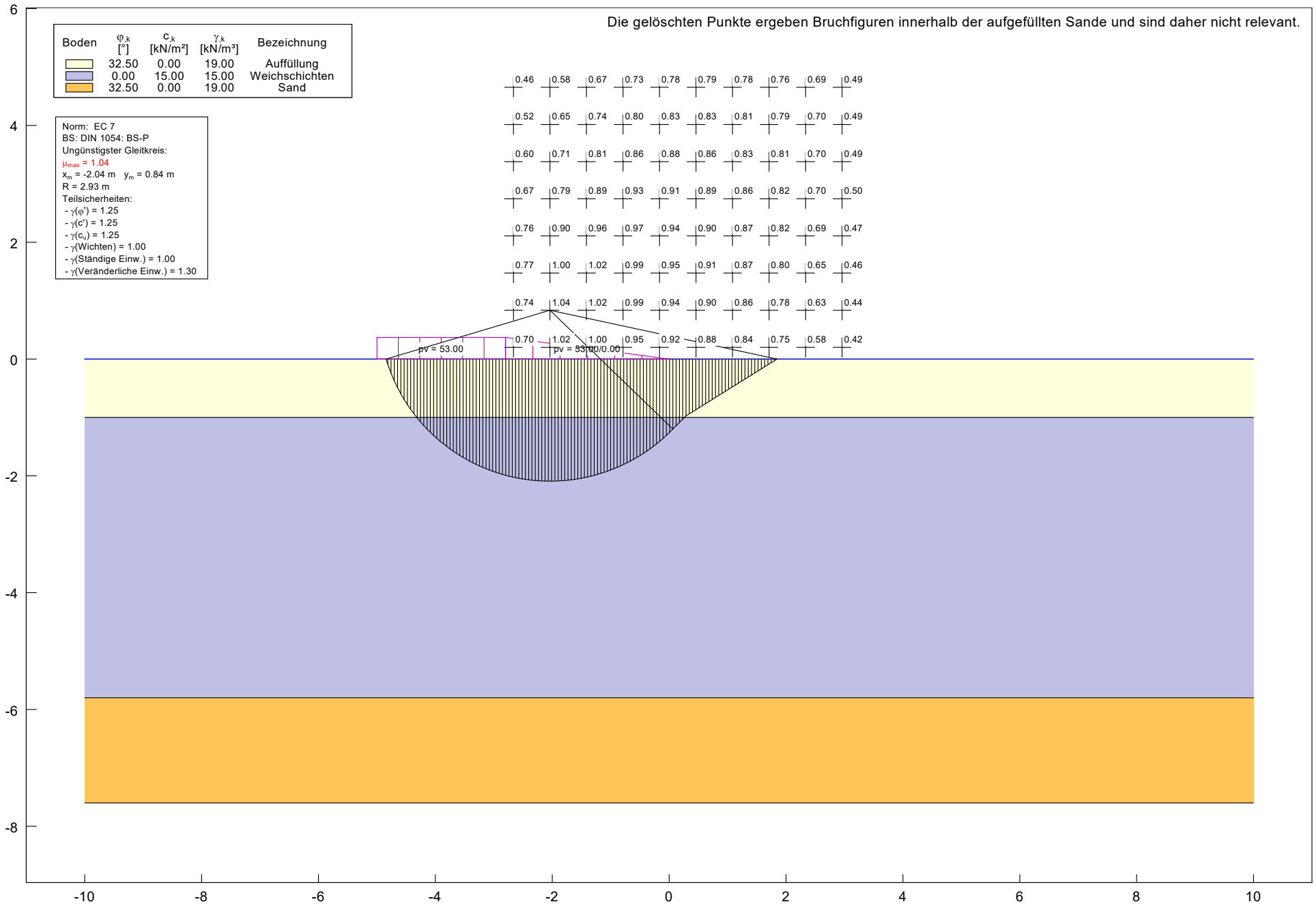
$$G_{II} = \underline{4338} \text{ [kN]}$$

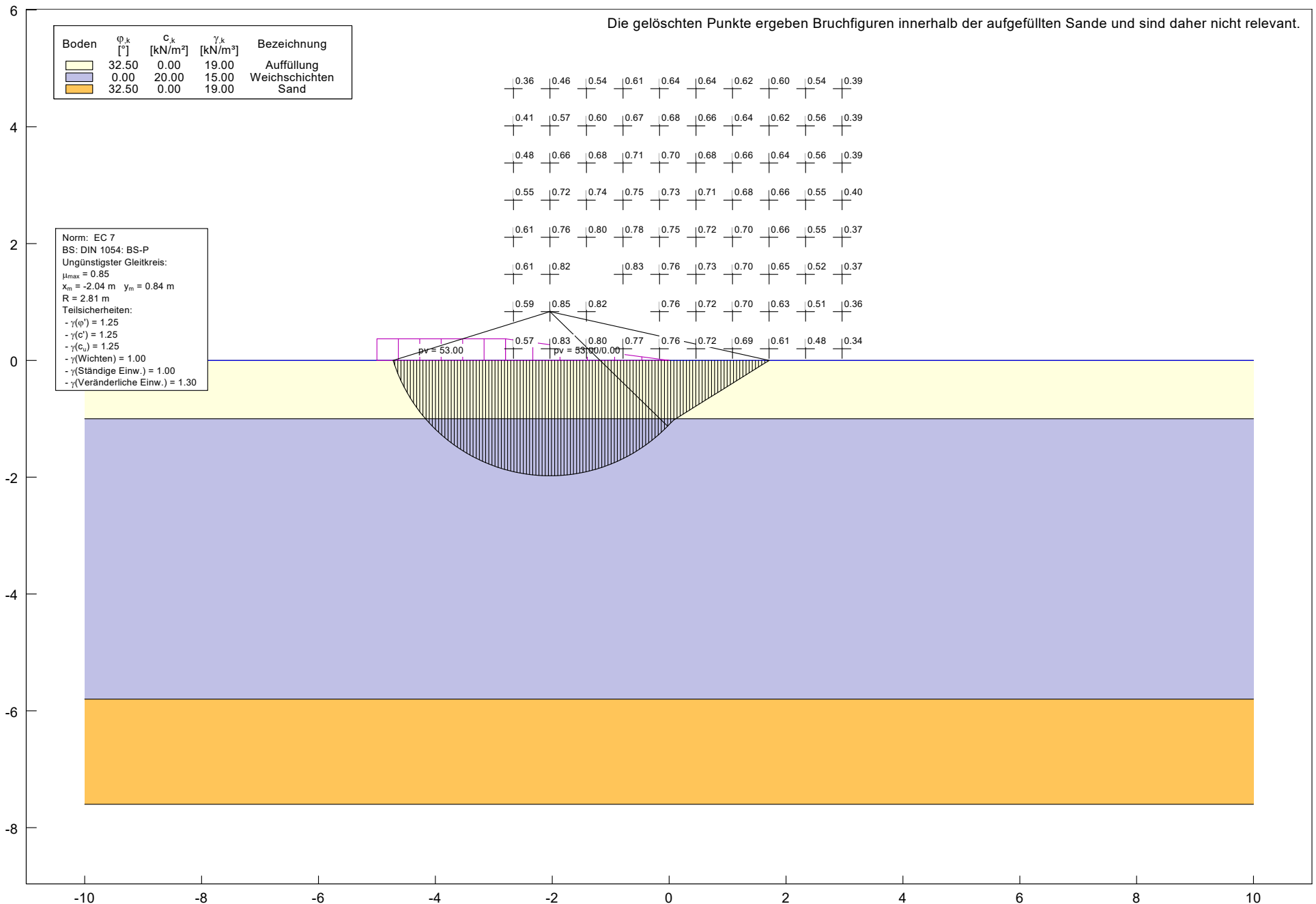
$$G_{III} = 1/3 \cdot \pi \cdot h_{III} \cdot [R^2 + R \cdot r + r^2] \cdot \gamma_{III}$$

$$G_{III} = \underline{1625} \text{ [kN]}$$

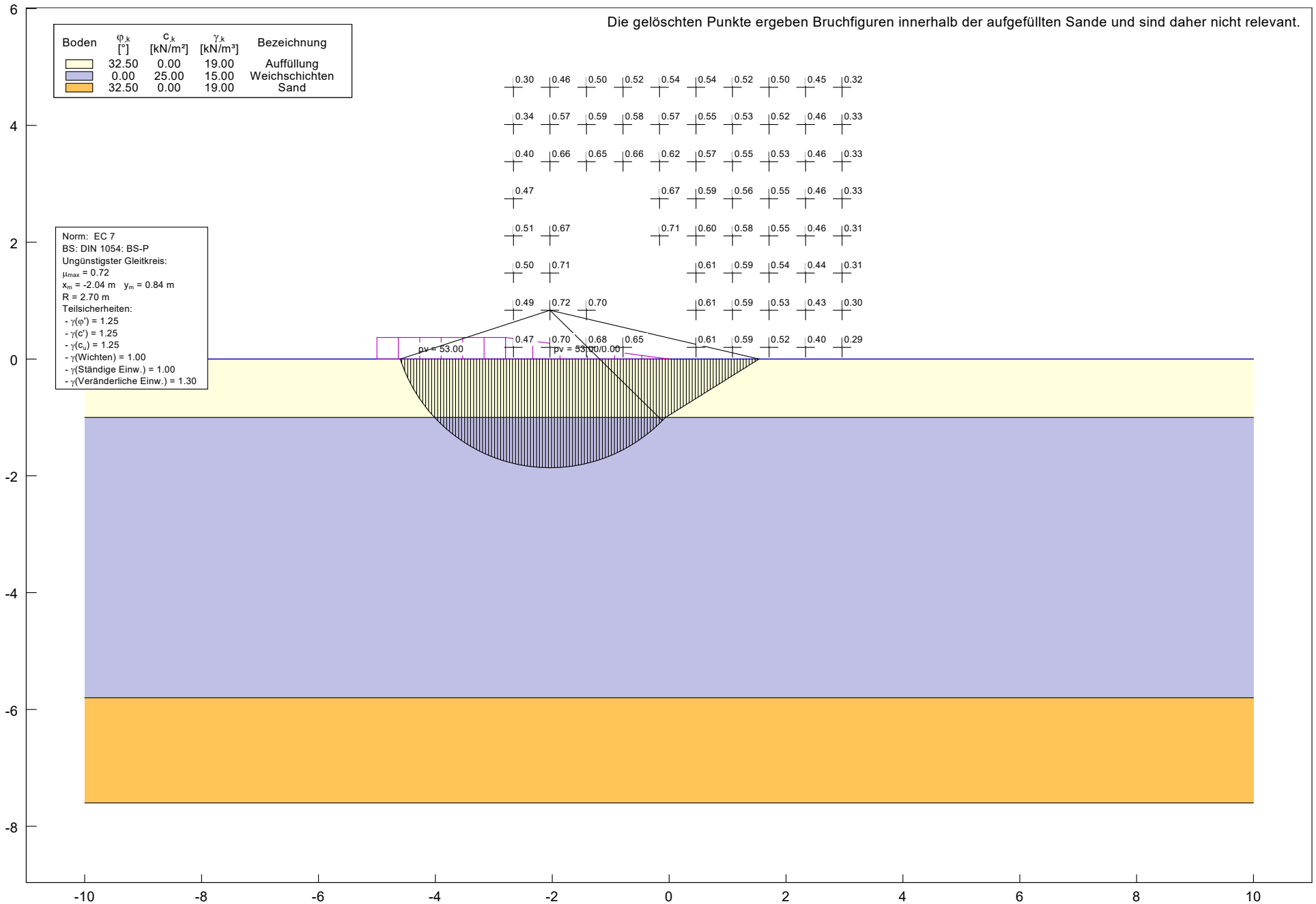
$$G_{ges} = G_I + G_{II} + G_{III}$$

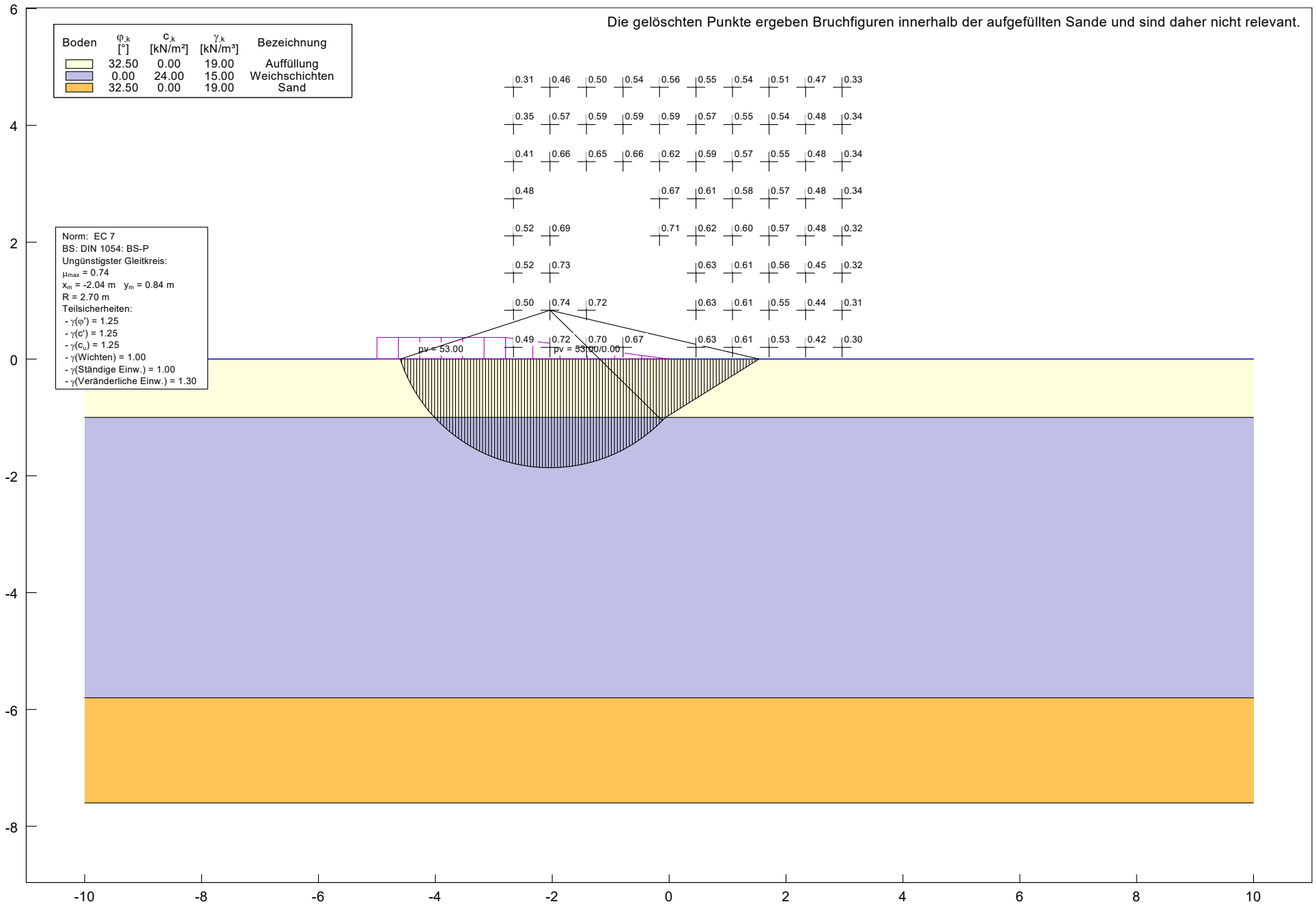
$$G_{ges} = \underline{10002} \text{ [kN]}$$











# Zusammenstellung der typengeprüften Dokumentationen

## ENERCON

### E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01

ENERCON GmbH  
Dreekamp 5  
D - 26605 Aurich  
Telefon: 0 49 41 – 927–0  
Telefax: 0 49 41 – 927–109

**Rev. 0**

**1. Prüfbescheid zur Typenprüfung T-7005/22-1 Rev. 0 vom 18.11.2022**  
**Hybrid-Stahlurm E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01**

**1.1. Zusammenstellung Turm Statik D02437752-6**

**2. Flachgründung Ø 19,80m T-7005/22-4 Rev. 0 vom 18.11.2022**

**2.1. Schalplan D02458327-0**  
**2.2. Bewehrungsplan 1 D02458328-1**  
**2.3. Bewehrungsplan 2 D02458329-1**  
**2.4. Fundamentdatenblatt D02457817-2**

**3. Flachgründung Ø 20,10m T-7005/22-2 Rev. 0 vom 18.11.2022**

**3.1. Schalplan D02458324-2**  
**3.2. Bewehrungsplan 1 D02421770-2**  
**3.3. Bewehrungsplan 2 D02421771-2**  
**3.4. Fundamentdatenblatt D02393170-4**

**4. Tiefgründung Ø 16,60m T-7005/22-3 Rev. 0 vom 18.11.2022**

**4.1. Schalplan Variante A D02421795-1**  
**4.2. Schalplan Variante B D02421796-1**  
**4.3. Schalplan Variante C D02421797-1**  
**4.4. Bewehrungsplan 1 D02421805-1**  
**4.5. Bewehrungsplan 2 D02421806-1**  
**4.6. Fundamentdatenblatt D02411880-3**

## 5. Gutachterliche Stellungnahmen

### 5.1. Lastannahmen für Turm und Fundament

**81189224863-1 D I Rev.0 vom 06.09.2022**

### 5.2. Turmkopfflansch

**8119224863-11 D Rev.0 vom 07.02.2022**

### 5.3. Diverse Komponenten

**8119616205-100 D II Rev.0 vom 14.11.2022**

## 6. Revisionstabelle

Datum	Änderung
02.12.2021 Rev. 0	<p><b>Dokument erstellt</b></p> <p>1. <b>Prüfbescheid zur Typenprüfung T-7005/22-1 Rev. 0 vom 18.11.2022</b>  <b>Hybrid-Stahlurm E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01</b></p> <p>1.1. Zusammenstellung Turm Statik D02437752-6</p> <p>2. <b>Flachgründung Ø 19,80m T-7005/22-4 Rev. 0 vom 18.11.2022</b></p> <p>2.1. Schalplan D02458327-0</p> <p>2.2. Bewehrungsplan 1 D02458328-1</p> <p>2.3. Bewehrungsplan 2 D02458329-1</p> <p>2.4. Fundamentdatenblatt D02457817-2</p> <p>3. <b>Flachgründung Ø 20,10m T-7005/22-2 Rev. 0 vom 18.11.2022</b></p> <p>3.1. Schalplan D02458324-2</p> <p>3.2. Bewehrungsplan 1 D02421770-2</p> <p>3.3. Bewehrungsplan 2 D02421771-2</p> <p>3.4. Fundamentdatenblatt D02393170-4</p> <p>4. <b>Tiefgründung Ø 16,60m T-7005/22-3 Rev. 0 vom 18.11.2022</b></p> <p>4.1. Schalplan Variante A D02421795-1</p> <p>4.2. Schalplan Variante B D02421796-1</p> <p>4.3. Schalplan Variante C D02421797-1</p> <p>4.4. Bewehrungsplan 1 D02421805-1</p> <p>4.5. Bewehrungsplan 2 D02421806-1</p> <p>4.6. Fundamentdatenblatt D02411880-3</p> <p>5. <b>Gutachterliche Stellungnahmen</b></p> <p>5.1. Lastannahmen für Turm und Fundament 81189224863-1 D I Rev.0 vom 06.09.2022</p> <p>5.2. Turmkopfflansch 8119224863-11 D Rev.0 vom 07.02.2022</p> <p>5.3. Diverse Komponenten 8119616205-100 D II Rev.0 vom 14.11.2022</p>

# Prüfbescheid zur Typenprüfung

**Windenergieanlage E-138 EP3 E3, Rotorblatt E-138 EP3-RB-02,  
DIBt Windzone S, Geländekategorie S**

**- Hybrid-Stahlurm E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01 -**

**Prüfbescheid Nr.:** T-7005/22-1 Rev. 0

**Gegenstand der Prüfung:** Standsicherheit des Hybrid-Stahlturms E-138 EP3 E3 HST-111-FB-C-01 für die oben genannte Windenergieanlage gemäß DIBt Richtlinie Fassung Oktober 2012 (korrigierte Fassung März 2015)

**Anlagenhersteller (Antragsteller):** ENERCON GmbH  
Dreekamp 5  
26605 Aurich  
Deutschland

**Dokumentation:** H+P Ingenieure GmbH  
Kackerstraße 10  
52072 Aachen  
Deutschland

ENERCON GmbH  
Dreekamp 5  
26605 Aurich  
Deutschland

**Geltungsdauer bis:** 30.11.2027

Dieser Prüfbescheid wird ausschließlich dem oben genannten Anlagenhersteller bzw. Antragsteller zur Verfügung gestellt. Eine Veröffentlichung oder Verbreitung dieses Prüfbescheids ist nur nach vorheriger, schriftlicher Freigabe der TÜV NORD CERT GmbH oder des oben genannten Anlagenherstellers bzw. Antragstellers gestattet. Eine auszugsweise Veröffentlichung oder Verbreitung ist nicht gestattet.

Der Prüfbescheid umfasst 17 Seiten und 13 Anlagen, die Bestandteil dieses Prüfbescheides sind.

Revision	Datum	Änderungen
0	18.11.2022	Erstausgabe

## Inhaltsverzeichnis

0	Allgemeine Bestimmungen .....	3
1	Dokumente .....	4
	1.1 Geprüfte Dokumente .....	4
	1.2 Dazugehörige Dokumente.....	5
2	Prüfgrundlagen .....	8
3	Einleitung .....	9
4	Beschreibung.....	9
	4.1 Turm.....	9
	4.2 Lastannahmen .....	10
	4.3 Baustoffe .....	10
5	Prüfung .....	11
	5.1 Methodik.....	11
	5.2 Anmerkungen zur Prüfung .....	12
	5.3 Ergebnisse .....	13
	5.4 Schnittstellen.....	13
6	Auflagen.....	16
7	Zusammenfassung .....	16

## 0 Allgemeine Bestimmungen

Diese Typenprüfung entbindet die Bauaufsichtsbehörde zwar von der Verpflichtung zur nochmaligen Prüfung in statischer Hinsicht, nicht jedoch von der Verpflichtung zu überwachen, ob die Bauausführung mit diesem Prüfbescheid zur Typenprüfung und seinen unter 1.1 aufgeführten Anlagen übereinstimmt.

Bei Abweichungen von diesem Prüfbescheid zur Typenprüfung oder seinen Anlagen ist die Standsicherheit im Einzelfall nachzuweisen und zu prüfen.

Der Prüfbescheid ersetzt nicht die Bestätigung des Auflagenvollzugs. Des Weiteren ersetzt er keine für die Durchführung von Bauvorhaben erforderlichen Genehmigungen.

Dieser Prüfbescheid zur Typenprüfung darf nur vollständig - nicht auszugsweise - und seine Anlagen (siehe 1.1) dürfen nur zusammen mit diesem Prüfbescheid zur Typenprüfung verwendet oder veröffentlicht werden.

Zur Verlängerung der Geltungsdauer dieses Prüfbescheids zur Typenprüfung ist ein Antrag erforderlich.

Das Recht auf vorzeitigen Widerruf bleibt dem Prüfamts für Baustatik der TÜV NORD CERT GmbH vorbehalten.



## 1 Dokumente

### 1.1 Geprüfte Dokumente

#### Berechnungen

- [1.1.1] H+P Ingenieure GmbH:  
„STATISCHE BERECHNUNG TURMSTATIK E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01  
Bauteil: Stahlurm (HST) Projekt: E21-019“,  
Dokument-Nr.: D02453860, Rev. 2.0, Datum: 15.06.2022
- [1.1.2] H+P Ingenieure GmbH:  
„ERGÄNZUNGSSTATIK TURMSTATIK E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01 Bau-  
teil: Stahlurm (HST) Projekt: E21-019.1“,  
Dokument-Nr.: D02490515, Rev. 2.0, Datum: 15.06.2022

#### Anlagen zum Prüfbescheid zur Typenprüfung

##### Anforderungen an das Fundament

- [1.1.3] ENERCON GmbH:  
„Bauvorlage E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01 Fundamentlasten“,  
Dokument-Nr.: D02378600, Rev. 2.2, Datum: 29.07.2021
- [1.1.4] ENERCON GmbH:  
„Bauvorlage Fundamentkorb E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01“,  
Dokument-Nr.: D02402550, Rev. 2.1, Datum: 29.07.2021

##### Zeichnungen - Basisturm

- [1.1.5] ENERCON GmbH:  
„Stahlurm“,  
Zeichnungs-Nr.: D02437752, Rev. 6.0, Datum: 05.04.2022
- [1.1.6] ENERCON GmbH:  
„E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01-S3 Stahlsektion“,  
Zeichnungs-Nr.: D02436897, Rev. 4.0, Datum: 05.04.2022

##### Zeichnungen - Turmvariante

- [1.1.7] ENERCON GmbH:  
„Stahlurm Modell der zusammenfassenden Struktur des Turms“,  
Zeichnungs-Nr.: D02498466, Rev. 3.0, Datum: 19.04.2022
- [1.1.8] ENERCON GmbH:  
„E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01-S3 Stahlsektion“,  
Zeichnungs-Nr.: D02497242, Rev. 2.0, Datum: 14.04.2022

### Zeichnungen - Beide Turmvarianten

- [1.1.9] ENERCON GmbH:  
„E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01-S1 Stahlsektion“,  
Zeichnungs-Nr.: D02433658, Rev. 2.0, Datum: 29.11.2021
- [1.1.10] ENERCON GmbH:  
„E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01-S2 Stahlsektion“,  
Zeichnungs-Nr.: D02433923, Rev. 1.0, Datum: 19.08.2021
- [1.1.11] ENERCON GmbH:  
„E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01-S4 Stahlsektion“,  
Zeichnungs-Nr.: D02435885, Rev. 1.0, Datum: 05.04.2022
- [1.1.12] ENERCON GmbH:  
„E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01-S5 Stahlsektion“,  
Zeichnungs-Nr.: D02433793, Rev. 3.0, Datum: 19.01.2022
- [1.1.13] ENERCON GmbH:  
„E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01-S6 Stahlsektion“,  
Zeichnungs-Nr.: D02429092, Rev. 0.0, Datum: 05.08.2021
- [1.1.14] ENERCON GmbH:  
„E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01 Fundamentkorb“,  
Zeichnungs-Nr.: D02434516, Rev. 0.0, Datum: 05.08.2021

### Spannanweisung

- [1.1.15] H+P Ingenieure GmbH:  
„Spannanweisung Fundamentkorb ENERCON E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01 Bauteil: Fundamentkorb“,  
Dokument-Nr.: D02437082, Rev. 1.1, Datum: 30.05.2022

## **1.2 Dazugehörige Dokumente**

### Lastannahmen

- [1.2.1] ENERCON GmbH:  
„Lastenbericht Turm E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01 Abdeckende Betriebs- und Extremlasten für den Turm E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01 der WEA E-138 EP3 E3 mit dem Rotorblatt E-138 EP3-RB-02 nach DIBt und IEC“,  
Dokument-Nr.: D02397553, Rev. 0.4, Datum: 30.09.2021
- [1.2.2] TÜV NORD CERT GmbH:  
„Gutachtliche Stellungnahme Windenergieanlage E-138 EP3 E3, RB E-138 EP3-RB-02, NH 110.396 m (E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01), DIBt WZ S, GK S - Lastannahmen für Turm und Fundament -“,  
TÜV NORD Bericht Nr.: 8119224863-1 D I Rev.0, Datum: 06.09.2022

## Kopfflansch

- [1.2.3] ENERCON GmbH:  
„Turmflansch Spezifikation-D3868-150xM30“,  
Zeichnungs-Nr.: D02133917, Rev. 0.1, Datum: 05.02.2021
- [1.2.4] ENERCON GmbH:  
„Verification for Certification ENERCON Wind Energy Converter E-138 EP3 E3 Bolted Connection - Yaw Bearing and Tower Head Flange Statics und Fatigue Strength for Loads according to: IEC ed. 4, WC IIA, Normal Climate DIBt 2012, WZ S“,  
Dokument-Nr.: D02524598, Rev. 2.0, Datum: 14.01.2022
- [1.2.5] TÜV NORD CERT GmbH:  
„Gutachtliche Stellungnahme für die Windenergieanlage E-138 EP3 E3, Rotorblatt E-138 EP3-RB-02, verschiedene Konfigurationen, WZ S, GK S - Turmkopfflanschbaugruppe -“,  
TÜV NORD Bericht Nr.: 8119224863-11 D Rev. 0, Datum: 07.02.2022

## Spezifikationen

- [1.2.6] ENERCON GmbH:  
„Spezifikation Temporäre Teilvorspannung bei Fundamentkörben bzw. Verbindungsflanschen“,  
Dokument-Nr.: D0193587, Rev. 2, Datum: 07.08.2014
- [1.2.7] ENERCON GmbH:  
„Spezifikation Abstände zwischen Kerbdetails“,  
Dokument-Nr.: D0985961, Rev. 1.2, Datum: 16.04.2021
- [1.2.8] ENERCON GmbH:  
„Spezifikation Anbauteile an Turmwänden in Kerbfallklasse 100 für Stahlrohrtürme“,  
Dokument-Nr.: D0935173, Rev. 3, Datum: 25.03.2021
- [1.2.9] ENERCON GmbH:  
„Spezifikation Stumpfnähte bei ENERCON Stahlrohrtürmen“,  
Dokument-Nr.: D0973115, Rev. 2, Datum: 16.04.2021
- [1.2.10] ENERCON GmbH:  
„Spezifikation Verschrauben von Ringflanschen“,  
Dokument-Nr.: D0215476, Rev. 2, Datum: 05.01.2017
- [1.2.11] ENERCON GmbH:  
„Spezifikation Oberflächenbehandlung Stahlurm“,  
Dokument-Nr.: D1005701, Rev. 9, Datum: 05.10.2021

[1.2.12] ENERCON GmbH:

„Minimum Bolting Specification HST“,  
Dokument-Nr.: D02454031, Rev. 0.0, Datum: 04.03.2022

Allgemeine Bauartgenehmigung

[1.2.13] Deutsches Institut für Bautechnik - DIBt:

„Allgemeine Bauartgenehmigung; Nummer: Z-30.6-78; Gegenstand dieses Bescheides: Schweißdetails mit spezifischen Kerbfallkategorien in Stahlrohrtürmen“, gültig vom 10.10.2022 bis 21.12.2026

Reibkoeffizienten und Setzungen von gleitfesten Schraubverbindungen

[1.2.14] Fraunhofer IGP:

„Ermittlung der Haftreibungszahl beschichteter Oberflächen in Anlehnung an EN 1090-2, Anhang G“,  
Dokument-Nr.: D02596625, Rev. 0, Datum: 31.01.2022

[1.2.15] Stranghörer Ingenieure GmbH:

„Untersuchungen zur Erlangung einer aBG für gleitfeste Verbindungen mit HRC-Schrauben M27 in Turmbauteilen“,  
Dokument-Nr.: D02733567, Rev. 0.0, Datum: 24.03.2022

Anlagenbeschreibung

[1.2.16] ENERCON GmbH:

„Technische Beschreibung ENERCON Windenergieanlage E-138 EP3 E3“,  
Dokument-Nr.: D1018637, Rev. 4.0, Datum: 07.07.2022

Übersichtszeichnung

[1.2.17] ENERCON GmbH:

„Ansichtszeichnung Hybrid-Stahlurm E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01“,  
Zeichnungs-Nr.: EP3.00.247 - 4, Rev. 4, Datum: 17.02.2022

Prüfung der Auslegungsanforderungen der DIN EN 61400-1:2011-08

[1.2.18] ENERCON GmbH:

„Stellungnahme Verwendbarkeit IEC ed.3 anstatt IEC ed.4 für ENERCON WEA“,  
Dokument-Nr.: D02759428, Rev. 0.0, Datum: 06.09.2022

[1.2.19] TÜV NORD CERT GmbH:

„Gutachtliche Stellungnahme Windenergieanlage E-138 EP3 E3 IEC 61400-1 Ed. 3 - Diverse Komponenten -“,  
TÜV NORD Bericht Nr.: 8119616205-100 D II Rev. 0, Datum: 14.11.2022

## 2 Prüfgrundlagen

- [2.1] Deutsches Institut für Bautechnik - DIBt:  
„Richtlinie für Windenergieanlagen, Einwirkungen und Standsicherheitsnachweise für Turm und Gründung“, korrigierte Fassung, 03.2015
- [2.2] DIN EN 61400-1:2011-08:  
„Windenergieanlagen - Teil 1: Auslegungsanforderungen (IEC 61400-1:2005 + A1:2010); Deutsche Fassung EN 61400-1:2005 + A1:2010“
- [2.3] DIN EN 1991-1-4:2010-12 + DIN EN 1991-1-4/NA:2010-12:  
„Eurocode 1: Einwirkungen auf Tragwerke - Teil 1-4: Allgemeine Einwirkungen - Windlasten“
- [2.4] DIN EN 1992-1-1:2011-01 + A1:2015-03 + DIN EN 1992-1-1/NA:2013-04 + NA/A1:2015-12: „Eurocode 2: Bemessung und Konstruktion von Stahlbeton- und Spannbetontragwerken - Teil 1-1: Allgemeine Bemessungsregeln und Regeln für den Hochbau“
- [2.5] DIN EN 1993-1-1:2010-12 + DIN EN 1993-1-1/NA:2010-12:  
„Eurocode 3: Bemessung und Konstruktion von Stahlbauten - Teil 1-1: Allgemeine Bemessungsregeln und Regeln für den Hochbau“
- [2.6] DIN EN 1993-1-6:2010-12 + DIN EN 1993-1-6/NA:2010-12:  
„Eurocode 3: Bemessung und Konstruktion von Stahlbauten - Teil 1-6: Festigkeit und Stabilität von Schalen“
- [2.7] DIN EN 1993-1-8:2010-12 + DIN EN 1993-1-8/NA:2010-12:  
„Eurocode 3: Bemessung und Konstruktion von Stahlbauten - Teil 1-8: Bemessung von Anschlüssen“
- [2.8] DIN EN 1993-1-9:2010-12 + DIN EN 1993-1-9/NA:2010-12:  
„Eurocode 3: Bemessung und Konstruktion von Stahlbauten - Teil 1-9: Ermüdung“
- [2.9] DIN EN 1993-1-10:2010-12 + DIN EN 1993-1-10/NA:2016-04:  
„Eurocode 3: Bemessung und Konstruktion von Stahlbauten - Teil 1-10: Stahlsortenauswahl im Hinblick auf Bruchzähigkeit und Eigenschaften in Dickenrichtung“
- [2.10] DIN EN 1998-1:2010-12 + DIN EN 1998-1/NA:2011-01:  
„Eurocode 8: Auslegung von Bauwerken gegen Erdbeben - Teil 1: Grundlagen, Erdbebeneinwirkungen und Regeln für Hochbauten“
- [2.11] DIN EN 1998-6:2006-03:  
„Eurocode 8: Auslegung von Bauwerken gegen Erdbeben - Teil 6: Türme, Maste und Schornsteine; Deutsche Fassung EN 1998-6:2005“

- [2.12] Verein Deutscher Ingenieure:  
„Systematische Berechnung hochbeanspruchter Schraubenverbindungen - Zylindrische Einschraubenverbindungen“, VDI 2230 Blatt 1, 11.2015
- [2.13] Deutscher Ausschuss für Stahlbeton:  
„Ermüdungsfestigkeit von Stahlbeton- und Spannbetonbauteilen mit Erläuterungen zu den Nachweisen gemäß CEB-FIB Model Code 1990“, DAfStb Heft 439, 1994
- [2.14] Deutscher Ausschuss für Stahlbeton:  
„Erläuterungen zu DIN EN 1992-1-1 und DIN EN 1992-1-1/NA (Eurocode 2)“, DAfStb Heft 600, 2012

### 3 Einleitung

Gegenstand dieses Prüfbescheids ist die Typenprüfung des Hybrid-Stahlurms E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01 und des zugehörigen Ankerkorbs, welche nach der DIBt Richtlinie Fassung Oktober 2012 (korrigierte Fassung März 2015) ausgelegt wurden.

### 4 Beschreibung

#### 4.1 Turm

Der Turm hat eine Höhe von 105,268 m (OK Fundament bis OK Kopfflansch). Er besteht aus drei annähernd zylindrischen Sektionen, zwei polygonalen Sektionen und einer kurzen unteren Sektion, die in einem T-Flansch endet. Bei den zylindrischen Sektionen handelt es sich um werksseitig geschweißte Stahlblechkonstruktionen. Die Sektionen werden mittels vorgespannter, innenliegender L-Ringflanschverbindungen auf der Baustelle zusammengeschaubt.

Die polygonalen Sektionen bestehen aus mehreren gekanteten Blechen, die mit axial verlaufenden Verbindungsblechen verschraubt werden. Benachbarte Polygonsektionen werden über horizontal angeordnete, zweischnittige Verbindungsbleche miteinander verschraubt. Die untere Sektion besteht aus mehreren Teilen, die durch Überlappungsbleche verbunden sind.

Die Prüfung umfasst zwei Varianten, den in [1.1.5] dargestellten Basisturm und die in [1.1.7] dargestellte Turmvariante. Der Unterschied zwischen den beiden Varianten liegt in der Stahlsektion 3, wo sich der Übergang vom zylindrischen zum polygonalen Querschnitt befindet. Beim Basisturm wird der Übergang durch ein Anschweißen des polygonalen Querschnitts an das T-förmige, untere Ende der zylindrischen Sektion realisiert, während bei der Turmvariante der polygonale Querschnitt mit dem deutlich verdickten, zylindrischen Mantel verschweißt wird.

Der Turmanschluss an das Fundament erfolgt durch den unteren T-Flansch mit 2 x 88 vorgespannten Ankerbolzen M36 - 10.9.

Weitere Details können den geprüften Zeichnungen (siehe Abschnitt 1.1) entnommen werden.

Die folgende Anlagenkonfiguration wurde bei der Prüfung des Turms berücksichtigt:

Nr.	WEA Bezeichnung	Max. Nennleistung	Rotorblatt	Windzone (DIBt 2012)	Geländekategorie	Turmnachweise
1	E-138 EP3 E3	4260 kW	E-138 EP3-RB-02	WZ S	GK S	[1.1.1], [1.1.2]

Tabelle 4.1: Geprüfte Konfiguration für Turmnachweise

Die betrachtete Windenergieanlage hat folgende technische Basisdaten:

Nabenhöhe: 110,396 m  
 Gondelmasse (inkl. Rotor): 289,8 t  
 Rotordurchmesser: 138,59 m

In [1.1.1] wurde die erste Turmeigenfrequenz bei elastischer und bei starrer Fundamenteinspannung ermittelt:

$f_0 = 0,201$  Hz bei elastischer Einspannung ( $k_{\varphi, \text{dyn}} = 150\,000$  MNm/rad)  
 $f_0 = 0,206$  Hz bei starrer Einspannung

## 4.2 Lastannahmen

Die Lastannahmen wurden mit einem gesamtdynamischen Modell der Anlage unter Berücksichtigung der Elastizität von Turm und Rotorblättern bestimmt.

Die folgenden Lastannahmen liegen der Turmberechnung zugrunde:

Nr.	WEA Bezeichnung	Nabenhöhe	Max. Nennleistung	Rotorblatt	Windzone (DIBt 2012)	Geländekategorie	spezifiziert in	geprüft in
1	E-138 EP3 E3	110,396 m	4260 kW	E-138 EP3-RB-02	WZ S	GK S	[1.2.1]	[1.2.2]

Tabelle 4.2: Lastannahmen

Die Lastannahmen sind für die in [1.2.1] angegebenen Turmeigenfrequenzen mit einem zulässigen Intervall von  $\pm 5\%$  gültig.

Das in der Lastberechnung verwendete Modell hat eine ungekoppelte erste Eigenfrequenz von 0,199 Hz (Schwingungen in Schubrichtungen, elastische Einspannung).

Die Auslegungslebensdauer beträgt 25 Jahre.

## 4.3 Baustoffe

In diesem Abschnitt werden die Hauptbaustoffe und -produkte der tragenden Bauteile aufgeführt. Weitere Details können den geprüften Anlagen (siehe Abschnitt 1.1) bzw. der Zeichnung [1.2.3] (Turmkopfflansch) entnommen werden.

## Turm

Baustahl:	S355 S460	DIN EN 10025-2 bis -3 DIN EN 10025-3
L-Flanschschrauben:	HV-Garnituren Festigkeitsklasse 10.9	DIN EN 14399 / DAST-RiLi 021 DIN EN ISO 898-1
Gleitfeste Verbindungen:	HRC-Garnituren M27 Festigkeitsklasse 10.9	DIN EN 14399 DIN EN ISO 898-1

Darüber hinaus basiert die Auslegung des Turms auf folgenden Annahmen:

Die Ringflansche werden nahtlos geschmiedet. Für die Ringflansche werden in [1.1.1] und [1.2.4] die folgenden Streckgrenzen angenommen:

- Kopfflansch:  $R_{eH} = 265 \text{ MPa}$
- übrige L-Flansche:  $t \leq 120 \text{ mm}$ :  $R_{eH} = 325 \text{ MPa}$   
 $120 \text{ mm} < t \leq 130 \text{ mm}$ :  $R_{eH} = 322 \text{ MPa}$   
 $t \leq 165 \text{ mm}$ :  $R_{eH} = 314 \text{ MPa}$

## Ankerkorb

Ankerring:	S235J0	DIN EN 10025-2
Ankerbolzen:	Festigkeitsklasse 10.9	DIN EN ISO 898-1
Gewinde, Muttern und Unterlegscheiben:	M36	DIN EN 1993-1-8, Bezugsnormengruppe 4
Fundamentbeton:	C35/45	DIN EN 206-1, DIN 1045-2

## **5 Prüfung**

### **5.1 Methodik**

Die Standsicherheitsnachweise (Grenzzustände der Tragfähigkeit und der Gebrauchstauglichkeit) wurden in den eingereichten statischen Berechnungen geführt und durch Vergleichsrechnung geprüft.

Der Turm und die Windenergieanlage wurden zunächst mit Einwirkungen nach DIN EN IEC 61400-1 (VDE 0127-1):2019-12 ausgelegt und geprüft. Gemäß der gutachtlichen Stellungnahme [1.2.19] kann für die dort unter 1.2 aufgeführten, gutachtlichen Stellungnahmen sowie die dazugehörige Prüfung von Turm und Gründung die Erfüllung der technischen Auslegungsanforderungen der DIN EN 61400-1 Ed. 3 [2.2] ebenfalls bestätigt werden.



Die Prüfung umfasst den Hybrid-Stahlurm, den Ankerkorb, die Spannkraftverluste der Ankerbolzen und den mit den Stahlteilen in Verbindung stehenden Beton. Die Turmkopfflanschbaugruppe (Kopfflansch und Schrauben der Flanschverbindung zwischen dem Turmkopf und der Turbine) wurde separat in [1.2.5] geprüft.

Wirbelerregte Querschwingungen wurden gemäß DIBt-Richtlinie, Abschnitt 9.4, für den betriebsbereiten Endzustand und für verschiedene Montagezustände berücksichtigt (s. [1.1.1]). Weitere Montagezustände sowie Zustände während des Transports sind nicht Bestandteil der Prüfung.

Einwirkungen aus Erdbeben wurden in [1.1.1] berücksichtigt. Die Berechnung erfolgte für die Erdbebenzone 3, Baugrundklasse C, Untergrundklasse T, gemäß DIN EN 1998-1/NA.

Darüber hinaus wurde die Konformität mit dem Turmmodell aus der Lastrechnung hinsichtlich folgender Punkte überprüft:

- zulässiger Turmeigenfrequenzbereich gemäß Abschnitt 4.2
- Turmaußenabmessungen hinsichtlich des verbleibenden Freigangs bei durchgebogenen Rotorblättern

Der Abstand zwischen dem Turm und den ausgelenkten Rotorblättern wurde in [1.2.2] geprüft.

Turmeinbauten (z.B. Arbeitsbühnen, Leitern oder Befahreinrichtungen) sowie zugehörige Schweißanschlüsse oder Verankerungen sind nicht Gegenstand dieser Prüfung.

Lageplan und Baugrundgutachten (s. [2.1], Kapitel 3, Buchstaben B und H) sind nicht Bestandteil der Prüfung, Transportzustände ebenfalls nicht.

Die angesetzten Lasten aus der Windturbine werden in den gutachtlichen Stellungnahmen [1.2.2] und [1.2.19] bestätigt.

Die Bewertung des Sicherheitssystems und der Handbücher, des Rotorblatts, der maschinenbaulichen Komponenten, der Maschinenhausverkleidung sowie der elektrischen Komponenten und des Blitzschutzes erfolgt in den in [1.2.19] unter 1.2 aufgeführten, gutachtlichen Stellungnahmen für die Windenergieanlage E-138 EP3 E3.

Die Bewertung verbleibender Restsicherheiten ist nicht Bestandteil der Prüfung.

## 5.2 Anmerkungen zur Prüfung

Für die Bemessung wurden die Teilsicherheitsbeiwerte gemäß DIBt Richtlinie Fassung Oktober 2012 (korrigierte Fassung März 2015) berücksichtigt.

Der Materialteilsicherheitsbeiwert für die Ermüdung der Schweiß- und Schraubverbindungen wurde mit  $\gamma_{Mf} = 1,15$  angesetzt.

Zur Erfassung von Herstellungs- und Montageungenauigkeiten, Einflüssen aus einseitiger Sonneneinstrahlung und ungleichmäßiger Fundamentsetzung wurde eine Schiefstellung der Turmachse von 8 mm/m angenommen.

Eine Erhöhung der Turmfußmomente durch den Einfluss der statischen Bodendrehfeder  $k_{\varphi, \text{stat}} = 18\,750 \text{ MNm/rad}$  wurde ebenfalls berücksichtigt.

Das Auftreten wirbelerregter Querschwingungen bei wartungsbedingten Stillstandszeiten (Turm inklusive Gondel und Rotor) wurde für einen Zeitraum von 1,25 Jahren berücksichtigt.

Der Nachweis der gleitfesten Schraubenverbindungen berücksichtigt 90 % der nominalen Vorspannung der HRC- Schrauben. Dies ist, verglichen mit den Anforderungen der DIN EN 1993-1-8, eine konservative Annahme, die zu einem effektiven Reibbeiwert führt, welcher unterhalb des gemäß DIN EN 1993-1-8 erlaubten Koeffizienten liegt.

Der Haftreibungskoeffizient  $\mu = 0,52$  für thermisch gespritztes Aluminium mit Ethylzinksilikat-Versiegelung wird in [1.2.14] experimentell bestätigt.

Beim Nachweis der vertikalen Schraubverbindungen innerhalb einer modularen Sektion wurde auf der Einwirkungsseite ein Lasterhöhungsfaktor von 1,1 angesetzt. Zusätzlich wurde beim Nachweis des Nettoquerschnitts ein Schraubenkraftabminderungsfaktor von 0,88 berücksichtigt.

Die in [1.1.9] dargestellte Kopfflanschgeometrie stimmt mit den Angaben in [1.2.3] überein. Die strukturelle Integrität des Kopfflansches und seiner Schrauben wurde in [1.2.4] nachgewiesen und in [1.2.5] geprüft. Die beim Kopfflanschnachweis angesetzten Maschinenlasten wurden mit den Turmlasten [1.2.1] verglichen.

Die unter 1.1 aufgeführten Unterlagen sind mit einem TÜV NORD Stempel versehen.

### **5.3 Ergebnisse**

Die geprüften Standsicherheitsnachweise sind vollständig und in statischer Hinsicht korrekt.

### **5.4 Schnittstellen**

#### Maschinenbauliche Komponenten

5.4.1 Die in der gutachtlichen Stellungnahme [1.2.5] aufgeführten Schnittstellen 5.4.1 bis 5.4.3 wurden berücksichtigt und sind erfüllt.

## Einbauten

- 5.4.2 Für den Ermüdungsnachweis der Turmwand wurden die Kerbfallklassen 100 und 71 entsprechend der Tabelle 5.1 angesetzt. In den folgenden Bereichen dürfen keine Einbauten geschweißt werden:
- Bis zu einer Turmhöhe von 24,158 m ab UK Turm
  - Turmoberkante bis 600 mm unterhalb der Kopfflanschoberkante

Kerbfall [MPa]	Turmvariante	Minimal zulässiger Abstand ab UK Turm [m]	Maximal zulässiger Abstand ab UK Turm [m]
100	Basisturm	25,750	102,268
	Turmvariante		
71	Basisturm	102,268	104,668
	Turmvariante		

Tabelle 5.1: Angesetzte Kerbfälle und ihre Grenzabstände

- 5.4.3 Schweißnähte an Buchsen mit einem Außendurchmesser  $\leq 50$  mm, wie in [1.2.8] definiert, die für Einbauten verwendet werden sowie die umlaufenden Stumpfnähte der Turmschale wurden mit der Kerbfallklasse 100 geprüft. Die Anwendbarkeit dieser Kerbfallklasse bei einer spezifischen Schweißnahtvorbereitung bzw. -nachbehandlung wurde in [1.2.13] bewertet. Für die Durchführung der Schweißarbeiten sind die Anforderungen der allgemeinen Bauartgenehmigung [1.2.13] einzuhalten.

## Fundament

- 5.4.4 Die Anforderungen an das Fundament sind in [1.1.3] und [1.1.4] spezifiziert. Das in [1.1.3] definierte Kollektiv für  $\Delta MXY$  deckt die Einwirkung, die sich sowohl aus den in Querrichtung wirkenden als auch aus Querschwingungen resultierenden Lasten zusammensetzt, ab.
- 5.4.5 Um die Funktionsfähigkeit der Anlage nicht zu beeinträchtigen, darf durch Setzungsunterschiede eine Fundamentneigung (Schiefstellung der Turmachse) von 3 mm/m innerhalb der Auslegungsdauer nicht überschritten werden.
- 5.4.6 Der Nachweis des T-Flansches am Turmfuß basiert auf den Annahmen in [1.1.14] und [1.1.15].

## Montage & Inbetriebnahme

- 5.4.7 Bei der Montage und Inbetriebnahme des Turms sind die Anforderungen der Spezifikation [1.2.12] einzuhalten.
- 5.4.8 Das Auftreten wirbelerregter Querschwingungen während der Errichtung wurde für die folgenden Zeiträume berücksichtigt:

Turm ohne Gondel und Rotor:	36 Tage
Turm mit Gondel, ohne Rotor:	182 Tage
Turm mit Gondel und Rotor:	456 Tage

Bei dem unten genannten Bauzustand darf die am oberen Turmende gemessene Windgeschwindigkeit einen Wert von  $0,8 \times v_{crit}$  nicht überschreiten. Die maximal zulässige Windgeschwindigkeit beträgt somit:

Turm ohne Topsektion:	17,4 m/s
-----------------------	----------

Falls diese Bedingungen nicht erfüllt werden, sind geeignete Maßnahmen zur Sicherung gegen wirbelerregte Querschwingungen zu treffen. Bei Bauzuständen, die oben nicht aufgeführt sind, gibt es keine Einschränkungen.

- 5.4.9 Die in [1.1.15] definierten Anforderungen an das Vorspannen der Ankerstangen sind einzuhalten.
- 5.4.10 Die Vorspannkraft der Ankerbolzen darf erst aufgebracht werden, wenn der Beton seine Nenndruckfestigkeit erreicht hat.

#### Wiederkehrende Prüfungen / Wartungen

- 5.4.11 Innerhalb des 1. Halbjahres nach der Montage (jedoch nicht unmittelbar nach Inbetriebnahme) ist die planmäßige Vorspannung der Schrauben in den L-Flanschverbindungen durch Nachspannen sicherzustellen.
- 5.4.12 Der Korrosionsschutz ist regelmäßig zu überprüfen und bei Bedarf zu erneuern.
- 5.4.13 Bei wiederkehrenden Prüfungen ist Kapitel 15 der DIBt Richtlinie für Windenergieanlagen zu beachten.
- 5.4.14 Etwaige Schäden an den in Betrieb genommenen Windenergieanlagen, wie z.B. unzulässige Risse, und daraus abgeleitete Reparatur- bzw. Sanierungsmaßnahmen sind dem Prüfamts für Baustatik der TÜV NORD CERT GmbH mitzuteilen.

#### Weiterbetrieb

- 5.4.15 Ist nach Ablauf der Auslegungslbensdauer ein Weiterbetrieb der Windenergieanlage geplant, so ist hierzu Kapitel 17 der DIBt-Richtlinie für Windenergieanlagen zu beachten.

## 6 Auflagen

### Allgemeines

- 6.1 Für jeden geplanten WEA-Standort ist ein Nachweis der Standorteignung gemäß DIBt Richtlinie für Windenergieanlagen, Abschnitt 16.2 vorzulegen, dem die in [1.2.2] aufgeführten Auslegungsparameter für die Windzone S zu Grunde liegen.
- 6.2 Die Auflagen in den gutachtlichen Stellungnahmen (s. [1.2.2], [1.2.5] und [1.2.19]) sind zu beachten. Die gutachtlichen Stellungnahmen sind zur Bauakte zu nehmen.
- 6.3 Der Anlagenhersteller hat mittels Erklärung zu bescheinigen, dass die Auflagen in den gutachtlichen Stellungnahmen erfüllt sind und dass die Windenergieanlage gemäß den geprüften Anlagen in dem Prüfbescheid zur Typenprüfung errichtet worden ist. Diese Herstellererklärung ist der Bauaufsichtsbehörde vorzulegen und zur Bauakte zu nehmen.
- 6.4 Alle Bescheinigungen und Protokolle sind vom Betreiber aufzubewahren und müssen auf Verlangen der zuständigen Baubehörde vorgelegt werden.
- 6.5 Die Anforderungen der in dem jeweiligen Bundesland geltenden Landesbauordnung sind zu beachten.

### Stahlteil

- 6.6 Für die Ausführung der Stahlsektionen gilt DIN EN 1090. Als Mindestanforderung für Windenergieanlagen gilt die Ausführungsklasse EXC3.
- 6.7 Die Spezifikationen [1.2.6] bis [1.2.12] sowie die Spannanweisung [1.1.15] sind zu beachten.
- 6.8 Die Streckgrenze des für die Flansche verwendeten Materials muss mindestens den in Kapitel 4.3 genannten Werten entsprechen.
- 6.9 Die in der allgemeinen Bauartgenehmigung [1.2.13] aufgeführten Anforderungen an die Fertigung sind zu erfüllen.

## 7 Zusammenfassung

Unter Berücksichtigung der zuvor genannten Schnittstellen und Auflagen erfüllen der hier geprüfte Hybrid-Stahlurm E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01 und der zugehörige Ankerkorb die Anforderungen der DIBt Richtlinie für Windenergieanlagen [2.1].

Der Prüfbescheid zur Typenprüfung gilt für die in Tabelle 4.1 aufgeführte Windenergieanlagenkonfiguration.

Die in diesem Prüfbescheid aufgeführten, gutachtlichen Stellungnahmen sind hinsichtlich der DIBt Richtlinie Fassung Oktober 2012 (korrigierte Fassung März 2015), Kapitel 3, Abschnitt I, vollständig und können für diese Windenergieanlagen verwendet werden.

Alle relevanten Schnittstellen (Maschine/Turm) wurden überprüft.

Statisch relevante, konstruktive Änderungen am Turm oder am Ankerkorb sind dem Prüfamt für Baustatik der TÜV NORD CERT GmbH mitzuteilen und einer Bewertung zu unterziehen. Ansonsten verliert dieser Prüfbescheid seine Gültigkeit.

Der Leiter



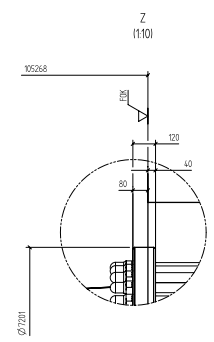
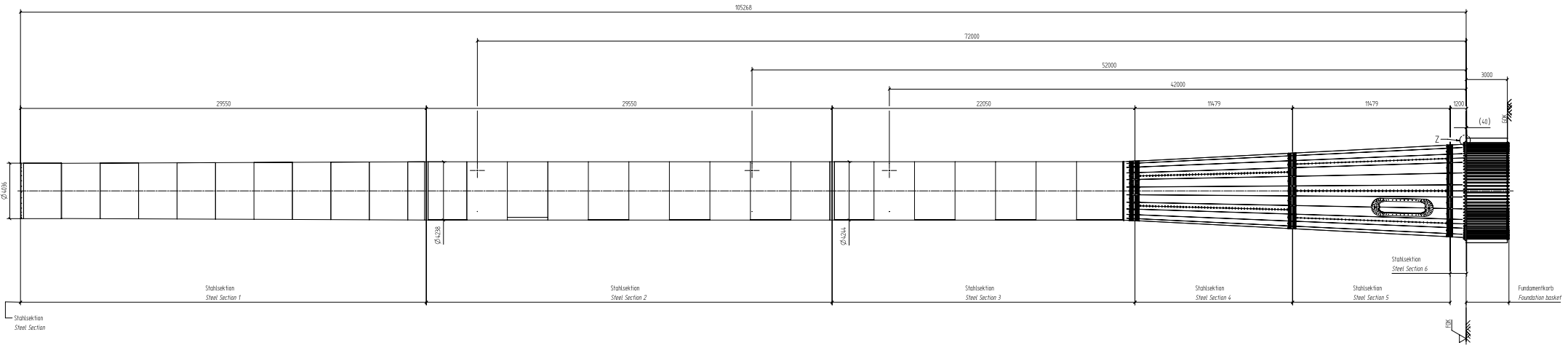
Dipl.-Ing. T. Krause



An der Prüfung beteiligt:

M.Sc. E. Grove

B.Eng. / M.Sc. P. Roycroft



Stahlsektion Steel Section	Zeichnungs-Nr. Drawing-No.	Rev.
1	D024.33658	2.0
2	D024.33923	1.0
3	D024.36897	4.0
4	D024.35885	1.0
5	D024.33793	3.0
Fundamentkorb Foundation Basket	D024.34.516	0.0

Hubhöhe über OK Fundament Hub height over TOP foundation	105,268 m
Hubhöhe über OK Fundament Hub height over TOP foundation	110,244 m
Hubhöhe über OK Fundament Hub height over TOP foundation	110,244 m

Anlage zum Prüfbescheid zur Typenprüfung  
 Nr.: T-70999-02-1 Rev. 0  
 vom 18. Nov. 2022



FKK Fundamentoberkante / TOP Foundation  
 GOK: Geländeoberkante / TOP ground

Allgemeintoleranz nach / General tolerances acc. to DIN ISO 2768-M  
 Oberfläche nach / surface acc. to DIN EN ISO 1302

Rev.	Change	Date	Name
6.0	Revision changed	05.04.2022	VN/IK
5.0	Revision changed	19.01.2022	DM/CI
4.0	Revision changed	04.01.2022	MR/CI
3.0	Revision changed	29.11.2021	MR/CI
2.0	Revision changed	18.10.2021	DA/CI
1.0	Revision changed	01.10.2021	DK/CI

ENERCON logo and project information including drawing title 'Stahlsektion / Steel Section', drawing number '503/637', and other technical details.

## Prüfbescheid zur Typenprüfung

**Windenergieanlage E-138 EP3 E3, Rotorblatt E-138 EP3-RB-02,  
Hybrid-Stahlurm E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01,  
DIBt Windzone S, Geländekategorie S**

**- Flachgründung, D=19,80 m -**

<b>Prüfbescheid Nr.:</b>	T-7005/22-4 Rev. 0
<b>Gegenstand der Prüfung:</b>	Standsicherheit der Flachgründung für die oben genannte Windenergieanlage gemäß DIBt Richtlinie Fassung Oktober 2012 (korrigierte Fassung März 2015)
<b>Anlagenhersteller (Antragsteller):</b>	ENERCON GmbH Dreekamp 5 26605 Aurich Deutschland
<b>Dokumentation:</b>	H+P Ingenieure GmbH Kackertstraße 10 52072 Aachen Deutschland  ENERCON GmbH Dreekamp 5 26605 Aurich Deutschland
<b>Geltungsdauer bis:</b>	30.11.2027

Dieser Prüfbescheid wird ausschließlich dem oben genannten Anlagenhersteller bzw. Antragsteller zur Verfügung gestellt. Eine Veröffentlichung oder Verbreitung dieses Prüfbescheids ist nur nach vorheriger, schriftlicher Freigabe der TÜV NORD CERT GmbH oder des oben genannten Anlagenherstellers bzw. Antragstellers gestattet. Eine auszugsweise Veröffentlichung oder Verbreitung ist nicht gestattet. Dieser Prüfbescheid gilt nur zusammen mit dem Prüfbescheid zur Typenprüfung [1.2.1].

Der Prüfbescheid umfasst 10 Seiten und 4 Anlagen, die Bestandteil dieses Prüfbescheides sind.



Revision	Datum	Änderungen
0	18.11.2022	Erstausgabe

## Inhaltsverzeichnis

0	Allgemeine Bestimmungen .....	3
1	Dokumente .....	3
	1.1 Geprüfte Dokumente .....	3
	1.2 Dazugehörige Dokumente.....	4
2	Prüfgrundlagen .....	5
3	Einleitung .....	6
4	Beschreibung.....	6
	4.1 Fundament .....	6
	4.2 Lastannahmen .....	6
	4.3 Baustoffe .....	7
5	Prüfung .....	7
	5.1 Umfang und Methodik .....	7
	5.2 Anmerkungen zur Prüfung .....	8
	5.3 Ergebnisse .....	8
	5.4 Schnittstellen.....	8
6	Auflagen.....	9
7	Zusammenfassung .....	10

## 0 Allgemeine Bestimmungen

Dieser Prüfbescheid zur Typenprüfung beinhaltet als Ergänzung zum Prüfbescheid [1.2.1] die zweite Flachgründung des Hybrid-Stahlturms E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01.

Es gelten die Allgemeinen Bestimmungen des Prüfbescheids [1.2.1].

## 1 Dokumente

### 1.1 Geprüfte Dokumente

#### Berechnungen

[1.1.1] H+P Ingenieure GmbH:  
„STATISCHE BERECHNUNG FLACHGRÜNDUNG E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01 Projekt: E21-037 (B500B, B400B)“,  
Dokument-Nr.: D02457816, Rev. 1.0, Datum: 15.06.2022

#### Anlagen zum Prüfbescheid zur Typenprüfung

##### Zeichnungen

[1.1.2] H+P Ingenieure GmbH:  
„Turmtyp: E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01 Planinhalt: Schalplan Ort betonfundament Flachgründung (Fg) Projekt-Nr.: E21-037 Ff“,  
Zeichnungs-Nr.: D02458327, Rev. 0.0, Datum: 09.02.2022

[1.1.3] H+P Ingenieure GmbH:  
„Turmtyp: E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01 Planinhalt: Bewehrungsplan 1 Ort betonfundament Flachgründung (Fg) Projekt-Nr.: E21-037 Ff“,  
Zeichnungs-Nr.: D02458328, Rev. 1.0, Datum: 15.06.2022

[1.1.4] H+P Ingenieure GmbH:  
„Turmtyp: E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01 Planinhalt: Bewehrungsplan 2 Ort betonfundament Flachgründung (Fg) Projekt-Nr.: E21-037 Ff“,  
Zeichnungs-Nr.: D02458329, Rev. 1.0, Datum: 15.06.2022

##### Spezifikationen

[1.1.5] ENERCON GmbH:  
„Technisches Datenblatt E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01 Flachgründung WZ S GK II (DIBt-Richtlinie, Fassung Oktober 2012)“,  
Dokument-Nr.: D02457817, Rev. 2.0, Datum: 24.06.2022

## 1.2 Dazugehörige Dokumente

### Turm

- [1.2.1] TÜV NORD CERT GmbH:  
„Prüfbescheid zur Typenprüfung Windenergieanlage E-138 EP3 E3, Rotorblatt  
E-138 EP3-RB-02, DIBt Windzone S, Geländekategorie S  
- Hybrid-Stahlurm E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01 -“,  
Prüfbescheid Nr.: T-7005/22-1 Rev. 0, Datum: 18.11.2022
- [1.2.2] ENERCON GmbH:  
„Bauvorlage E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01 Fundamentlasten“,  
Dokument-Nr.: D02378600, Rev. 2.2, Datum: 29.07.2021
- [1.2.3] ENERCON GmbH:  
„Bauvorlage Fundamentkorb E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01“,  
Dokument-Nr.: D02402550, Rev. 2.1, Datum: 29.07.2021
- [1.2.4] ENERCON GmbH:  
„E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01 Fundamentkorb“,  
Zeichnungs-Nr.: D02434516, Rev. 0.0, Datum: 05.08.2021
- [1.2.5] H+P Ingenieure GmbH:  
„Spannanweisung Fundamentkorb ENERCON E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-  
01 Bauteil: Fundamentkorb“,  
Dokument-Nr.: D02437082, Rev. 1.1, Datum: 30.05.2022

### Spezifikationen

- [1.2.6] ENERCON GmbH:  
„Hinweise zur Bauausführung Turmtypen: E-XX EX/XX/XX/XX/XX &  
E-XX EX/XX/XX/XX/XX Für alle Fundamenttypen“,  
Dokument-Nr.: D0748193, Rev. 0a, Datum: 12.09.2018
- [1.2.7] ENERCON GmbH:  
„Materialspezifikation Betonstahl“,  
Dokument-Nr.: D0181818, Rev. 2, Datum: 22.05.2017

### Prüfung der Auslegungsanforderungen der DIN EN 61400-1:2011-08

- [1.2.8] ENERCON GmbH:  
„Stellungnahme Verwendbarkeit IEC ed.3 anstatt IEC ed.4 für ENERCON  
WEA“,  
Dokument-Nr.: D02759428, Rev. 0.0, Datum: 06.09.2022

- [1.2.9] TÜV NORD CERT GmbH:  
„Gutachtliche Stellungnahme Windenergieanlage E-138 EP3 E3 IEC 61400-1  
Ed. 3 - Diverse Komponenten -“,  
TÜV NORD Bericht Nr.: 8119616205-100 D II Rev. 0, Datum: 14.11.2022

## 2 Prüfgrundlagen

- [2.1] Deutsches Institut für Bautechnik - DIBt:  
„Richtlinie für Windenergieanlagen, Einwirkungen und Standsicherheitsnachweise für Turm und Gründung“, korrigierte Fassung, 03.2015
- [2.2] DIN EN 61400-1:2011-08:  
„Windenergieanlagen - Teil 1: Auslegungsanforderungen (IEC 61400-1:2005 + A1:2010); Deutsche Fassung EN 61400-1:2005 + A1:2010“
- [2.3] DIN EN 1992-1-1:2011-01 + A1:2015-03 + DIN EN 1992-1-1/NA:2013-04 + NA/A1:2015-12: „Eurocode 2: Bemessung und Konstruktion von Stahlbeton- und Spannbetontragwerken - Teil 1-1: Allgemeine Bemessungsregeln und Regeln für den Hochbau“
- [2.4] DIN EN 1997-1:2009-09 + DIN EN 1997-1/NA:2010-12:  
„Eurocode 7: Entwurf, Berechnung und Bemessung in der Geotechnik – Teil 1: Allgemeine Regeln“
- [2.5] DIN 1054:2010-12 + A1:2012-08 + A2:2015-11:  
„Baugrund – Sicherheitsnachweise im Erd- und Grundbau – Ergänzende Regelungen zu DIN EN 1997-1“
- [2.6] DIN EN 1998-1:2010-12 + DIN EN 1998-1/NA:2011-01:  
„Eurocode 8: Auslegung von Bauwerken gegen Erdbeben - Teil 1: Grundlagen, Erdbebeneinwirkungen und Regeln für Hochbauten“
- [2.7] Deutscher Ausschuss für Stahlbeton:  
„Ermüdungsfestigkeit von Stahlbeton- und Spannbetonbauteilen mit Erläuterungen zu den Nachweisen gemäß CEB-FIB Model Code 1990“, DAfStb Heft 439, 1994
- [2.8] Deutscher Ausschuss für Stahlbeton:  
„Erläuterungen zu DIN EN 1992-1-1 und DIN EN 1992-1-1/NA (Eurocode 2)“, DAfStb Heft 600, 2012
- [2.9] Deutscher Ausschuss für Stahlbeton:  
„Massige Bauteile aus Beton“, 2010-04

### 3 Einleitung

Gegenstand dieses Prüfbescheids ist die Typenprüfung einer Flachgründung, welche nach der DIBt Richtlinie Fassung Oktober 2012 (korrigierte Fassung März 2015) ausgelegt wurde.

### 4 Beschreibung

#### 4.1 Fundament

Das Fundament dient zur Aufnahme des Hybrid-Stahlturms E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01, welcher in [1.2.1] geprüft wurde.

Das Kreisfundament weist einen Außendurchmesser von 19,80 m auf.

Unterhalb des Sockels befindet sich eine 50 cm dicke Fundamentvertiefung. Die Gesamthöhe des Sockels inkl. der Vertiefung beträgt 3,40 m. Die Fundamentsohle, bzw. die Oberkante der Fundamentvertiefung, liegt wegen der Sauberkeitsschicht 10 cm über der Oberkante des umgebenden Geländes.

Der Turm ist über einen Ankerkorb mit dem Fundament verbunden.

Weitere Details können dem Schalplan [1.1.2] und dem Fundamentdatenblatt [1.1.5] (siehe Abschnitt 1.1) entnommen werden.

Die folgende Anlagenkonfiguration wurde bei der Prüfung des Fundaments berücksichtigt:

Nr.	WEA Bezeichnung	Nabenhöhe	Max. Nennleistung	Rotorblatt	Windzone (DIBt 2012)	Geländekategorie	Fundamentnachweise
1	E-138 EP3 E3	110,396 m	4260 kW	E-138 EP3-RB-02	WZ S	GK S	[1.1.1]

Tabelle 4.1: Geprüfte Konfiguration für Fundamentnachweise

#### 4.2 Lastannahmen

Die angesetzten Turmfußlasten decken folgende Konfiguration ab und sind in den aufgelisteten Dokumenten spezifiziert und geprüft worden:

Nr.	WEA Bezeichnung	Nabenhöhe	Max. Nennleistung	Rotorblatt	Windzone (DIBt 2012)	Geländekategorie	spezifiziert in	geprüft in
1	E-138 EP3 E3	110,396 m	4260 kW	E-138 EP3-RB-02	WZ S	GK S	[1.2.2]	[1.2.1]

Tabelle 4.2: Lastannahmen

Die Auslegungslebensdauer beträgt 25 Jahre.

Einwirkungen aus Erdbeben wurden berücksichtigt (s. [1.2.1]).

Zur Erfassung von Herstellungs- und Montageungenauigkeiten, Einflüssen aus einseitiger Sonneneinstrahlung und ungleichmäßiger Fundamentsetzung wurde eine Schiefstellung der Turmachse von 8 mm/m angenommen.

Eine Erhöhung der Turmfußmomente durch den Einfluss der statischen Bodendrehfeder  $k_{\phi, \text{stat}} = 18\,750 \text{ MNm/rad}$  wurde ebenfalls berücksichtigt.

Die dynamische Bodendrehfeder wurde mit  $k_{\phi, \text{dyn}} = 150\,000 \text{ MNm/rad}$  angesetzt.

Verkehrslasten im Bereich der Erdaufschüttung auf der Fundamentplatte wurden nicht berücksichtigt.

Das Fundament wurde mit und ohne Belastung aus Auftrieb berechnet. In der statischen Berechnung wurde angenommen, dass der maximale Wasserstand aus Schichten- und Oberflächenwasser oder Grundwasser 3,00 m unter der Oberkante des Fundamentsockels und somit auf Höhe des umgebenden Geländes liegt.

Die Werte der Vorspannung wurden [1.2.3] bis [1.2.5] entnommen und in [1.2.1] geprüft.

### 4.3 Baustoffe

In diesem Abschnitt werden die Hauptbaustoffe und -produkte der tragenden Bauteile aufgeführt. Weitere Details können den geprüften Anlagen (siehe Abschnitt 1.1) bzw. der Spezifikation [1.2.7] entnommen werden.

Fundamentplatte:	C35/45	DIN EN 206-1, DIN 1045-2
Betonstahl:	B500	DIN 488

## 5 Prüfung

### 5.1 Umfang und Methodik

Die Standsicherheitsnachweise (Grenzzustände der Tragfähigkeit und der Gebrauchstauglichkeit) wurden in der eingereichten statischen Berechnung geführt und durch Vergleichsrechnung geprüft.

Die Windenergieanlage, der Turm und die Fundamente und wurden zunächst mit Einwirkungen nach DIN EN IEC 61400-1 (VDE 0127-1):2019-12 ausgelegt und geprüft. Gemäß der gutachtlichen Stellungnahme [1.2.9] kann für die dort unter 1.2 aufgeführten, gutachtlichen Stellungnahmen sowie die dazugehörige Prüfung von Turm und Gründung die Erfüllung der technischen Auslegungsanforderungen der DIN EN 61400-1 Ed. 3 [2.2] ebenfalls bestätigt werden.

Die Prüfung umfasst das Fundament sowie die Beton- und Bewehrungsnachweise im Bereich der Lasteinleitung.

Der Turm, die Stahlbauteile des Ankerkorbs und die geotechnischen Nachweise sind nicht Gegenstand dieser Prüfung.

Der Hybrid-Stahlurm und die Stahlbauteile des Ankerkorbs wurden in [1.2.1] geprüft.

Die Bewertung verbleibender Restsicherheiten ist nicht Bestandteil der Prüfung.

## 5.2 Anmerkungen zur Prüfung

### Allgemeines

Für die Bemessung wurden die Teilsicherheitsbeiwerte gemäß DIBt Richtlinie Fassung Oktober 2012 (korrigierte Fassung März 2015) berücksichtigt.

Die unter 1.1 aufgeführten Unterlagen sind mit einem TÜV NORD Stempel versehen.

### Fundament

Eine Mindestbewehrung zur Sicherstellung eines duktilen Bauteilverhaltens wurde nicht berücksichtigt. Es wird vorausgesetzt, dass ein duktiler Bauteilverhalten durch Umlagerung des Sohldrucks bzw. des Erddrucks sichergestellt werden kann.

## 5.3 Ergebnisse

Die geprüften Standsicherheitsnachweise sind vollständig und in statischer Hinsicht korrekt.

## 5.4 Schnittstellen

### Turm

5.4.1 Es wurde überprüft, ob das Fundament die im Prüfbescheid [1.2.1] spezifizierten Anforderungen erfüllt.

5.4.2 Es wurde geprüft, ob die für die Beton- und Bewehrungsnachweise im Lasteinleitungsbereich angesetzten Geometrien mit den in [1.2.4] dargestellten Ankerkorb-Geometrien übereinstimmen.

### Geotechnische Nachweise

5.4.3 Alle geotechnischen Nachweise inklusive der nachfolgend aufgeführten Anforderungen an den Baugrund sind durch einen Gutachter für Geotechnik für den jeweiligen Gründungsbereich nachzuweisen.

5.4.4 Der Baugrund muss die in [1.1.5] spezifizierten Anforderungen erfüllen.

## Montage & Inbetriebnahme

- 5.4.5 Hinsichtlich der Vorspannung der Ankerbolzen gelten die Anforderungen des Prüfbescheids [1.2.1].
- 5.4.6 Zusätzlich zum Endzustand wurde der Montagezustand des Turms (Lastfall-Gruppe DLC 8.1/8.2/8.3) mit Gondel und Rotor vor der Aufbringung der verdichteten Bodenaufschüttung nachgewiesen (s. [1.1.2]). Wiederkehrende Prüfungen / Wartungen
- 5.4.7 Bei wiederkehrenden Prüfungen ist Kapitel 15 der DIBt Richtlinie für Windenergieanlagen zu beachten. Etwaige Schäden an den in Betrieb genommenen Windenergieanlagen, wie z.B. unzulässige Risse, und daraus abgeleitete Reparatur- bzw. Sanierungsmaßnahmen sind dem Prüfer für Baustatik der TÜV NORD CERT GmbH mitzuteilen.

## Weiterbetrieb

- 5.4.9 Ist nach Ablauf der Auslegungsliebensdauer ein Weiterbetrieb der Windenergieanlage geplant, so ist hierzu Kapitel 17 der DIBt-Richtlinie für Windenergieanlagen zu beachten.

## **6 Auflagen**

### Allgemeines

- 6.1 Die Anforderungen der in dem jeweiligen Bundesland geltenden Landesbauordnung sind zu beachten.
- 6.2 Alle Bescheinigungen und Protokolle sind vom Betreiber aufzubewahren und müssen auf Verlangen bei der zuständigen Baubehörde vorgelegt werden.

### Fundament

- 6.3 Bei der Herstellung und Ausführung des Fundaments sind die Bestimmungen der DIN EN 13670, der DIN 1045-3 und der Spezifikation [1.2.6] zu beachten. Für den Beton sind Eignungs- und Güteprüfungen gemäß DIN 1045-2 in Verbindung mit DIN EN 206-1 durchzuführen.



- 6.4 Wegen der großen Abmessungen des Fundaments ist zur Vermeidung schädlicher Auswirkungen infolge Abbindewärme und Schwindwirkungen ein Betontechnologie hinzuzuziehen. Die Betongüten sind durch Betonprüfzeugnisse der Lieferfirmen nachzuweisen. Auf die Einhaltung der geforderten Betondeckung sowie auf die fachgerechte Verlegung der Bewehrung ist zu achten. Bei Bauteilen des Gründungskörpers, die höchstens einen halben Meter in das Erdreich hineinreichen, wurde die rechnerische Rissbreite auf 0,2 mm begrenzt, bei allen übrigen Bauteilen des Gründungskörpers auf 0,3 mm. Sollten nach dem Aushärten des Betons unzulässig breite Risse festgestellt werden, sind diese fachgerecht zu sanieren.

#### Anforderungen an den Baugrund

- 6.5 Die Drehfedersteifigkeit des Fundaments hängt von den Bodenkennwerten ab und ist für jeden Standort zu bestätigen.

## 7 Zusammenfassung

Unter Berücksichtigung der zuvor genannten Schnittstellen und Auflagen erfüllt die hier geprüfte Flachgründung die Anforderungen der DIBt Richtlinie für Windenergieanlagen [2.1].

Der Prüfbescheid zur Typenprüfung gilt für die in Tabelle 4.1 aufgeführte Windenergieanlagenkonfiguration.

Alle relevanten Schnittstellen (Turm/Fundament) wurden überprüft.

Statisch relevante, konstruktive Änderungen am Fundament sind dem Prüfamts für Baustatik der TÜV NORD CERT GmbH mitzuteilen und einer Bewertung zu unterziehen. Ansonsten verliert dieser Prüfbescheid seine Gültigkeit.

Dieser Prüfbescheid gilt nur zusammen mit dem Prüfbescheid zur Typenprüfung [1.2.1].

Der Leiter



Dipl.-Ing. T. Krause









# Technisches Datenblatt

# Technical Data Sheet

**E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01**

**Flachgründung**  
**Flat Foundation**

**WZ S GK II (DIBt-Richtlinie, Fassung Oktober 2012)**  
**WK SA Normal Climate (IEC 61400-1, 4th Edition, 2019)**

Anlage zum Prüfbescheid zur Typenprüfung  
Nr.: ..... T-7005/22-4 Rev. 0  
vom ..... 18. Nov. 2022



**ENFRCON**



**Dokumentinformation / Document details**

<b>Dokument-ID</b> Document ID	D02457817-2.0
<b>Vermerk</b> Note	Originaldokument Original document

<b>Datum</b> Date	<b>Sprache</b> Language	<b>DCC</b>	<b>Werk / Abteilung</b> Plant / Department
2022-03-01	de;en	DA	WRD / Türme und Fundamente WRD / Towers and Foundations

**Ergänzende Angaben / Additional notes**

<b>Angaben zum Original (ger;eng)</b> Original document details		<b>Angaben zur Übersetzung (--)</b> Translation details	
Erstellt/Datum: Created/Date:	Büttgenbach (H+P Ingenieure GmbH) / 2022-03-01	Übersetzt/Datum: Translated/Date:	
Geprüft/Datum: Checked/Date:	Axmacher (H+P Ingenieure GmbH) / 2022-03-01	Geprüft/Datum: Checked/Date:	

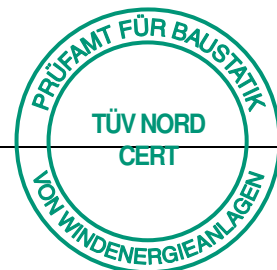
**Revisionen / Revisions**

Rev.	Datum/Date	Änderung/Change	Erstellt/Created
0.0	2022-03-01	Dokument erstellt (Vorabzug) Document created (preliminary)	H+P
1.0	2022-06-15	Stahlgewicht nach TÜV-Prüfung angepasst	H+P
2.0	2022-06-24	Allgemeine Anpassungen / General adjustments	H+P

<p>Dieses Dokument wurde auf Anfrage bzw. für einen bestimmten Auftrag verschickt. Der Empfänger wurde nicht registriert. Der Empfänger wird bei Änderung nicht automatisch informiert.</p>	<p>This document has been forwarded upon request or with regard to a specific order. The recipient has not been registered. The recipient will not be automatically notified about any amendments.</p>
---	--

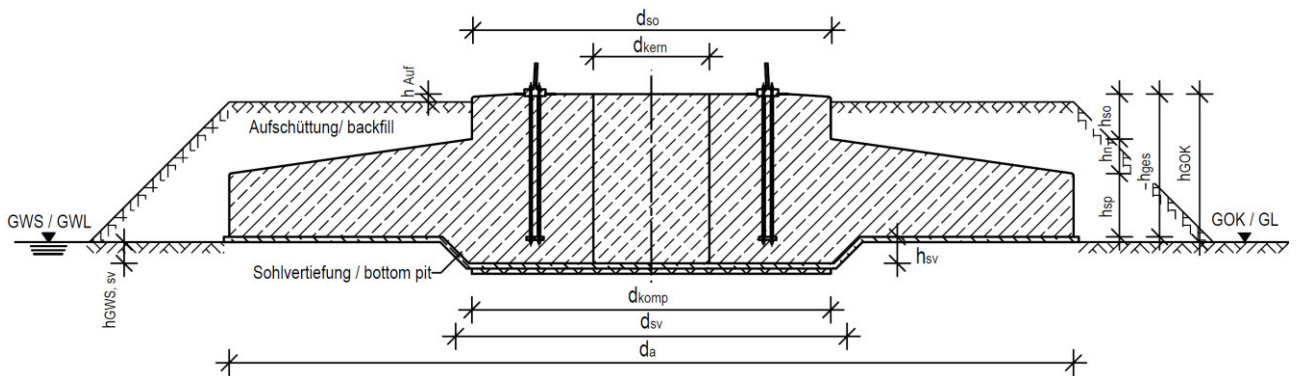
**1 Allgemeine Angaben / General information**

Statische Berechnung	H+P Ingenieure GmbH	Structural analysis
Flachgründung	Ø 19,80 m	Flat foundation
Dokument ID	D02457816	Document ID



## 2 Fundamentgeometrie / Foundation dimensions

<b>Außendurchmesser</b>	$d_a$	19,80 m	<i>Outer diameter</i>
<b>Sockeldurchmesser</b>	$d_{so}$	9,00 m	<i>Base diameter</i>
<b>Durchmesser Fundamentkern</b>	$d_{kern}$	4,50 m	<i>Diameter of foundation core</i>
<b>Durchmesser kompressible Einlage</b>	$d_{komp}$	9,00 m	<i>Compressible layer diameter</i>
<b>Fundamenthöhe</b>	$h_{ges}$	2,90 m	<i>Foundation height</i>
<b>Sockelhöhe</b>	$h_{so}$	0,65 m	<i>Base height</i>
<b>Höhe Spornneigung</b>	$h_n$	1,45 m	<i>Spur incline height</i>
<b>Spornhöhe</b>	$h_{sp}$	0,80 m	<i>Spur height</i>
<b>Mittlerer Durchmesser Sohlvertiefung</b>	$d_{sv}$	9,50 m	<i>Average diameter of bottom pit</i>
<b>Höhe Sohlvertiefung</b>	$h_{sv}$	0,50 m	<i>Height of bottom pit</i>
<b>Höhe OK Fundament bis OK Aufschüttung</b>	$h_{Auf}$	0,15 m	<i>Height from top of foundation to top of backfill</i>
<b>Höhe OK Fundament bis OK Gelände</b>	$h_{GOK}$	3,00 m	<i>Height from top of foundation to ground level</i>
<b>Einbindetiefe</b>	$h_{eb}$	0,00 m	<i>Embedment depth</i>
<b>Höhe maximal zulässiger Grundwasserstand GWS über Sohlvertiefung</b>	$h_{GWS,sv}$	0,40 m	<i>Height of maximum permissible groundwater level GWL above bottom pit</i>
<b>Fundamentvariante DIBt: Betongüte und Volumen</b>	C 35/45	569,1 m <sup>3</sup>	<i>Foundation option DIBt: Concrete quality and volume</i>
<b>Stahlgewicht</b>	B 500B	46,6 t	<i>Steel weight</i>
<b>Fundamentvariante IEC: Betongüte und Volumen</b>	C 35/45	569,1 m <sup>3</sup>	<i>Foundation option IEC: Concrete quality and volume</i>
<b>Stahlgewicht</b>	B 400B	48,5 t	<i>Steel weight</i>



© ENERCON GmbH. Alle Rechte vorbehalten. / All rights reserved.





### 3 Baugrund-Mindestdrehfedersteifigkeit Subsoil minimum rotational spring stiffness

Die folgenden Mindestwerte für die Drehfedersteifigkeit müssen vom Baugrund eingehalten werden:

*The following minimum values for the rotational spring stiffness must be satisfied by the subsoil:*

<b>Statische Drehfeder</b>	<b><math>k_{\phi,stat,subsoil} = 18750 \text{ MNm/rad}</math></b>	<b>Static rotational spring</b>
<b>Dynamische Drehfeder</b>	<b><math>k_{\phi,dyn,subsoil} = 150000 \text{ MNm/rad}</math></b>	<b>Dynamic rotational spring</b>

Die angegebene Werte sind durch einen Baugrundgutachter zu bestätigen.

*The specified values must be confirmed by a geotechnical expert.*

### 4 Zulässige Setzungen / Permissible settlements

Maximal zulässige Differenzsetzung und Gesamtsetzung in 25 Jahren, bezogen auf den Außendurchmesser:

*Maximum permissible differential settlement and total settlement within 25 years, related to the outer foundation diameter:*

<b>Differenzsetzung (Schiefstellung)</b>	<b><math>\Delta s \leq 3 \text{ mm/m}</math></b>	<b>Differential settlement (misalignment)</b>
<b>Gesamtsetzung</b>	<b><math>s_{ges.} \leq 3 \text{ mm/m}</math></b>	<b>Total settlement</b>

### 5 Bodenpressung / Soil bearing pressure

Der anstehende Baugrund muss mindestens folgende Bodenpressung aufnehmen können:

*The in-situ subsoil must be able to bear at least the following soil pressure:*

<b>Kantenpressung</b>	<b><math>\max \sigma_k = 280 \text{ kN/m}^2</math></b>	<b>Edge pressure</b>
-----------------------	--	----------------------

Der angegebene Wert ist durch einen Baugrundgutachter zu bestätigen.

*The specified value must be confirmed by a geotechnical expert.*

### 6 Sohlreibungswinkel / Angle of internal friction

Mindestreibungswinkel des Baugrundes unterhalb des Gründungskörpers:

*Minimum friction angle of the subsoil below the foundation body:*

$\phi = 20^\circ$

Der angegebene Wert ist durch einen Baugrundgutachter zu bestätigen.

*The specified value must be confirmed by a geotechnical expert.*



## 7 Lasten an Fundamentunterkante Loads at foundation bottom edge

Die hier angegebenen  $F_z$ -Lasten enthalten ein Fundamentwichte  $\gamma = 25 \text{ kN/m}^3$  sowie eine Bodenwichte  $\gamma = 16 \text{ kN/m}^3$  für die Aufschüttung.

The  $F_z$  loads specified here include a dead unit weight of foundation  $\gamma = 25 \text{ kN/m}^3$  and a soil unit weight  $\gamma = 16 \text{ kN/m}^3$  for the backfill.

### Charakteristische Lastfälle / Characteristic load cases

Lastfall Load case	( $\gamma_{G,min}/\gamma_{G,max}$ )	$F_{xy}$ in kN	$F_{z,min}$ in kN ohne Auftrieb without buoyancy	$F_{z,max}$ in kN mit Auftrieb with buoyancy	$M_{xy}$ in kNm	$M_z$ in kNm
<b>NTM DLC D.3</b>	(1.00/1.00)	690	-25527	-24502	71201	3400
<b>N / T / DLC 8.2</b>	(1.00/1.00)	940	-25527	-24502	99676	-9150
<b>N / A / T</b>	(1.00/1.00)	1130	-25527	-24502	116477	-9950
<b>DLC 8.1/8.2/8.3</b>	(1.00/1.00)	730	-20484	-19490	77717	4900

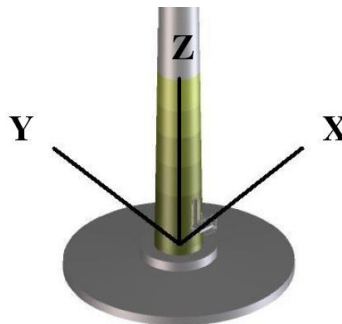
alle Lasten ohne Teilsicherheitsbeiwerte  
 ( $\gamma_F = 1,00$ )

Loads do not include partial safety factors  
 ( $\gamma_F = 1.00$ )

$F_z$  ständige Lasten  
 $F_{xy}/M_{xy}/M_z$  veränderliche Lasten

$F_z$  permanent loads  
 $F_{xy}/M_{xy}/M_z$  variable loads

## 8 Koordinatensystem / Coordinate system



## Prüfbescheid zur Typenprüfung

**Windenergieanlage E-138 EP3 E3, Rotorblatt E-138 EP3-RB-02,  
Hybrid-Stahlurm E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01,  
DIBt Windzone S, Geländekategorie S**

**- Flachgründung, D=20,10 m -**

<b>Prüfbescheid Nr.:</b>	T-7005/22-2 Rev. 0
<b>Gegenstand der Prüfung:</b>	Standsicherheit der Flachgründung für die oben genannte Windenergieanlage gemäß DIBt Richtlinie Fassung Oktober 2012 (korrigierte Fassung März 2015)
<b>Anlagenhersteller (Antragsteller):</b>	ENERCON GmbH Dreekamp 5 26605 Aurich Deutschland
<b>Dokumentation:</b>	H+P Ingenieure GmbH Kackertstraße 10 52072 Aachen Deutschland  ENERCON GmbH Dreekamp 5 26605 Aurich Deutschland
<b>Geltungsdauer bis:</b>	30.11.2027

Dieser Prüfbescheid wird ausschließlich dem oben genannten Anlagenhersteller bzw. Antragsteller zur Verfügung gestellt. Eine Veröffentlichung oder Verbreitung dieses Prüfbescheids ist nur nach vorheriger, schriftlicher Freigabe der TÜV NORD CERT GmbH oder des oben genannten Anlagenherstellers bzw. Antragstellers gestattet. Eine auszugsweise Veröffentlichung oder Verbreitung ist nicht gestattet. Dieser Prüfbescheid gilt nur zusammen mit dem Prüfbescheid zur Typenprüfung [1.2.1].

Der Prüfbescheid umfasst 10 Seiten und 4 Anlagen, die Bestandteil dieses Prüfbescheides sind.

Revision	Datum	Änderungen
0	18.11.2022	Erstausgabe

## Inhaltsverzeichnis

0	Allgemeine Bestimmungen .....	3
1	Dokumente .....	3
	1.1 Geprüfte Dokumente .....	3
	1.2 Dazugehörige Dokumente.....	4
2	Prüfgrundlagen .....	5
3	Einleitung .....	6
4	Beschreibung.....	6
	4.1 Fundament .....	6
	4.2 Lastannahmen .....	6
	4.3 Baustoffe .....	7
5	Prüfung .....	7
	5.1 Umfang und Methodik .....	7
	5.2 Anmerkungen zur Prüfung .....	8
	5.3 Ergebnisse .....	8
	5.4 Schnittstellen.....	8
6	Auflagen.....	9
7	Zusammenfassung .....	10

## 0 Allgemeine Bestimmungen

Dieser Prüfbescheid zur Typenprüfung beinhaltet als Ergänzung zum Prüfbescheid [1.2.1] die Flachgründung des Hybrid-Stahlurms E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01.

Es gelten die Allgemeinen Bestimmungen des Prüfbescheids [1.2.1].

## 1 Dokumente

### 1.1 Geprüfte Dokumente

#### Berechnungen

[1.1.1] H+P Ingenieure GmbH:  
„STATISCHE BERECHNUNG FLACHGRÜNDUNG E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01 Projekt: E21-026“,  
Dokument-Nr.: D02190566, Rev. 1.0, Datum: 22.11.2021

#### Anlagen zum Prüfbescheid zur Typenprüfung

##### Zeichnungen

[1.1.2] H+P Ingenieure GmbH:  
„Turmtyp: E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01 Planinhalt: Schalplan Ort betonfundament Flachgründung (Fg) Projekt-Nr.: E21-026 Ff“,  
Zeichnungs-Nr.: D02458324, Rev. 2.0, Datum: 17.01.2022

[1.1.3] H+P Ingenieure GmbH:  
„Turmtyp: E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01 Planinhalt: Bewehrungsplan 1 Ort betonfundament Flachgründung (Fg) Projekt-Nr.: E21-026 Ff“,  
Zeichnungs-Nr.: D02421770, Rev. 2.0, Datum: 17.01.2022

[1.1.4] H+P Ingenieure GmbH:  
„Turmtyp: E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01 Planinhalt: Bewehrungsplan 2 Ort betonfundament Flachgründung (Fg) Projekt-Nr.: E21-026 Ff“,  
Zeichnungs-Nr.: D02421771, Rev. 2.0, Datum: 17.01.2022

##### Spezifikationen

[1.1.5] ENERCON GmbH:  
„Technisches Datenblatt E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01 Flachgründung WZ S GKII (DIBt, Fassung Oktober 2012)“,  
Dokument-Nr.: D02393170, Rev. 4, Datum: 27.01.2022

## 1.2 Dazugehörige Dokumente

### Turm

- [1.2.1] TÜV NORD CERT GmbH:  
„Prüfbescheid zur Typenprüfung Windenergieanlage E-138 EP3 E3, Rotorblatt  
E-138 EP3-RB-02, DIBt Windzone S, Geländekategorie S  
- Hybrid-Stahlurm E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01 -“,  
Prüfbescheid Nr.: T-7005/22-1 Rev. 0, Datum: 18.11.2022
- [1.2.2] ENERCON GmbH:  
„Bauvorlage E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01 Fundamentlasten“,  
Dokument-Nr.: D02378600, Rev. 2.2, Datum: 29.07.2021
- [1.2.3] ENERCON GmbH:  
„Bauvorlage Fundamentkorb E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01“,  
Dokument-Nr.: D02402550, Rev. 2.1, Datum: 29.07.2021
- [1.2.4] ENERCON GmbH:  
„E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01 Fundamentkorb“,  
Zeichnungs-Nr.: D02434516, Rev. 0.0, Datum: 05.08.2021
- [1.2.5] H+P Ingenieure GmbH:  
„Spannanweisung Fundamentkorb ENERCON E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-  
01 Bauteil: Fundamentkorb“,  
Dokument-Nr.: D02437082, Rev. 1.1, Datum: 30.05.2022

### Spezifikationen

- [1.2.6] ENERCON GmbH:  
„Hinweise zur Bauausführung Turmtypen: E-XX EX/XX/XX/XX/XX &  
E-XX EX/XX/XX/XX/XX Für alle Fundamenttypen“,  
Dokument-Nr.: D0748193, Rev. 0a, Datum: 12.09.2018
- [1.2.7] ENERCON GmbH:  
„Materialspezifikation Betonstahl“,  
Dokument-Nr.: D0181818, Rev. 2, Datum: 22.05.2017

### Prüfung der Auslegungsanforderungen der DIN EN 61400-1:2011-08

- [1.2.8] ENERCON GmbH:  
„Stellungnahme Verwendbarkeit IEC ed.3 anstatt IEC ed.4 für ENERCON  
WEA“,  
Dokument-Nr.: D02759428, Rev. 0.0, Datum: 06.09.2022

- [1.2.9] TÜV NORD CERT GmbH:  
„Gutachtliche Stellungnahme Windenergieanlage E-138 EP3 E3 IEC 61400-1  
Ed. 3 - Diverse Komponenten -“,  
TÜV NORD Bericht Nr.: 8119616205-100 D II Rev. 0, Datum: 14.11.2022

## 2 Prüfgrundlagen

- [2.1] Deutsches Institut für Bautechnik - DIBt:  
„Richtlinie für Windenergieanlagen, Einwirkungen und Standsicherheitsnachweise für Turm und Gründung“, korrigierte Fassung, 03.2015
- [2.2] DIN EN 61400-1:2011-08:  
„Windenergieanlagen - Teil 1: Auslegungsanforderungen (IEC 61400-1:2005 + A1:2010); Deutsche Fassung EN 61400-1:2005 + A1:2010“
- [2.3] DIN EN 1992-1-1:2011-01 + A1:2015-03 + DIN EN 1992-1-1/NA:2013-04 + NA/A1:2015-12: „Eurocode 2: Bemessung und Konstruktion von Stahlbeton- und Spannbetontragwerken - Teil 1-1: Allgemeine Bemessungsregeln und Regeln für den Hochbau“
- [2.4] DIN EN 1997-1:2009-09 + DIN EN 1997-1/NA:2010-12:  
„Eurocode 7: Entwurf, Berechnung und Bemessung in der Geotechnik – Teil 1: Allgemeine Regeln“
- [2.5] DIN 1054:2010-12 + A1:2012-08 + A2:2015-11:  
„Baugrund – Sicherheitsnachweise im Erd- und Grundbau – Ergänzende Regelungen zu DIN EN 1997-1“
- [2.6] DIN EN 1998-1:2010-12 + DIN EN 1998-1/NA:2011-01:  
„Eurocode 8: Auslegung von Bauwerken gegen Erdbeben - Teil 1: Grundlagen, Erdbebeneinwirkungen und Regeln für Hochbauten“
- [2.7] Deutscher Ausschuss für Stahlbeton:  
„Ermüdungsfestigkeit von Stahlbeton- und Spannbetonbauteilen mit Erläuterungen zu den Nachweisen gemäß CEB-FIB Model Code 1990“, DAfStb Heft 439, 1994
- [2.8] Deutscher Ausschuss für Stahlbeton:  
„Erläuterungen zu DIN EN 1992-1-1 und DIN EN 1992-1-1/NA (Eurocode 2)“, DAfStb Heft 600, 2012
- [2.9] Deutscher Ausschuss für Stahlbeton:  
„Massige Bauteile aus Beton“, 2010-04

### 3 Einleitung

Gegenstand dieses Prüfbescheids ist die Typenprüfung einer Flachgründung, welche nach der DIBt Richtlinie Fassung Oktober 2012 (korrigierte Fassung März 2015) ausgelegt wurde.

### 4 Beschreibung

#### 4.1 Fundament

Das Fundament dient zur Aufnahme des Hybrid-Stahlurms E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01, welcher in [1.2.1] geprüft wurde.

Das Kreisfundament weist einen Außendurchmesser von 20,10 m auf.

Unterhalb des Sockels befindet sich eine 50 cm dicke Fundamentvertiefung. Die Gesamthöhe des Sockels inkl. der Vertiefung beträgt 3,40 m. Die Fundamentsohle, bzw. die Oberkante der Fundamentvertiefung, liegt wegen der Sauberkeitsschicht 10 cm über der Oberkante des umgebenden Geländes.

Der Turm ist über einen Ankerkorb mit dem Fundament verbunden.

Weitere Details können dem Schalplan [1.1.2] und dem Fundamentdatenblatt [1.1.5] (siehe Abschnitt 1.1) entnommen werden.

Die folgende Anlagenkonfiguration wurde bei der Prüfung des Fundaments berücksichtigt:

Nr.	WEA Bezeichnung	Nabenhöhe	Max. Nennleistung	Rotorblatt	Windzone (DIBt 2012)	Geländekategorie	Fundamentnachweise
1	E-138 EP3 E3	110,396 m	4260 kW	E-138 EP3-RB-02	WZ S	GK S	[1.1.1]

Tabelle 4.1: Geprüfte Konfiguration für Fundamentnachweise

#### 4.2 Lastannahmen

Die angesetzten Turmfußlasten decken folgende Konfiguration ab und sind in den aufgelisteten Dokumenten spezifiziert und geprüft worden:

Nr.	WEA Bezeichnung	Nabenhöhe	Max. Nennleistung	Rotorblatt	Windzone (DIBt 2012)	Geländekategorie	spezifiziert in	geprüft in
1	E-138 EP3 E3	110,396 m	4260 kW	E-138 EP3-RB-02	WZ S	GK S	[1.2.2]	[1.2.1]

Tabelle 4.2: Lastannahmen



Die Auslegungslebensdauer beträgt 25 Jahre.

Einwirkungen aus Erdbeben wurden berücksichtigt (s. [1.2.1]).

Zur Erfassung von Herstellungs- und Montageungenauigkeiten, Einflüssen aus einseitiger Sonneneinstrahlung und ungleichmäßiger Fundamentsetzung wurde eine Schiefstellung der Turmachse von 8 mm/m angenommen.

Eine Erhöhung der Turmfußmomente durch den Einfluss der statischen Bodendrehfeder  $k_{\phi,stat} = 18\,750$  MNm/rad wurde ebenfalls berücksichtigt.

Die dynamische Bodendrehfeder wurde mit  $k_{\phi,dyn} = 150\,000$  MNm/rad angesetzt.

Verkehrslasten im Bereich der Erdaufschüttung auf der Fundamentplatte wurden nicht berücksichtigt.

Das Fundament wurde mit und ohne Belastung aus Auftrieb berechnet. In der statischen Berechnung wurde angenommen, dass der maximale Wasserstand aus Schichten- und Oberflächenwasser oder Grundwasser 3,00 m unter der Oberkante des Fundamentsockels und somit auf Höhe des umgebenden Geländes liegt.

Die Werte der Vorspannung wurden [1.2.3] bis [1.2.5] entnommen und in [1.2.1] geprüft.

### 4.3 Baustoffe

In diesem Abschnitt werden die Hauptbaustoffe und -produkte der tragenden Bauteile aufgeführt. Weitere Details können den geprüften Anlagen (siehe Abschnitt 1.1) bzw. der Spezifikation [1.2.7] entnommen werden.

Fundamentplatte:	C35/45	DIN EN 206-1, DIN 1045-2
Betonstahl:	B500	DIN 488

## 5 Prüfung

### 5.1 Umfang und Methodik

Die Standsicherheitsnachweise (Grenzzustände der Tragfähigkeit und der Gebrauchstauglichkeit) wurden in der eingereichten statischen Berechnung geführt und durch Vergleichsrechnung geprüft.

Die Windenergieanlage, der Turm und die Fundamente und wurden zunächst mit Einwirkungen nach DIN EN IEC 61400-1 (VDE 0127-1):2019-12 ausgelegt und geprüft. Gemäß der gutachtlichen Stellungnahme [1.2.9] kann für die dort unter 1.2 aufgeführten, gutachtlichen Stellungnahmen sowie die dazugehörige Prüfung von Turm und Gründung die Erfüllung der technischen Auslegungsanforderungen der DIN EN 61400-1 Ed. 3 [2.2] ebenfalls bestätigt werden.

Die Prüfung umfasst das Fundament sowie die Beton- und Bewehrungsnachweise im Bereich der Lasteinleitung.

Der Turm, die Stahlbauteile des Ankerkorbs und die geotechnischen Nachweise sind nicht Gegenstand dieser Prüfung.

Der Hybrid-Stahlurm und die Stahlbauteile des Ankerkorbs wurden in [1.2.1] geprüft.

Bei der Berechnung des Fundaments wurde die im Schalplan [1.1.2] dargestellte, optionale Arbeitsfuge berücksichtigt.

Die Bewertung verbleibender Restsicherheiten ist nicht Bestandteil der Prüfung.

## 5.2 Anmerkungen zur Prüfung

### Allgemeines

Für die Bemessung wurden die Teilsicherheitsbeiwerte gemäß DIBt Richtlinie Fassung Oktober 2012 (korrigierte Fassung März 2015) berücksichtigt.

Die unter 1.1 aufgeführten Unterlagen sind mit einem TÜV NORD Stempel versehen.

### Fundament

Eine Mindestbewehrung zur Sicherstellung eines duktilen Bauteilverhaltens wurde nicht berücksichtigt. Es wird vorausgesetzt, dass ein duktiles Bauteilverhalten durch Umlagerung des Sohldrucks bzw. des Erddrucks sichergestellt werden kann.

## 5.3 Ergebnisse

Die geprüften Standsicherheitsnachweise sind vollständig und in statischer Hinsicht korrekt.

## 5.4 Schnittstellen

### Turm

5.4.1 Es wurde überprüft, ob das Fundament die im Prüfbescheid [1.2.1] spezifizierten Anforderungen erfüllt.

5.4.2 Es wurde geprüft, ob die für die Beton- und Bewehrungsnachweise im Lasteinleitungsbereich angesetzten Geometrien mit den in [1.2.4] dargestellten Ankerkorb-Geometrien übereinstimmen.

### Geotechnische Nachweise

5.4.3 Alle geotechnischen Nachweise inklusive der nachfolgend aufgeführten Anforderungen an den Baugrund sind durch einen Gutachter für Geotechnik für den jeweiligen Gründungsbereich nachzuweisen.

5.4.4 Der Baugrund muss die in [1.1.5] spezifizierten Anforderungen erfüllen.

#### Montage & Inbetriebnahme

5.4.5 Hinsichtlich der Vorspannung der Ankerbolzen gelten die Anforderungen des Prüfbescheids [1.2.1].

5.4.6 Zusätzlich zum Endzustand wurde der Montagezustand des Turms (Lastfall-Gruppe DLC 8.1/8.2/8.3) mit Gondel und Rotor vor der Aufbringung der verdichteten Bodenaufschüttung nachgewiesen (s. [1.1.2]). Wiederkehrende Prüfungen / Wartungen

5.4.7 Bei wiederkehrenden Prüfungen ist Kapitel 15 der DIBt Richtlinie für Windenergieanlagen zu beachten. Etwaige Schäden an den in Betrieb genommenen Windenergieanlagen, wie z.B. unzulässige Risse, und daraus abgeleitete Reparatur- bzw. Sanierungsmaßnahmen sind dem Prüfamts für Baustatik der TÜV NORD CERT GmbH mitzuteilen.

#### Weiterbetrieb

5.4.9 Ist nach Ablauf der Auslegungslbensdauer ein Weiterbetrieb der Windenergieanlage geplant, so ist hierzu Kapitel 17 der DIBt-Richtlinie für Windenergieanlagen zu beachten.

## **6 Auflagen**

#### Allgemeines

6.1 Die Anforderungen der in dem jeweiligen Bundesland geltenden Landesbauordnung sind zu beachten.

6.2 Alle Bescheinigungen und Protokolle sind vom Betreiber aufzubewahren und müssen auf Verlangen bei der zuständigen Baubehörde vorgelegt werden.

#### Fundament

6.3 Bei der Herstellung und Ausführung des Fundaments sind die Bestimmungen der DIN EN 13670, der DIN 1045-3 und der Spezifikation [1.2.6] zu beachten. Für den Beton sind Eignungs- und Güteprüfungen gemäß DIN 1045-2 in Verbindung mit DIN EN 206-1 durchzuführen.

- 6.4 Wegen der großen Abmessungen des Fundaments ist zur Vermeidung schädlicher Auswirkungen infolge Abbindewärme und Schwindwirkungen ein Beton-technologie hinzuzuziehen. Die Betongüten sind durch Betonprüfzeugnisse der Lieferfirmen nachzuweisen. Auf die Einhaltung der geforderten Betondeckung sowie auf die fachgerechte Verlegung der Bewehrung ist zu achten. Bei Bauteilen des Gründungskörpers, die höchstens einen halben Meter in das Erdreich hineinreichen, wurde die rechnerische Rissbreite auf 0,2 mm begrenzt, bei allen übrigen Bauteilen des Gründungskörpers auf 0,3 mm. Sollten nach dem Aushärten des Betons unzulässig breite Risse festgestellt werden, sind diese fachgerecht zu sanieren.

#### Anforderungen an den Baugrund

- 6.5 Die Drehfedersteifigkeit des Fundaments hängt von den Bodenkennwerten ab und ist für jeden Standort zu bestätigen.

## 7 Zusammenfassung

Unter Berücksichtigung der zuvor genannten Schnittstellen und Auflagen erfüllt die hier geprüfte Flachgründung die Anforderungen der DIBt Richtlinie für Windenergieanlagen [2.1].

Der Prüfbescheid zur Typenprüfung gilt für die in Tabelle 4.1 aufgeführte Windenergieanlagenkonfiguration.

Alle relevanten Schnittstellen (Turm/Fundament) wurden überprüft.

Statisch relevante, konstruktive Änderungen am Fundament sind dem Prüfamts für Bau- statik der TÜV NORD CERT GmbH mitzuteilen und einer Bewertung zu unterziehen. An- sonsten verliert dieser Prüfbescheid seine Gültigkeit.

Dieser Prüfbescheid gilt nur zusammen mit dem Prüfbescheid zur Typenprüfung [1.2.1].

Der Leiter



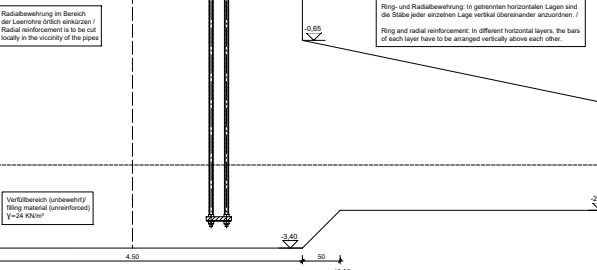
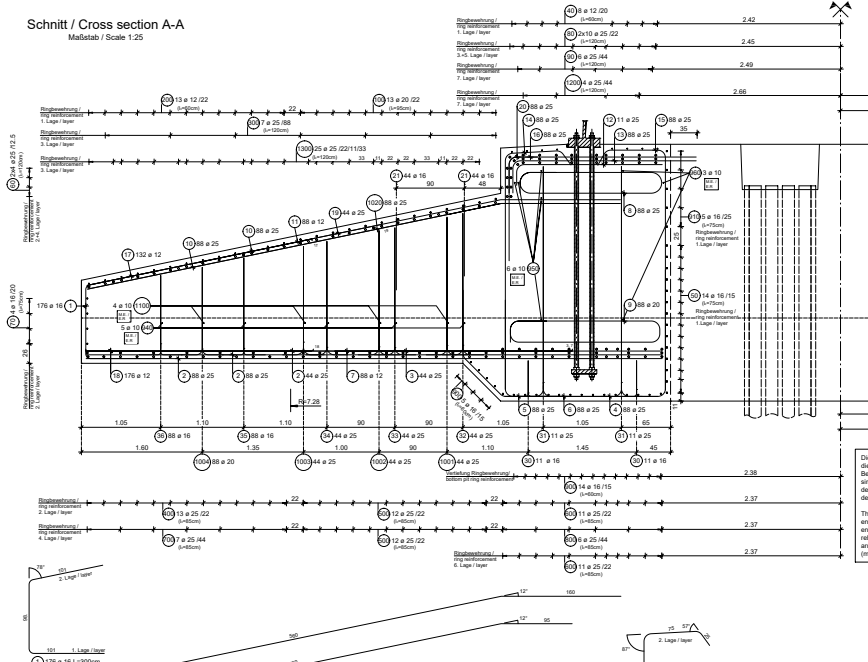
Dipl.-Ing. T. Krause



An der Prüfung beteiligt:  
B.Eng. / M.Sc. P. Roycroft  
Dipl.-Ing. (FH) / M.Sc. U. Lingslebe

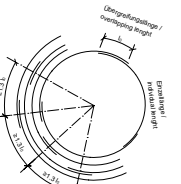


Schnitt / Cross section A-A  
Maßstab / Scale 1:25



Die Abstände Pos. 32, 33 sind durch die Beschläge Pos. 21 in der oberen Bewehrung zu erwarten. Die Beschläge sind möglichst an den vertikalen Beschlägen der Abzweigleitungen anordnen (max. Abstandswert der Beschläge 35 cm).

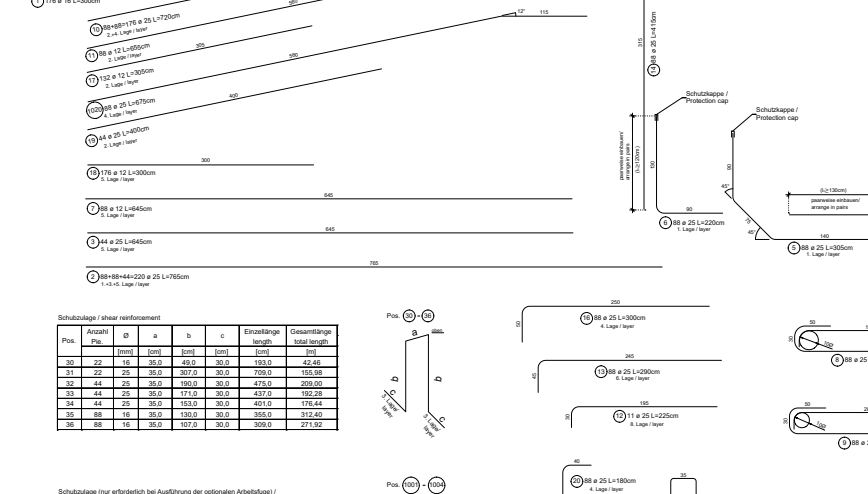
The spacer ribs Pos. 32, 33 have to be installed by insert-ribbing Pos. 21 in order to ensure sufficient anchorage within uppermost rib layer. The insert-ribbing should be arranged evenly by spacer ribs with possible (max. axial spacing 35 cm).



Stöße sind unternimmt nicht zu versetzen > 1,3 x Ringumfang  
Stitching is not to be staggered > 1,3 x ring circumference

Anteil der versetzten Stöße 33%  
percentage of staggered arrangements 33%  
acc. to DIN EN 1992-1-1, Tab. 8.3E

Übergangslänge (s) siehe Postenliste / overlapping length (s) see table position

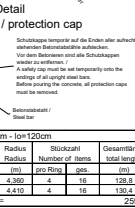


Schutzhäube / shear reinforcement

Pos.	Anzahl / No.	a	b	d	c	Einzelhöhe / length	Gesamtlänge / total length
30	22	16	35,0	49,0	30,0	193,0	42,48
31	22	25	30,0	307,0	30,0	709,0	155,98
32	44	25	35,0	190,0	30,0	475,0	209,09
33	44	25	35,0	172,0	30,0	437,0	192,29
34	44	25	35,0	153,0	30,0	401,0	176,44
35	18	18	130,0	30,0	85,0	192,00	42,48
36	18	18	35,0	107,0	30,0	202,0	27,92

Schutzhäube / shear reinforcement

Pos.	Anzahl / No.	a	b	d	c	Einzelhöhe / length	Gesamtlänge / total length
100	44	25	35,0	190,0	30,0	475,0	209,09
101	44	25	35,0	172,0	30,0	437,0	192,29
102	44	25	35,0	153,0	30,0	401,0	176,44
103	18	18	35,0	110,0	30,0	387,0	291,28



Pos. 80 025 - s=22cm - l=120cm

Nr.	Einbaulänge / length A	Radius	Stückzahl / Number of items	Gesamtlänge / total length
80.1	6,35	2,450	3	19,05
80.2	6,35	2,450	3	19,05
80.3	6,35	2,450	3	19,05
80.4	6,35	2,450	3	19,05
80.5	6,35	2,450	3	19,05
80.6	6,35	2,450	3	19,05
80.7	6,35	2,450	3	19,05
80.8	6,35	2,450	3	19,05
80.9	6,35	2,450	3	19,05
80.10	6,35	2,450	3	19,05
80.11	6,35	2,450	3	19,05
80.12	6,35	2,450	3	19,05
80.13	6,35	2,450	3	19,05
80.14	6,35	2,450	3	19,05
80.15	6,35	2,450	3	19,05
80.16	6,35	2,450	3	19,05
80.17	6,35	2,450	3	19,05
80.18	6,35	2,450	3	19,05
80.19	6,35	2,450	3	19,05
80.20	6,35	2,450	3	19,05
80.21	6,35	2,450	3	19,05
80.22	6,35	2,450	3	19,05
80.23	6,35	2,450	3	19,05
80.24	6,35	2,450	3	19,05
80.25	6,35	2,450	3	19,05
80.26	6,35	2,450	3	19,05
80.27	6,35	2,450	3	19,05
80.28	6,35	2,450	3	19,05
80.29	6,35	2,450	3	19,05
80.30	6,35	2,450	3	19,05
80.31	6,35	2,450	3	19,05
80.32	6,35	2,450	3	19,05
80.33	6,35	2,450	3	19,05
80.34	6,35	2,450	3	19,05
80.35	6,35	2,450	3	19,05
80.36	6,35	2,450	3	19,05
80.37	6,35	2,450	3	19,05
80.38	6,35	2,450	3	19,05
80.39	6,35	2,450	3	19,05
80.40	6,35	2,450	3	19,05
80.41	6,35	2,450	3	19,05
80.42	6,35	2,450	3	19,05
80.43	6,35	2,450	3	19,05
80.44	6,35	2,450	3	19,05
80.45	6,35	2,450	3	19,05
80.46	6,35	2,450	3	19,05
80.47	6,35	2,450	3	19,05
80.48	6,35	2,450	3	19,05
80.49	6,35	2,450	3	19,05
80.50	6,35	2,450	3	19,05
80.51	6,35	2,450	3	19,05
80.52	6,35	2,450	3	19,05
80.53	6,35	2,450	3	19,05
80.54	6,35	2,450	3	19,05
80.55	6,35	2,450	3	19,05
80.56	6,35	2,450	3	19,05
80.57	6,35	2,450	3	19,05
80.58	6,35	2,450	3	19,05
80.59	6,35	2,450	3	19,05
80.60	6,35	2,450	3	19,05
80.61	6,35	2,450	3	19,05
80.62	6,35	2,450	3	19,05
80.63	6,35	2,450	3	19,05
80.64	6,35	2,450	3	19,05
80.65	6,35	2,450	3	19,05
80.66	6,35	2,450	3	19,05
80.67	6,35	2,450	3	19,05
80.68	6,35	2,450	3	19,05
80.69	6,35	2,450	3	19,05
80.70	6,35	2,450	3	19,05
80.71	6,35	2,450	3	19,05
80.72	6,35	2,450	3	19,05
80.73	6,35	2,450	3	19,05
80.74	6,35	2,450	3	19,05
80.75	6,35	2,450	3	19,05
80.76	6,35	2,450	3	19,05
80.77	6,35	2,450	3	19,05
80.78	6,35	2,450	3	19,05
80.79	6,35	2,450	3	19,05
80.80	6,35	2,450	3	19,05
80.81	6,35	2,450	3	19,05
80.82	6,35	2,450	3	19,05
80.83	6,35	2,450	3	19,05
80.84	6,35	2,450	3	19,05
80.85	6,35	2,450	3	19,05
80.86	6,35	2,450	3	19,05
80.87	6,35	2,450	3	19,05
80.88	6,35	2,450	3	19,05
80.89	6,35	2,450	3	19,05
80.90	6,35	2,450	3	19,05
80.91	6,35	2,450	3	19,05
80.92	6,35	2,450	3	19,05
80.93	6,35	2,450	3	19,05
80.94	6,35	2,450	3	19,05
80.95	6,35	2,450	3	19,05
80.96	6,35	2,450	3	19,05
80.97	6,35	2,450	3	19,05
80.98	6,35	2,450	3	19,05
80.99	6,35	2,450	3	19,05
80.100	6,35	2,450	3	19,05
80.101	6,35	2,450	3	19,05
80.102	6,35	2,450	3	19,05
80.103	6,35	2,450	3	19,05
80.104	6,35	2,450	3	19,05
80.105	6,35	2,450	3	19,05
80.106	6,35	2,450	3	19,05
80.107	6,35	2,450	3	19,05
80.108	6,35	2,450	3	19,05
80.109	6,35	2,450	3	19,05
80.110	6,35	2,450	3	19,05
80.111	6,35	2,450	3	19,05
80.112	6,35	2,450	3	19,05
80.113	6,35	2,450	3	19,05
80.114	6,35	2,450	3	19,05
80.115	6,35	2,450	3	19,05
80.116	6,35	2,450	3	19,05
80.117	6,35	2,450	3	19,05
80.118	6,35	2,450	3	19,05
80.119	6,35	2,450	3	19,05
80.120	6,35	2,450	3	19,05
80.121	6,35	2,450	3	19,05
80.122	6,35	2,450	3	19,05
80.123	6,35	2,450	3	19,05
80.124	6,35	2,450	3	19,05
80.125	6,35	2,450	3	19,05
80.126	6,35	2,450	3	19,05
80.127	6,35	2,450	3	19,05
80.128	6,35	2,450	3	19,05
80.129	6,35	2,450	3	19,05
80.130	6,35	2,450	3	19,05
80.131	6,35	2,450	3	19,05
80.132	6,35	2,450	3	19,05
80.133	6,35	2,450	3	19,05
80.134	6,35	2,450	3	19,05
80.135	6,35	2,450	3	19,05
80.136	6,35	2,450	3	19,05
80.137	6,35	2,450	3	19,05
80.138	6,35	2,450	3	19,05
80.139	6,35	2,450	3	19,05
80.140	6,35	2,450	3	19,05
80.141	6,35	2,450	3	19,05
80.142	6,35	2,450	3	19,05
80.143	6,35	2,450	3	19,05
80.144	6,35	2,450	3	19,05
80.145	6,35	2,450	3	19,05
80.146	6,35	2,450	3	19,05
80.147	6,35	2,450	3	19,05
80.148	6,35	2,450	3	19,05
80.149	6,35	2,450	3	19,05
80.150	6,35	2,450	3	19,05
80.151	6,35	2,450	3	19,05
80.152	6,35	2,450	3	19,05
80.153	6,35	2,450	3	19,05
80.154	6,35	2,450	3	19,05
80.155	6,35	2,450	3	19,05
80.156	6,35	2,450	3	19,05
80.157	6,35	2,450	3	19,05
80.158	6,35	2,450	3	19,05
80.159	6,35	2,450	3	19,05
80.160	6,35	2,450	3	19,05
80.161	6,35	2,450	3	19,05
80.162	6,35	2,450	3	19,05
80.163	6,35	2,450	3	19,05
80.164	6,35	2,450	3	19,05
80.165	6,35	2,450	3	19,05
80.166	6,35	2,450	3	19,05
80.167	6,35	2,450	3	19,05
80.168	6,35	2,450	3	19,05
80.169	6,35	2,450	3	19,05
80.170	6,35	2,450	3	19,05
80.171	6,35	2,450	3	19,05
80.172	6,35	2,450	3	19,05
80.173	6,35	2,450	3	19,05
80.174	6,35	2,450	3	19,05
80.175	6,35	2,450	3	19,05
80.176	6,35	2,450	3	19,05
80.177	6,35	2,450	3	19,05
80.178	6,35	2,450	3	19,05
80.179	6,35	2,450	3	19,05
80.180	6,35	2,450	3	19,05



# Technisches Datenblatt Technical data sheet

**E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01**

**Flachgründung  
Flat Foundation**

**WZ S GKII (DIBt, Fassung Oktober 2012)  
WK SA (IEC 61400-1, 4<sup>rd</sup> Edition, 2019)**

Anlage zum Prüfbescheid zur Typenprüfung Nr.: ..... T-7005/22-2 Rev. 0 vom ..... 18. Nov. 2022
--







**Dokumentinformation / Document details**

<b>Dokument-ID</b> Document ID	D02393170/4.0
<b>Vermerk</b> Note	Originaldokument Original document

<b>Datum</b> Date	<b>Sprache</b> Language	<b>DCC</b>	<b>Werk / Abteilung</b> Plant / Department
2020-10-067	de;en	DA	WRD / Türme und Fundamente WRD / Towers and Foundations

**Ergänzende Angaben / Additional notes**

<b>Angaben zum Original (ger;eng)</b> Original document details		<b>Angaben zur Übersetzung (--)</b> Translation details	
Erstellt/Datum: Created/Date:	Behrms, M./ 2021-06-07	Übersetzt/Datum: Translated/Date:	
Geprüft/Datum: Checked/Date:	Villada Gonzalez, J./ 2021-06-07	Geprüft/Datum: Checked/Date:	

**Revisionen / Revisions**

Rev.	Datum/Date	Änderung/Change	Erstellt/Created
0	2021-06-07	Dokument erstellt Document created	MAB
1	2021-06-22	Lasten, Bodenkenwerte und die Windzone angepasst / Loads, Ground parameters and the Wind zone adjusted	JAV
2	2021-08-04	Entwurf entfernt / remove preliminary	MAB
3	2021-10-21	Stahlgewicht / Steel weight	EKA
4	2022-01-27	Stahlgewicht / Steel weight	EKA



Dieses Dokument wurde auf Anfrage bzw. für einen bestimmten Auftrag verschickt. Der Empfänger wurde nicht registriert. Der Empfänger wird bei Änderung nicht automatisch informiert.

This document has been forwarded upon request or with regard to a specific order. The recipient has not been registered. The recipient will not be automatically notified about any amendments.

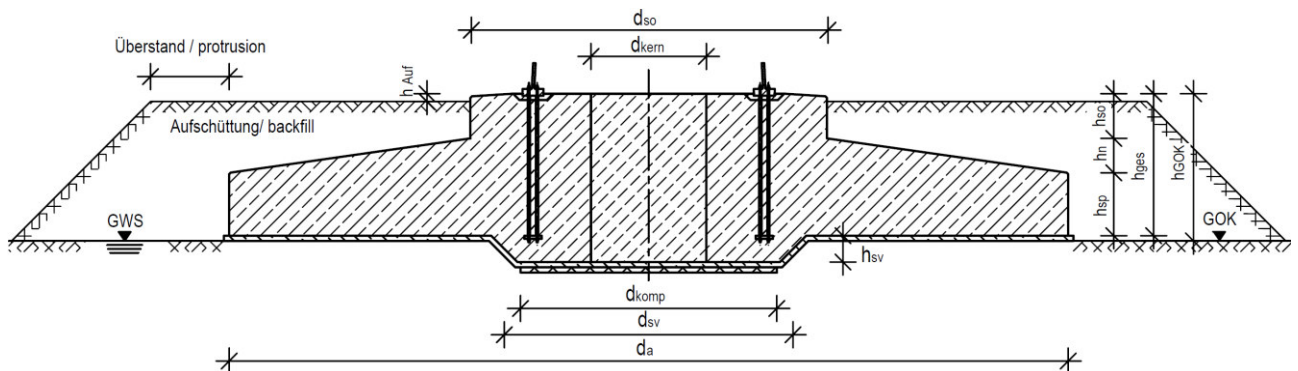
# 1 Allgemeine Angaben / General information

Statische Berechnung	H+P Ingenieure GmbH	Structural analysis
Flachgründung	Ø 20,10 m	Flat foundation
Dokument ID	D02190566	Document ID



## 2 Fundamentgeometrie / Foundation dimensions

<b>Außendurchmesser</b>	$d_a$	20,10 m	<b>Outer diameter</b>
<b>Sockeldurchmesser</b>	$d_{so}$	9,00 m	<b>Base diameter</b>
<b>Durchmesser Fundamentkern</b>	$d_{kern}$	4,50 m	<b>Diameter of foundation core</b>
<b>Durchmesser kompressible Einlage</b>	$d_{komp}$	9,00 m	<b>Compressible layer diameter</b>
<b>Fundamenthöhe</b>	$h_{ges}$	2,90 m	<b>Foundation height</b>
<b>Sockelhöhe</b>	$h_{so}$	0,65 m	<b>Base height</b>
<b>Höhe Spornneigung</b>	$h_n$	1,15 m	<b>Spur incline height</b>
<b>Spornhöhe</b>	$h_{sp}$	1,10 m	<b>Spur height</b>
<b>Höhe OK Fundament bis OK Aufschüttung</b>	$h_{Auf}$	0,15 m	<b>Height from top of foundation to top of backfill</b>
<b>Höhe OK Fundament bis OK Gelände</b>	$h_{GOK}$	3,00 m	<b>Height from top of foundation to ground level</b>
<b>Mittlerer Durchmesser Sohlvertiefung</b>	$d_{sv}$	9,50 m	<b>Average diameter of bottom pit</b>
<b>Höhe Sohlvertiefung</b>	$h_{sv}$	0,50 m	<b>Height of bottom pit</b>
<b>Betongüte und Volumen</b>	C 35/45	626 m <sup>3</sup>	<b>Concrete quality and volume</b>
<b>Stahlgewicht, ohne Arbeitsfuge</b>	B 500B	51.5 t	<b>Steel weight, without construction joint</b>
<b>Stahlgewicht, mit Arbeitsfuge</b>	B 500B	62.2 t	<b>Steel weight, with construction joint</b>
<b>Stahlgewicht, ohne Arbeitsfuge</b>	B 400B	51.2 t	<b>Steel weight, without construction joint</b>
<b>Stahlgewicht, mit Arbeitsfuge</b>	B 400B	62.0 t	<b>Steel weight, with construction joint</b>



Maximal zulässiger Grundwasserstand (GWS) bis zur Geländeoberkante (GOK).

The maximum permissible groundwater level (GWS) is up to ground level (GOK).

Der erforderliche Überstand der Aufschüttung über die Fundamentaßenkanten ist durch den verantwortlichen Baugrundgutachter festzulegen.

The required protrusion of the backfill beyond the outer foundation edges must be defined by the responsible geotechnical expert.

### 3 Mindestdrehfedersteifigkeiten Minimum rotational spring stiffness

Für die elastische Fundamenteinspannung zwischen Fundament und Baugrund sind folgende Mindestwerte einzuhalten:

Observe the following minimum values with regard to elastic clamping between foundation and subsoil:

<b>Min. Bodendrehfederkonstante / Min. value of rotational spring</b>	<b><math>k_{\phi, \text{stat}} = 18750 \text{ MNm/rad}</math></b>
	<b><math>k_{\phi, \text{dyn}} = 150000 \text{ MNm/rad}</math></b>

Die erforderlichen dynamischen Steifemodule  $E_{\text{oed, dyn}}$  ergeben sich für Kreisfundamente wie folgt:

The required dynamic stiffness moduli  $E_{\text{oed, dyn}}$  result for circular foundations as follows:

$$E_{\text{oed, dyn}} = k_{\phi} \cdot \frac{3}{4} \cdot \frac{1}{r^3} \cdot \frac{(1+\nu) \cdot (1-\nu)^2}{1-\nu-2 \cdot \nu^2}$$

Unter Berücksichtigung von:

Under consideration of:

$$k_{\phi} = \frac{8 \cdot G \cdot r^3}{3 \cdot (1-\nu)}$$

$G$  = Schubmodul / Shear modulus in MN/m<sup>2</sup>

$r$  = Radius / Radius in m

$\nu$  = Querdehnzahl / Poisson's ratio

### 4 Zulässige Schiefstellung / Allowed misalignment

Maximal zulässige Schiefstellung infolge Baugrundsetzung in 25 Jahren, bezogen auf den Außendurchmesser:

Maximum allowed misalignment due to subsoil settlement within 25 years, related to the outer foundation diameter:

$$\Delta s \leq 3 \text{ mm/m}$$

### 5 Bodenpressung / Soil bearing pressure

Der anstehende Baugrund muss mindestens folgende Bodenpressung aufnehmen können:

The in-situ subsoil must be able to bear the following minimum pressure:

$$\max \sigma_k = 265 \text{ kN/m}^2$$

### 6 Sohlreibungswinkel / Angle of internal friction

Mindestreibungswinkel zwischen Baugrund und Fundament:

Minimum angle of internal friction between subsoil and foundation:

$$\phi = 20^\circ$$

## 7 Lasten an der Fundamentunterkante Loads at the bottom edge of the foundation

Die hier angegebenen  $F_z$ -Lasten enthalten ein Fundamenteigengewicht  $\gamma = 25 \text{ kN/m}^3$  sowie eine Aufschüttung  $\gamma = 16 \text{ kN/m}^3$  (Boden) im erdfeuchten Zustand.

The  $F_z$  loads specified here include a dead weight of foundation  $\gamma = 25 \text{ kN/m}^3$  and a backfill weight  $\gamma = 16 \text{ kN/m}^3$  (soil) in earth-moist condition.

### 7.1 Charakteristische Lastfälle / Characteristic load cases

Lastfall Load case	$(\gamma_{G,min}/\gamma_{G,max})$	$F_{XY}$ in kN	$F_{z,min}$ in kN ohne Auftrieb without buoyancy	$F_{z,max}$ in kN mit Auftrieb with buoyancy	$M_{XY}$ in kNm	$M_z$ in kNm
<b>NTM DLC D.3</b>	(1.00/1.00)	690	-26444	-25491	71201	-
<b>N / T / DLC 8.2</b>	(1.00/1.00)	940	-26444	-25491	99676	-9150
<b>N / A / T</b>	(1.00/1.00)	1130	-26444	-25491	116477	-9950

alle Lasten ohne Teilsicherheitsbeiwerte  
( $\gamma_F = 1,00$ )

Loads do not include partial safety factors  
( $\gamma_F = 1.00$ )

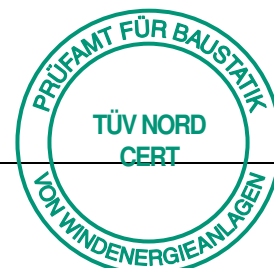
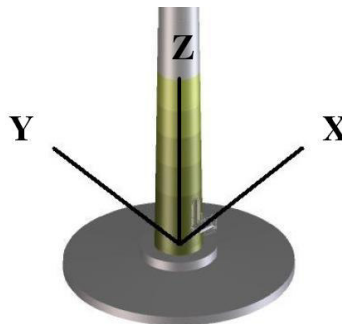
### 7.2 Bemessungswerte der Lastfälle / Load case design values

Lastfall Load case	$(\gamma_{G,min}/\gamma_{G,max})$	$F_{XY}$ in kN	$F_{z,min}$ in kN ohne Auftrieb without buoyancy	$F_{z,max}$ in kN mit Auftrieb with buoyancy	$M_{XY}$ in kNm	$M_z$ in kNm
<b>N / A / T</b>	(1.35/0.90)	1330	-34156	-22885	132857	-12350

alle Lasten inklusive Teilsicherheitsbeiwerte  
( $\gamma_{\text{Auftrieb}} = 1,10$ )

All loads include partial safety factors  
( $\gamma_{\text{Buoyancy}} = 1.10$ )

## 8 Koordinatensystem / Coordinate system



## Prüfbescheid zur Typenprüfung

**Windenergieanlage E-138 EP3 E3, Rotorblatt E-138 EP3-RB-02,  
Hybrid-Stahlurm E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01,  
DIBt Windzone S, Geländekategorie S**

**- Tiefgründung, D=16,60 m -**

<b>Prüfbescheid Nr.:</b>	T-7005/22-3 Rev. 0
<b>Gegenstand der Prüfung:</b>	Standsicherheit der Tiefgründung für die oben genannte Windenergieanlage gemäß DIBt Richtlinie Fassung Oktober 2012 (korrigierte Fassung März 2015)
<b>Anlagenhersteller (Antragsteller):</b>	ENERCON GmbH Dreekamp 5 26605 Aurich Deutschland
<b>Dokumentation:</b>	H+P Ingenieure GmbH Kackertstraße 10 52072 Aachen Deutschland  ENERCON GmbH Dreekamp 5 26605 Aurich Deutschland
<b>Geltungsdauer bis:</b>	30.11.2027

Dieser Prüfbescheid wird ausschließlich dem oben genannten Anlagenhersteller bzw. Antragsteller zur Verfügung gestellt. Eine Veröffentlichung oder Verbreitung dieses Prüfbescheids ist nur nach vorheriger, schriftlicher Freigabe der TÜV NORD CERT GmbH oder des oben genannten Anlagenherstellers bzw. Antragstellers gestattet. Eine auszugsweise Veröffentlichung oder Verbreitung ist nicht gestattet. Dieser Prüfbescheid gilt nur zusammen mit dem Prüfbescheid zur Typenprüfung [1.2.1].

Der Prüfbescheid umfasst 11 Seiten und 6 Anlagen, die Bestandteil dieses Prüfbescheides sind.

Revision	Datum	Änderungen
0	18.11.2022	Erstausgabe

## Inhaltsverzeichnis

0	Allgemeine Bestimmungen .....	3
1	Dokumente .....	3
	1.1 Geprüfte Dokumente .....	3
	1.2 Dazugehörige Dokumente.....	4
2	Prüfgrundlagen .....	5
3	Einleitung .....	6
4	Beschreibung.....	6
	4.1 Fundament .....	6
	4.2 Lastannahmen .....	7
	4.3 Baustoffe .....	7
5	Prüfung .....	8
	5.1 Umfang und Methodik .....	8
	5.2 Anmerkungen zur Prüfung .....	8
	5.3 Ergebnisse .....	8
	5.4 Schnittstellen.....	8
6	Auflagen.....	10
7	Zusammenfassung .....	10

## 0 Allgemeine Bestimmungen

Dieser Prüfbescheid zur Typenprüfung beinhaltet als Ergänzung zum Prüfbescheid [1.2.1] die Tiefgründung des Hybrid-Stahlurms E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01.

Es gelten die Allgemeinen Bestimmungen des Prüfbescheids [1.2.1].

## 1 Dokumente

### 1.1 Geprüfte Dokumente

#### Berechnungen

[1.1.1] H+P Ingenieure GmbH:  
„STATISCHE BERECHNUNG TIEFGRÜNDUNG E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01 Projekt: E21-027“,  
Dokument-Nr.: D02190552, Rev. 1.0, Datum: 02.02.2022

#### Anlagen zum Prüfbescheid zur Typenprüfung

##### Zeichnungen

[1.1.2] H+P Ingenieure GmbH:  
„Turmtyp: E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01 Planinhalt: Schalplan Übersicht Variante A: 30-x Ortbetonrammpfähle mit Ø51cm Tiefgründung (Tg) Projekt-Nr.: E21-027 Df“,  
Zeichnungs-Nr.: D02421795, Rev. 1.0, Datum: 04.02.2022

[1.1.3] H+P Ingenieure GmbH:  
„Turmtyp: E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01 Planinhalt: Schalplan Übersicht Variante B: 24x Ortbetonrammpfähle mit Ø=56cm Tiefgründung (Tg) Projekt-Nr.: E21-027 Df“,  
Zeichnungs-Nr.: D02421796, Rev. 1.0, Datum: 04.02.2022

[1.1.4] H+P Ingenieure GmbH:  
„Turmtyp: E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01 Planinhalt: Schalplan Übersicht Variante C: 14x Bohrpfähle mit Ø=100cm Tiefgründung (Tg) Projekt-Nr.: E21-027 Df“,  
Zeichnungs-Nr.: D02421797, Rev. 1.0, Datum: 04.02.2022

[1.1.5] H+P Ingenieure GmbH:  
„Turmtyp: E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01 Planinhalt: Bewehrungsplan 1 Ortbetonfundament Tiefgründung (Tg) Projekt-Nr.: E21-027 Df“,  
Zeichnungs-Nr.: D02421805, Rev. 1.0, Datum: 04.02.2022



- [1.1.6] H+P Ingenieure GmbH:  
„Turmtyp: E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01 Planinhalt: Bewehrungsplan 2 Ort-  
betonfundament Tiefgründung (Tg) Projekt-Nr.: E21-027 Df“,  
Zeichnungs-Nr.: D02421806, Rev. 1.0, Datum: 04.02.2022

### Spezifikationen

- [1.1.7] ENERCON GmbH:  
„Technisches Datenblatt E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01 Tiefgründung WZ S  
GKII (DiBt, Fassung Oktober 2012)“,  
Dokument-Nr.: D02411880, Rev. 3, Datum: 10.02.2022

## **1.2 Dazugehörige Dokumente**

### Turm

- [1.2.1] TÜV NORD CERT GmbH:  
„Prüfbescheid zur Typenprüfung Windenergieanlage E-138 EP3 E3, Rotorblatt  
E-138 EP3-RB-02, DiBt Windzone S, Geländekategorie S  
- Hybrid-Stahlurm E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01 -“,  
Prüfbescheid Nr.: T-7005/22-1 Rev. 0, Datum: 18.11.2022
- [1.2.2] ENERCON GmbH:  
„Bauvorlage E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01 Fundamentlasten“,  
Dokument-Nr.: D02378600, Rev. 2.2, Datum: 29.07.2021
- [1.2.3] ENERCON GmbH:  
„Bauvorlage Fundamentkorb E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01“,  
Dokument-Nr.: D02402550, Rev. 2.1, Datum: 29.07.2021
- [1.2.4] ENERCON GmbH:  
„E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01 Fundamentkorb“,  
Zeichnungs-Nr.: D02434516, Rev. 0.0, Datum: 05.08.2021
- [1.2.5] H+P Ingenieure GmbH:  
„Spannanweisung Fundamentkorb ENERCON E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-  
01 Bauteil: Fundamentkorb“,  
Dokument-Nr.: D02437082, Rev. 1.1, Datum: 30.05.2022

### Spezifikationen

- [1.2.6] ENERCON GmbH:  
„Hinweise zur Bauausführung Turmtypen: E-XX EX/XX/XX/XX/XX &  
E-XX EX/XX/XX/XX/XX Für alle Fundamenttypen“,  
Dokument-Nr.: D0748193, Rev. 0a, Datum: 12.09.2018

- [1.2.7] ENERCON GmbH:  
„Materialspezifikation Betonstahl“,  
Dokument-Nr.: D0181818, Rev. 2, Datum: 22.05.2017

#### Prüfung der Auslegungsanforderungen der DIN EN 61400-1:2011-08

- [1.2.8] ENERCON GmbH:  
„Stellungnahme Verwendbarkeit IEC ed.3 anstatt IEC ed.4 für ENERCON  
WEA“,  
Dokument-Nr.: D02759428, Rev. 0.0, Datum: 06.09.2022
- [1.2.9] TÜV NORD CERT GmbH:  
„Gutachtliche Stellungnahme Windenergieanlage E-138 EP3 E3 IEC 61400-1  
Ed. 3 - Diverse Komponenten -“,  
TÜV NORD Bericht Nr.: 8119616205-100 D II Rev. 0, Datum: 14.11.2022

## **2 Prüfgrundlagen**

- [2.1] Deutsches Institut für Bautechnik - DIBt:  
„Richtlinie für Windenergieanlagen, Einwirkungen und Standsicherheitsnachweise für Turm und Gründung“, korrigierte Fassung, 03.2015
- [2.2] DIN EN 61400-1:2011-08:  
„Windenergieanlagen - Teil 1: Auslegungsanforderungen (IEC 61400-1:2005 + A1:2010); Deutsche Fassung EN 61400-1:2005 + A1:2010“
- [2.3] DIN EN 1992-1-1:2011-01 + A1:2015-03 + DIN EN 1992-1-1/NA:2013-04 + NA/A1:2015-12: „Eurocode 2: Bemessung und Konstruktion von Stahlbeton- und Spannbetontragwerken - Teil 1-1: Allgemeine Bemessungsregeln und Regeln für den Hochbau“
- [2.4] DIN EN 1997-1:2009-09 + DIN EN 1997-1/NA:2010-12:  
„Eurocode 7: Entwurf, Berechnung und Bemessung in der Geotechnik – Teil 1: Allgemeine Regeln“
- [2.5] DIN 1054:2010-12 + A1:2012-08 + A2:2015-11:  
„Baugrund – Sicherheitsnachweise im Erd- und Grundbau – Ergänzende Regelungen zu DIN EN 1997-1“
- [2.6] DIN EN 1998-1:2010-12 + DIN EN 1998-1/NA:2011-01:  
„Eurocode 8: Auslegung von Bauwerken gegen Erdbeben - Teil 1: Grundlagen, Erdbebeneinwirkungen und Regeln für Hochbauten“
- [2.7] Deutscher Ausschuss für Stahlbeton:  
„Ermüdungsfestigkeit von Stahlbeton- und Spannbetonbauteilen mit Erläuterungen zu den Nachweisen gemäß CEB-FIB Model Code 1990“, DAfStb Heft 439, 1994

- [2.8] Deutscher Ausschuss für Stahlbeton:  
 „Erläuterungen zu DIN EN 1992-1-1 und DIN EN 1992-1-1/NA (Eurocode 2)“,  
 DAfStb Heft 600, 2012
- [2.9] Deutscher Ausschuss für Stahlbeton:  
 „Massige Bauteile aus Beton“, 2010-04

### 3 Einleitung

Gegenstand dieses Prüfbescheids ist die Typenprüfung einer Tiefgründung, welche nach der DIBt Richtlinie Fassung Oktober 2012 (korrigierte Fassung März 2015) ausgelegt wurde.

### 4 Beschreibung

#### 4.1 Fundament

Das Fundament dient zur Aufnahme des Hybrid-Stahlturms E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01, welcher in [1.2.1] geprüft wurde.

Das Kreisfundament weist einen Außendurchmesser von 16,60 m auf und ist für die folgenden Pfahlvarianten ausgelegt:

- Variante A: 30 Ortbetonrammpfähle mit Ø 51 cm
- Variante B: 24 Ortbetonrammpfähle mit Ø 56 cm
- Variante C: 14 Bohrpfähle mit Ø 100 cm

Unterhalb des Sockels befindet sich eine 50 cm dicke Fundamentvertiefung. Die Gesamthöhe des Sockels inkl. der Vertiefung beträgt 3,40 m. Die Fundamentsohle, bzw. die Oberkante der Fundamentvertiefung, liegt wegen der Sauberkeitsschicht 10 cm über der Oberkante des umgebenden Geländes.

Der Turm ist über einen Ankerkorb mit dem Fundament verbunden.

Weitere Details können den Schalplänen [1.1.2] bis [1.1.4] und dem Fundamentdatenblatt [1.1.7] (siehe Abschnitt 1.1) entnommen werden.

Die folgende Anlagenkonfiguration wurde bei der Prüfung des Fundaments berücksichtigt:

Nr.	WEA Bezeichnung	Nabenhöhe	Max. Nennleistung	Rotorblatt	Windzone (DIBt 2012)	Geländekategorie	Fundamentnachweise
1	E-138 EP3 E3	110,396 m	4260 kW	E-138 EP3-RB-02	WZ S	GK S	[1.1.1]

Tabelle 4.1: Geprüfte Konfiguration für Fundamentnachweise

## 4.2 Lastannahmen

Die angesetzten Turmfußlasten decken folgende Konfiguration ab und sind in den aufgelisteten Dokumenten spezifiziert und geprüft worden:

Nr.	WEA Bezeichnung	Nabenhöhe	Max. Nennleistung	Rotorblatt	Windzone (DIBt 2012)	Geländekategorie	spezifiziert in	geprüft in
1	E-138 EP3 E3	110,396 m	4260 kW	E-138 EP3-RB-02	WZ S	GK S	[1.2.2]	[1.2.1]

Tabelle 4.2: Lastannahmen

Die Auslegungslebensdauer beträgt 25 Jahre.

Einwirkungen aus Erdbeben wurden berücksichtigt (s. [1.2.1]).

Zur Erfassung von Herstellungs- und Montageungenauigkeiten, Einflüssen aus einseitiger Sonneneinstrahlung und ungleichmäßiger Fundamentsetzung wurde eine Schiefstellung der Turmachse von 8 mm/m angenommen.

Eine Erhöhung der Turmfußmomente durch den Einfluss der statischen Bodendrehfeder  $k_{\varphi,stat} = 18\,750\text{ MNm/rad}$  wurde ebenfalls berücksichtigt.

Die dynamische Bodendrehfeder wurde mit  $k_{\varphi,dyn} = 150\,000\text{ MNm/rad}$  angesetzt.

Verkehrslasten im Bereich der Erdaufschüttung auf der Fundamentplatte wurden nicht berücksichtigt.

Das Fundament wurde mit und ohne Belastung aus Auftrieb berechnet. In der statischen Berechnung wurde angenommen, dass der maximale Wasserstand aus Schichten- und Oberflächenwasser oder Grundwasser 3,00 m unter der Oberkante des Fundamentsockels und somit auf Höhe des umgebenden Geländes liegt.

Die Werte der Vorspannung wurden [1.2.3] bis [1.2.5] entnommen und in [1.2.1] geprüft.

Zusätzlich zum Endzustand wurde ein Bauzustand mit Belastung aus Frischbetoneigen-gewicht nachgewiesen (s. [1.1.1]).

## 4.3 Baustoffe

In diesem Abschnitt werden die Hauptbaustoffe und -produkte der tragenden Bauteile aufgeführt. Weitere Details können den geprüften Anlagen (siehe Abschnitt 1.1) bzw. der Spezifikation [1.2.7] entnommen werden.

Fundamentplatte:	C35/45	DIN EN 206-1, DIN 1045-2
Betonstahl:	B500	DIN 488

## 5 Prüfung

### 5.1 Umfang und Methodik

Die Standsicherheitsnachweise (Grenzzustände der Tragfähigkeit und der Gebrauchstauglichkeit) wurden in der eingereichten statischen Berechnung geführt und durch Vergleichsrechnung geprüft.

Die Windenergieanlage, der Turm und die Fundamente wurden zunächst mit Einwirkungen nach DIN EN IEC 61400-1 (VDE 0127-1):2019-12 ausgelegt und geprüft. Gemäß der gutachtlichen Stellungnahme [1.2.9] kann für die dort unter 1.2 aufgeführten, gutachtlichen Stellungnahmen sowie die dazugehörige Prüfung von Turm und Gründung die Erfüllung der technischen Auslegungsanforderungen der DIN EN 61400-1 Ed. 3 [2.2] ebenfalls bestätigt werden.

Die Prüfung umfasst das Fundament sowie die Beton- und Bewehrungsnachweise im Bereich der Lasteinleitung.

Der Turm, die Stahlbauteile des Ankerkorbs, die innere Tragfähigkeit der Pfähle und die geotechnischen Nachweise (inklusive der äußeren Tragfähigkeit der Pfähle) sind nicht Gegenstand dieser Prüfung.

Der Hybrid-Stahlurm und die Stahlbauteile des Ankerkorbs wurden in [1.2.1] geprüft.

Bei der Berechnung des Fundaments wurde die in den Schalplänen [1.1.2] bis [1.1.4] dargestellte, optionale Arbeitsfuge berücksichtigt.

Die Bewertung verbleibender Restsicherheiten ist nicht Bestandteil der Prüfung.

### 5.2 Anmerkungen zur Prüfung

#### Allgemeines

Für die Bemessung wurden die Teilsicherheitsbeiwerte gemäß DIBt Richtlinie Fassung Oktober 2012 (korrigierte Fassung März 2015) berücksichtigt.

Die unter 1.1 aufgeführten Unterlagen sind mit einem TÜV NORD Stempel versehen.

### 5.3 Ergebnisse

Die geprüften Standsicherheitsnachweise sind vollständig und in statischer Hinsicht korrekt.

### 5.4 Schnittstellen

#### Turm

5.4.1 Es wurde überprüft, ob das Fundament die im Prüfbescheid [1.2.1] spezifizierten Anforderungen erfüllt.

5.4.2 Es wurde geprüft, ob die für die Beton- und Bewehrungsnachweise im Lasteinleitungsbereich angesetzten Geometrien mit den in [1.2.4] dargestellten Ankerkorb-Geometrien übereinstimmen.

#### Geotechnische Nachweise und Pfähle

5.4.3 Alle geotechnischen Nachweise inklusive der nachfolgend aufgeführten Anforderungen an den Baugrund sind durch einen Gutachter für Geotechnik für den jeweiligen Gründungsbereich nachzuweisen.

5.4.4 Der Baugrund und das Pfahlsystem müssen die in [1.1.7] spezifizierten Anforderungen erfüllen.

5.4.5 Das Pfahlsystem wurde für eine Absetztiefe von 20 m berechnet, bezogen auf die Unterkante der Fundamentplatte. Die Pfahlänge kann je nach Baugrundbeurteilung und nach den örtlichen Bohr- bzw. Rammbedingungen variieren.

5.4.6 Für den Nachweis der äußeren Tragfähigkeit der Pfähle sind die in [1.1.7] angegebenen Bemessungslasten zu verwenden.

#### Montage & Inbetriebnahme

5.4.7 Hinsichtlich der Vorspannung der Ankerbolzen gelten die Anforderungen des Prüfbescheids [1.2.1].

5.4.8 Zusätzlich zum Endzustand wurde der Montagezustand des Turms (Lastfall-Gruppe DLC 8.1/8.2/8.3) mit Gondel und Rotor vor der Aufbringung der verdichteten Bodenaufschüttung nachgewiesen (s. [1.1.2] bis [1.1.4]).

#### Wiederkehrende Prüfungen / Wartungen

5.4.9 Bei wiederkehrenden Prüfungen ist Kapitel 15 der DIBt Richtlinie für Windenergieanlagen zu beachten.

5.4.10 Etwaige Schäden an den in Betrieb genommenen Windenergieanlagen, wie z.B. unzulässige Risse, und daraus abgeleitete Reparatur- bzw. Sanierungsmaßnahmen sind dem Prüfamts für Baustatik der TÜV NORD CERT GmbH mitzuteilen.

#### Weiterbetrieb

5.4.11 Ist nach Ablauf der Auslegungslbensdauer ein Weiterbetrieb der Windenergieanlage geplant, so ist hierzu Kapitel 17 der DIBt-Richtlinie für Windenergieanlagen zu beachten.

## 6 Auflagen

### Allgemeines

- 6.1 Die Anforderungen der in dem jeweiligen Bundesland geltenden Landesbauordnung sind zu beachten.
- 6.2 Alle Bescheinigungen und Protokolle sind vom Betreiber aufzubewahren und müssen auf Verlangen bei der zuständigen Baubehörde vorgelegt werden.

### Fundament und Pfähle

- 6.3 Bei der Herstellung und Ausführung des Fundaments sind die Bestimmungen der DIN EN 13670, der DIN 1045-3 und der Spezifikation [1.2.6] zu beachten. Für den Beton sind Eignungs- und Güteprüfungen gemäß DIN 1045-2 in Verbindung mit DIN EN 206-1 durchzuführen.
- 6.4 Wegen der großen Abmessungen des Fundaments ist zur Vermeidung schädlicher Auswirkungen infolge Abbindewärme und Schwindwirkungen ein Betontechnologie hinzuzuziehen. Die Betongüten sind durch Betonprüfzeugnisse der Lieferfirmen nachzuweisen. Auf die Einhaltung der geforderten Betondeckung sowie auf die fachgerechte Verlegung der Bewehrung ist zu achten. Bei Bauteilen des Gründungskörpers, die höchstens einen halben Meter in das Erdreich hineinreichen, wurde die rechnerische Rissbreite auf 0,2 mm begrenzt, bei allen übrigen Bauteilen des Gründungskörpers auf 0,3 mm. Sollten nach dem Aushärten des Betons unzulässig breite Risse festgestellt werden, sind diese fachgerecht zu sanieren.

### Anforderungen an den Baugrund

- 6.5 Die innere Tragfähigkeit der Pfähle muss für jeden Standort nachgewiesen werden. Die in [1.1.1] ermittelten und in [1.1.7] aufgeführten Pfahlbiegemomente und -querkräfte dienen lediglich der Vorbemessung und dürfen nicht für die Auslegung von Pfahlgründungen verwendet werden.
- 6.6 Die Drehfedersteifigkeit des Fundaments hängt von den Bodenkennwerten und dem Pfahlsystem ab und ist für jeden Standort zu bestätigen.

## 7 Zusammenfassung

Unter Berücksichtigung der zuvor genannten Schnittstellen und Auflagen erfüllt die hier geprüfte Tiefgründung die Anforderungen der DIBt Richtlinie für Windenergieanlagen [2.1].

Der Prüfbescheid zur Typenprüfung gilt für die in Tabelle 4.1 aufgeführte Windenergieanlagenkonfiguration.

Alle relevanten Schnittstellen (Turm/Fundament) wurden überprüft.

Statisch relevante, konstruktive Änderungen am Fundament sind dem Prüfamt für Baustatik der TÜV NORD CERT GmbH mitzuteilen und einer Bewertung zu unterziehen. Ansonsten verliert dieser Prüfbescheid seine Gültigkeit.

Dieser Prüfbescheid gilt nur zusammen mit dem Prüfbescheid zur Typenprüfung [1.2.1].

Der Leiter



Dipl.-Ing. T. Krause



An der Prüfung beteiligt:  
B.Eng. / M.Sc. P. Roycroft



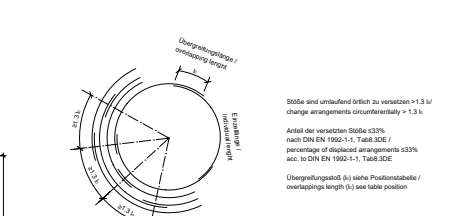
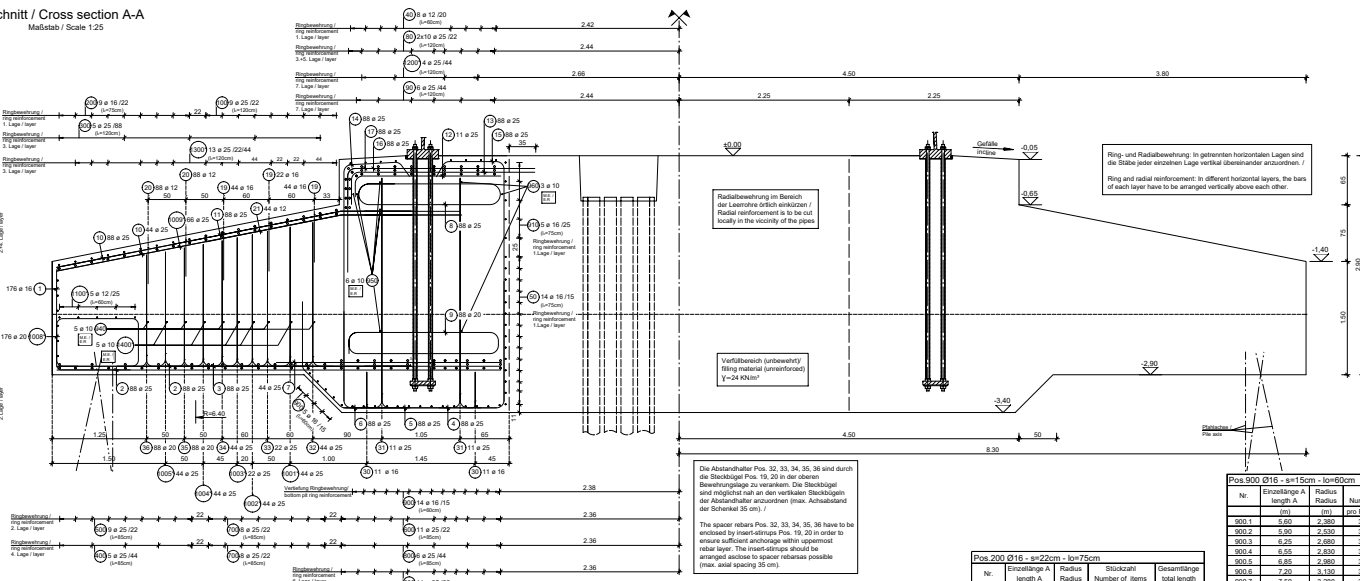






Schnitt / Cross section A-A

Maßstab / Scale 1:25



Ring- und Radialbewehrung. In getrennten horizontalen Lagen sind die Stäbe jeder einzelnen Lage vertikal übereinander anzuordnen. Ring and radial reinforcement: In different horizontal layers, the bars of each layer have to be arranged vertically above each other.

Radialbewehrung im Bereich der Längsnaht drück einwärts / Detail reinforcement is to be laid locally in the vicinity of the pipes.

Die Abstandshalter Pos. 32, 33, 34, 35, 36 sind durch die Bewehrungsstäbe zu ersetzen. Die Bewehrungsstäbe sind möglichst früh an den vertikalen Bewehrungen der Abstandshalter anzuordnen. The spacer ribs Pos. 32, 33, 34, 35, 36 have to be replaced by reinforcement bars. Reinforcement bars should be arranged earliest in the vicinity of the reinforcement of the spacer ribs.

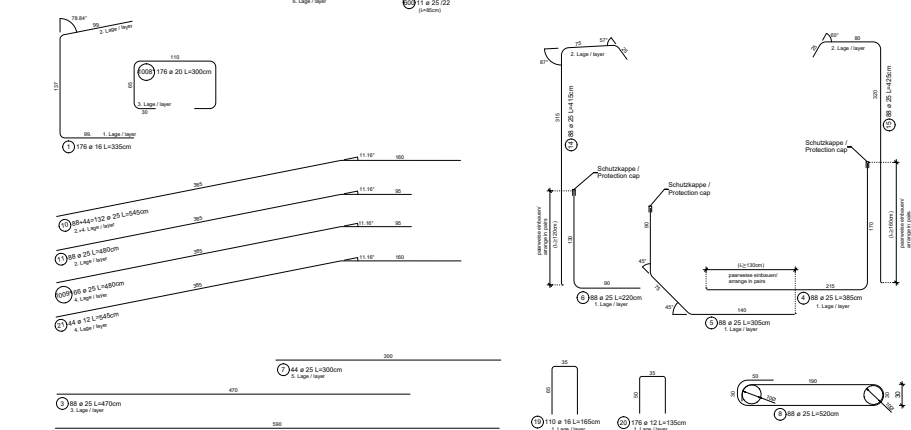


Table with columns: Pos., Anzahl, Einzellänge, Radius, Stabzahl, Gesamtlänge. Lists reinforcement bar specifications for different positions.

Table with columns: Pos., Anzahl, Einzellänge, Radius, Stabzahl, Gesamtlänge. Lists reinforcement bar specifications for different positions.

Table with columns: Pos., Anzahl, Einzellänge, Radius, Stabzahl, Gesamtlänge. Lists reinforcement bar specifications for different positions.

Table with columns: Pos., Anzahl, Einzellänge, Radius, Stabzahl, Gesamtlänge. Lists reinforcement bar specifications for different positions.

Table for Pos. 900 016 - s=15cm - l=60cm. Columns: Nr., Einzellänge, Radius, Stabzahl, Gesamtlänge.

Table for Pos. 200 016 - s=22cm - l=75cm. Columns: Nr., Einzellänge, Radius, Stabzahl, Gesamtlänge.

Table for Pos. 300 025 - s=88cm - l=120cm. Columns: Nr., Einzellänge, Radius, Stabzahl, Gesamtlänge.

Table for Pos. 400 025 - s=44cm - l=85cm. Columns: Nr., Einzellänge, Radius, Stabzahl, Gesamtlänge.

Table for Pos. 500 025 - s=22cm - l=85cm. Columns: Nr., Einzellänge, Radius, Stabzahl, Gesamtlänge.

Table for Pos. 600 025 - s=22cm - l=85cm. Columns: Nr., Einzellänge, Radius, Stabzahl, Gesamtlänge.

Table for Pos. 700 025 - s=22cm - l=85cm. Columns: Nr., Einzellänge, Radius, Stabzahl, Gesamtlänge.

Stahlteile / Steel schedule

Table with columns: Pos., Anzahl, Einzellänge, Radius, Stabzahl, Gesamtlänge. Lists steel parts for positions 010-025.

Table with columns: Pos., Anzahl, Einzellänge, Radius, Stabzahl, Gesamtlänge. Lists steel parts for positions 030-045.

Table with columns: Pos., Anzahl, Einzellänge, Radius, Stabzahl, Gesamtlänge. Lists steel parts for positions 050-065.

Table with columns: Pos., Anzahl, Einzellänge, Radius, Stabzahl, Gesamtlänge. Lists steel parts for positions 070-085.

Table with columns: Pos., Anzahl, Einzellänge, Radius, Stabzahl, Gesamtlänge. Lists steel parts for positions 090-105.

Table with columns: Pos., Anzahl, Einzellänge, Radius, Stabzahl, Gesamtlänge. Lists steel parts for positions 110-125.

Table with columns: Pos., Anzahl, Einzellänge, Radius, Stabzahl, Gesamtlänge. Lists steel parts for positions 130-145.

Table with columns: Pos., Anzahl, Einzellänge, Radius, Stabzahl, Gesamtlänge. Lists steel parts for positions 150-165.

Stöße sind umlaufend 08R3 zu versetzen + 1 x 3 Lagen anfangs verspannungsmäßig + 1 x 3 Lagen.

Anteil der verspannten Stöße 233% nach DIN EN 1992-1-1, Tab. 3.0C.1. Anteil der verbleibenden verspannten Stöße 333% nach DIN EN 1992-1-1, Tab. 3.0C.1.

Mindestwerte der Bewehrungsstärken nach DIN EN 1992-1-1. Tabelle mit Spalten für verschiedene Bewehrungsarten.

Angaben entsprechen DIN 206-1 und DIN EN 1992-1-1. Tabelle mit Spalten für verschiedene Bewehrungsarten.

Stahlteile / Steel schedule. Table with columns: Pos., Anzahl, Einzellänge, Radius, Stabzahl, Gesamtlänge.

Stahlteile / Steel schedule. Table with columns: Pos., Anzahl, Einzellänge, Radius, Stabzahl, Gesamtlänge.

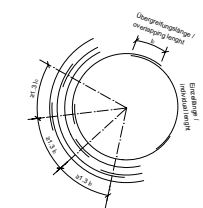
Stahlteile / Steel schedule. Table with columns: Pos., Anzahl, Einzellänge, Radius, Stabzahl, Gesamtlänge.

Stahlteile / Steel schedule. Table with columns: Pos., Anzahl, Einzellänge, Radius, Stabzahl, Gesamtlänge.

Stahlteile / Steel schedule. Table with columns: Pos., Anzahl, Einzellänge, Radius, Stabzahl, Gesamtlänge.

Vertical sidebar containing logos for ENERCON and HP, and other technical information.

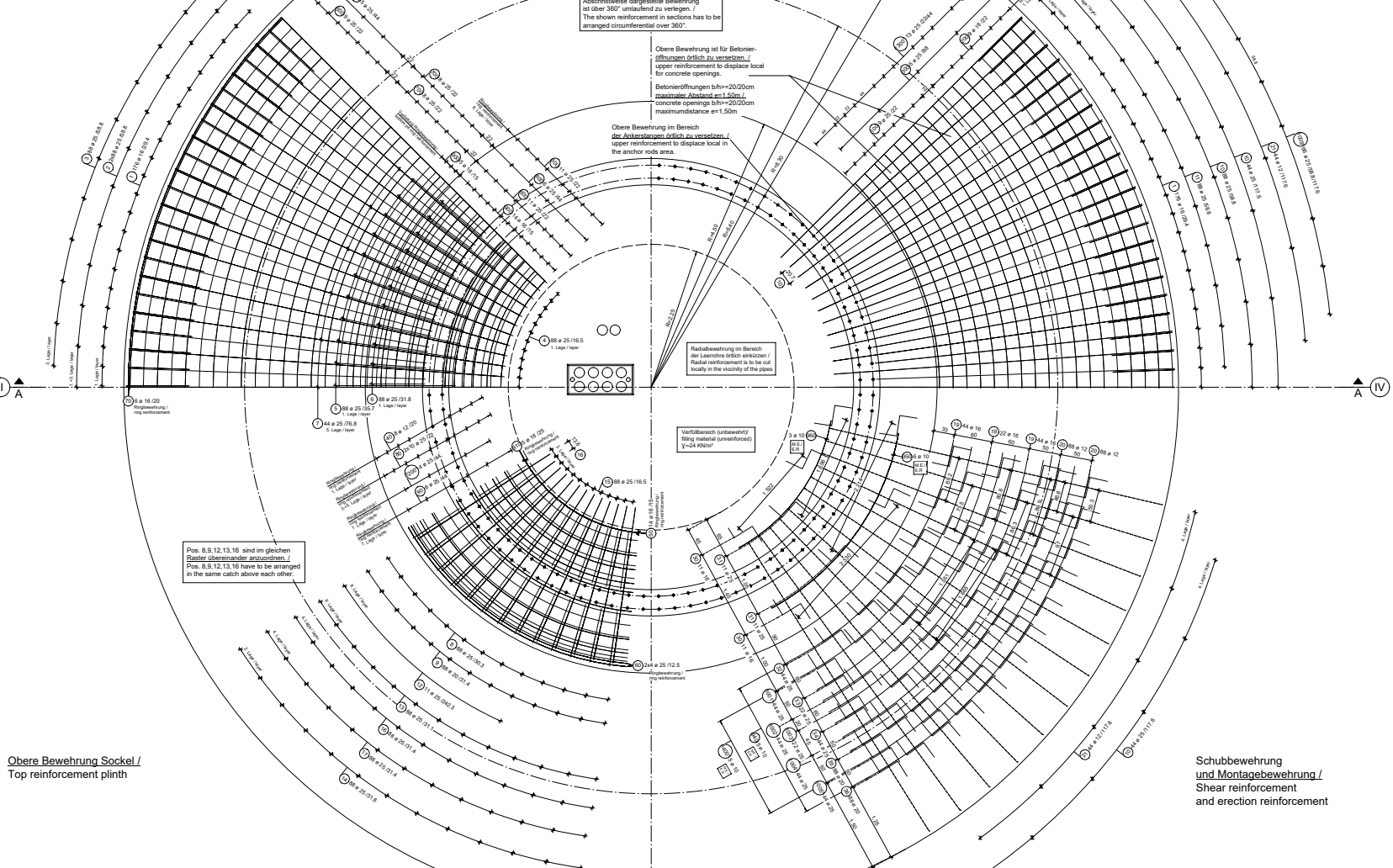
Draufsicht Fundament / Top view foundation  
Maßstab / Scale 1:25



Stöße sind umlaufend örtlich zu versetzen 1:3 l /  
change arrangements circumferentially = 1:3 l  
Anch. des versetzten Stöße 53%  
percentage of displaced arrangements 53%  
acc. to DIN EN 1992-1-1, Tab. 8.2C  
Übergangslänge (l) siehe Positionstabelle /  
overlapping length (l) see table position

Untere Bewehrung /  
Bottom reinforcement

Obere Bewehrung /  
Top reinforcement



Obere Bewehrung Sockel /  
Top reinforcement plinth

Schubbewehrung  
und Montagebewehrung /  
Shear reinforcement  
and erection reinforcement

**Normen:**  
1. Eurocode 2 (EN 1992-1-1) / EC 2 (EN 1992-1-1:2004), DIN-Revision 2012/2015.  
2. Bemessungsgrundlage DIN EN 1992-1-1, 4.4.2.1  
3. Zentrale Belastung der Fundamente DIN EN 1992-1-1, 4.4.2.2  
4. Für die Umformung (Stabdarmen) und die Anforderungen nach DIN 1020 bezüglich der Details anzuhaltend.  
5. Ausführung der Bewehrungsarbeiten nach den Bestimmungen der DIN EN 12008.  
6. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
7. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
8. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
9. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
10. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
11. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
12. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
13. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
14. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
15. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
16. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
17. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
18. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
19. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
20. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
21. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
22. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
23. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
24. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
25. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
26. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
27. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
28. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
29. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
30. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
31. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
32. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
33. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
34. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
35. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
36. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
37. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
38. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
39. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
40. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
41. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
42. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
43. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
44. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
45. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
46. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
47. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
48. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
49. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
50. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
51. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
52. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
53. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
54. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
55. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
56. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
57. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
58. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
59. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
60. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
61. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
62. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
63. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
64. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
65. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
66. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
67. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
68. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
69. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
70. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
71. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
72. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
73. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
74. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
75. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
76. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
77. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
78. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
79. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
80. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
81. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
82. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
83. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
84. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
85. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
86. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
87. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
88. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
89. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
90. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
91. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
92. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
93. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
94. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
95. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
96. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
97. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
98. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
99. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.  
100. Die Ausführung der Bewehrungsarbeiten ist zu kontrollieren.

**Mindestwerte der Bewehrungsdichten im gemäß DIN EN 1992-1-1**  
Minimum reinforcement densities according to EN 1992-1-1

Mindestwert	Mindestwert	Mindestwert	Mindestwert	Mindestwert
Mindestwert	Mindestwert	Mindestwert	Mindestwert	Mindestwert
Mindestwert	Mindestwert	Mindestwert	Mindestwert	Mindestwert
Mindestwert	Mindestwert	Mindestwert	Mindestwert	Mindestwert

**Angaben entsprechen DIN EN 206-1 und DIN EN 1992-1-1**  
specification according to DIN EN 206-1 and DIN EN 1992-1-1

Material	Material	Material	Material	Material
Material	Material	Material	Material	Material
Material	Material	Material	Material	Material
Material	Material	Material	Material	Material

**Bewehrung / concrete cover**

Mindestwert	Mindestwert
Mindestwert	Mindestwert
Mindestwert	Mindestwert
Mindestwert	Mindestwert

**Besondere Anforderungen / special requirements**

Mindestwert	Mindestwert
Mindestwert	Mindestwert
Mindestwert	Mindestwert
Mindestwert	Mindestwert

**Bauwerkschicht / bedding layer**

Mindestwert	Mindestwert
Mindestwert	Mindestwert
Mindestwert	Mindestwert
Mindestwert	Mindestwert

**Besondere Anforderungen / special requirements**

Mindestwert	Mindestwert
Mindestwert	Mindestwert
Mindestwert	Mindestwert
Mindestwert	Mindestwert

**Angaben entsprechen DIN EN 206-1 und DIN EN 1992-1-1**  
specification according to DIN EN 206-1 and DIN EN 1992-1-1

Material	Material	Material	Material	Material
Material	Material	Material	Material	Material
Material	Material	Material	Material	Material
Material	Material	Material	Material	Material

**Angaben entsprechen DIN EN 206-1 und DIN EN 1992-1-1**  
specification according to DIN EN 206-1 and DIN EN 1992-1-1

Material	Material	Material	Material	Material
Material	Material	Material	Material	Material
Material	Material	Material	Material	Material
Material	Material	Material	Material	Material

**Angaben entsprechen DIN EN 206-1 und DIN EN 1992-1-1**  
specification according to DIN EN 206-1 and DIN EN 1992-1-1

Material	Material	Material	Material	Material
Material	Material	Material	Material	Material
Material	Material	Material	Material	Material
Material	Material	Material	Material	Material

**Angaben entsprechen DIN EN 206-1 und DIN EN 1992-1-1**  
specification according to DIN EN 206-1 and DIN EN 1992-1-1

Material	Material	Material	Material	Material
Material	Material	Material	Material	Material
Material	Material	Material	Material	Material
Material	Material	Material	Material	Material

01 • c'läæ • K G E EG ÄX '• ä • K A Z E E E EG Ä O • c'lä ä M O S a r c E ä I

557/637



**Angaben entsprechen DIN EN 206-1 und DIN EN 1992-1-1**  
specification according to DIN EN 206-1 and DIN EN 1992-1-1

Material	Material	Material	Material	Material
Material	Material	Material	Material	Material
Material	Material	Material	Material	Material
Material	Material	Material	Material	Material

# Technisches Datenblatt

# Technical data sheet

**E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01**

## Tiefgründung

## Deep Foundation

WZ S GKII (DiBt, Fassung Oktober 2012)

WK SA (IEC 61400-1, 4<sup>rd</sup> Edition, 2019)

Anlage zum Prüfbescheid zur Typenprüfung

Nr.: ..... T-7005/22-3 Rev. 0 .....

vom ..... 18. Nov. 2022 .....



<b>Herausgeber</b>	ENERCON GmbH ▪ Dreekamp 5 ▪ 26605 Aurich ▪ Deutschland Telefon: +49 4941 927-0 ▪ Telefax: +49 4941 927-109 E-Mail: info@enercon.de ▪ Internet: http://www.enercon.de Geschäftsführer: Dr. Jürgen Zeschky, Jost Backhaus, Dr. Martin Prillmann, Jörg Scholle Zuständiges Amtsgericht: Aurich ▪ Handelsregisternummer: HRB 411 Ust.Id.-Nr.: DE 181 977 360
<b>Urheberrechtshinweis</b>	Die Inhalte dieses Dokuments sind urheberrechtlich sowie hinsichtlich der sonstigen geistigen Eigentumsrechte durch nationale und internationale Gesetze und Verträge geschützt. Die Rechte an den Inhalten dieses Dokuments liegen bei der ENERCON GmbH, sofern und soweit nicht ausdrücklich ein anderer Inhaber angegeben oder offensichtlich erkennbar ist.  Die ENERCON GmbH räumt dem Verwender das Recht ein, zu Informationszwecken für den eigenen, rein unternehmensinternen Gebrauch Kopien und Abschriften dieses Dokuments zu erstellen; weitergehende Nutzungsrechte werden dem Verwender durch die Bereitstellung dieses Dokuments nicht eingeräumt. Jegliche sonstige Vervielfältigung, Veränderung, Verbreitung, Veröffentlichung, Weitergabe, Überlassung an Dritte und/oder Verwertung der Inhalte dieses Dokuments ist – auch auszugsweise – ohne vorherige, ausdrückliche und schriftliche Zustimmung der ENERCON GmbH untersagt, sofern und soweit nicht zwingende gesetzliche Vorschriften ein Solches gestatten.  Dem Verwender ist es untersagt, für das in diesem Dokument wiedergegebene Know-how oder Teile davon gewerbliche Schutzrechte gleich welcher Art anzumelden.  Sofern und soweit die Rechte an den Inhalten dieses Dokuments nicht bei der ENERCON GmbH liegen, hat der Verwender die Nutzungsbestimmungen des jeweiligen Rechteinhabers zu beachten.
<b>Geschützte Marken</b>	Alle in diesem Dokument ggf. genannten Marken- und Warenzeichen sind geistiges Eigentum der jeweiligen eingetragenen Inhaber; die Bestimmungen des anwendbaren Kennzeichen- und Markenrechts gelten uneingeschränkt.
<b>Änderungsvorbehalt</b>	Die ENERCON GmbH behält sich vor, dieses Dokument und den darin beschriebenen Gegenstand jederzeit ohne Vorankündigung zu ändern, insbesondere zu verbessern und zu erweitern, sofern und soweit vertragliche Vereinbarungen oder gesetzliche Vorgaben dem nicht entgegenstehen.
<b>Publisher</b>	ENERCON GmbH ▪ Dreekamp 5 ▪ 26605 Aurich ▪ Germany Phone: +49 4941 927-0 ▪ Fax: +49 4941 927-109 E-mail: info@enercon.de ▪ Internet: http://www.enercon.de Managing Directors: Dr. Jürgen Zeschky, Jost Backhaus, Dr. Martin Prillmann, Jörg Scholle Local court: Aurich ▪ Company registration number: HRB 411 VAT ID no.: DE 181 977 360
<b>Copyright notice</b>	The entire content of this document is protected by copyright and – with regard to other intellectual property rights – international laws and treaties. ENERCON GmbH holds the rights in the content of this document unless another rights holder is expressly identified or obviously recognisable.  ENERCON GmbH grants the user the right to make copies and duplicates of this document for informational purposes for its own intra-corporate use; making this document available does not grant the user any further right of use. Any other duplication, modification, dissemination, publication, circulation, surrender to third parties and/or utilisation of the contents of this document – also in part – shall require the express prior written consent of ENERCON GmbH unless any of the above is permitted by mandatory legislation. The user is prohibited from registering any industrial property rights in the know-how reproduced in this document, or for parts thereof.  If and to the extent that ENERCON GmbH does not hold the rights in the content of this document, the user shall adhere to the relevant rights holder's terms of use.
<b>Registered trademarks</b>	Any trademarks mentioned in this document are intellectual property of the respective registered trademark holders; the stipulations of the applicable trademark law are valid without restriction.
<b>Reservation of right of modification</b>	ENERCON GmbH reserves the right to change, improve and expand this document and the subject matter described herein at any time without prior notice, unless contractual agreements or legal requirements provide otherwise.



**Dokumentinformation / Document details**

<b>Dokument-ID</b> Document ID	D02411880/3.0
<b>Vermerk</b> Note	Originaldokument. Original document

<b>Datum</b> Date	<b>Sprache</b> Language	<b>DCC</b>	<b>Werk / Abteilung</b> Plant / Department
2021-07-01	de;en/en	DA	WRD / Türme und Fundamente WRD / Towers and Foundations

**Ergänzende Angaben / Additional notes**

<b>Angaben zum Original (de;en)</b> Original document details		<b>Angaben zur Übersetzung (--)</b> Translation details	
Erstellt/Datum: Created/Date:	Behrns, M. / 2021-07-01	Übersetzt/Datum: Translated/Date:	
Geprüft/Datum: Checked/Date:	Villada, J. / 2021-07-01	Geprüft/Datum: Checked/Date:	

**Revisionen / Revisions**

Rev.	Datum/Date	Änderung/Change	Erstellt/Created
0	2021-07-01	Dokument erstellt als Entwurf Document created as draft	MAB
1	2021-08-04	Entwurf entfernt / remove preliminary	MAB
2	2021-11-26	Stahlgewicht / Steel weight	EKA
3	2022-02-10	Stahlgewicht / Steel weight	EKA



Dieses Dokument wurde auf Anfrage bzw. für einen bestimmten Auftrag verschickt. Der Empfänger wurde nicht registriert. Der Empfänger wird bei Änderung nicht automatisch informiert.

This document has been forwarded upon request or with regard to a specific order. The recipient has not been registered. The recipient will not be automatically notified about any amendments.

# 1 Allgemeine Angaben / General information

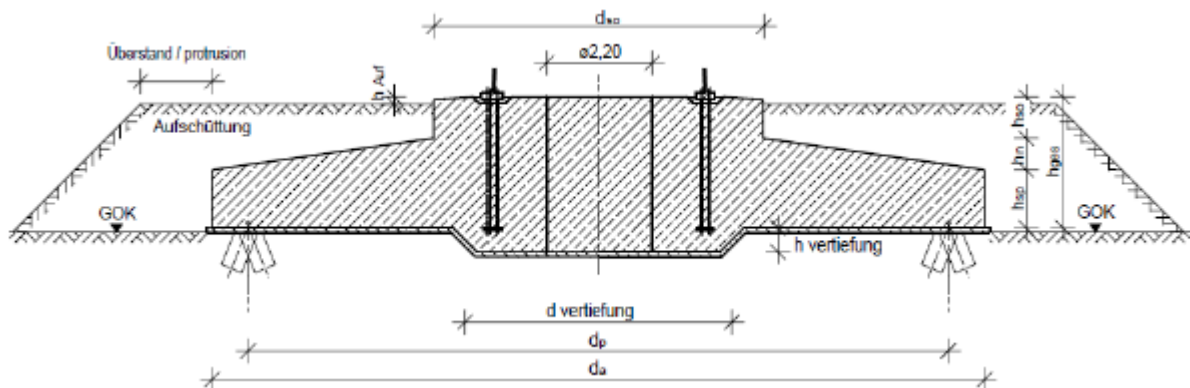
Typenstatik	H+P Ingenieure GmbH	<i>Design-specific structural analysis</i>
Tiefgründung	Ø 16,60 m	<i>Pile Foundation</i>
Auftrag / Datum	D02190552 / 19.11.2021	<i>Order no./ date</i>





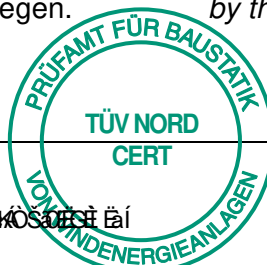
## 2 Fundamentgeometrie / Foundation dimensions

<b>Außendurchmesser</b>	$d_a$	16,60	m	<b>Outer diameter</b>
<b>Sockeldurchmesser</b>	$d_{so}$	9,00	m	<b>Base diameter</b>
<b>Mittelblockdurchmesser (unbewehrt)</b>	$d_i$	4,50	m	<b>Inner diameter (unreinforced)</b>
<b>Pfahlkreisdurchmesser Var. A, B</b>	$d_p$	15,40	m	<b>Pile ring diameter Var. A, B</b>
<b>Pfahlkreisdurchmesser Var. C</b>	$d_p$	15,00	m	<b>Pile ring diameter Var. C</b>
<b>Fundamenthöhe</b>	$h_{ges}$	2,90	m	<b>Foundation height</b>
<b>Sockelhöhe</b>	$h_{so}$	0,65	m	<b>Base height</b>
<b>Höhe Spornneigung</b>	$h_n$	0,75	m	<b>Spur incline height</b>
<b>Spornhöhe</b>	$h_{sp}$	1,50	m	<b>Spur height</b>
<b>Differenz Fundamentoberkante - GOK</b>	$h_{GOK}$	3,00	m	<b>Difference between foundation top edge and ground level</b>
<b>Differenz Fundamentoberkante – Oberkante Aufschüttung</b>	$h_{Auf}$	0,15	m	<b>Difference between foundation top edge and backfill</b>
<b>Durchmesser Fundamentvertiefung (gemittelt)</b>	$d_{vertiefung}$	9,50	m	<b>Diameter of foundation recess (averaged)</b>
<b>Vertiefungshöhe</b>	$h_{vertiefung}$	0,50	m	<b>Recess height</b>
<b>Höhe maximal zulässiger Grundwasserstand GWS über UK Sohlvertiefung</b>	$h_{GWS}$	0,40	m	<b>Height of maximum permissible groundwater level GWL above bottom pit</b>
<b>Betongüte und Volumen</b>	C 35/45	501	m <sup>3</sup>	<b>Concrete quality and volume</b>
<b>Stahlgewicht, ohne Arbeitsfuge</b>	B 500B	46,4	t	<b>Steel weight, without construction joint</b>
<b>Stahlgewicht, mit Arbeitsfuge</b>	B 500B	55,3	t	<b>Steel weight, with construction joint</b>
<b>Stahlgewicht, ohne Arbeitsfuge</b>	B 400B	47,3	t	<b>Steel weight, without construction joint</b>
<b>Stahlgewicht, mit Arbeitsfuge</b>	B 400B	57,3	t	<b>Steel weight, with construction joint</b>



Der erforderliche Überstand der Aufschüttung über die Fundamentaßenkanten ist durch den verantwortlichen Baugrundgutachter festzulegen.

The required protrusion of the backfill beyond the outer foundation edges must be defined by the responsible geotechnical expert.



Pfähle / Piles:		
Variante A / Variant A:	30 Fertigteilrammpfähle nach innen und nach außen geneigt 30 pre-cast driven piles inclined inwards and outwards	a / b 45/45 cm
Variante A / Variant A:	30 Ortbetonrammpfähle nach innen und nach außen geneigt 30 rammed in-situ concrete piles inclined inwards and outwards	Ø 51 cm
Variante B / Variant B:	24 Ortbetonrammpfähle nach innen und nach außen geneigt 24 rammed in-situ concrete piles inclined inwards and outwards	Ø 56 cm
Variante C / Variant C:	14 Bohrpfähle vertikal 14 bored piles vertical	Ø 100 cm

## 2.1 Ergänzende Anforderungen für Tiefgründungen / Additional requirements for deep foundations

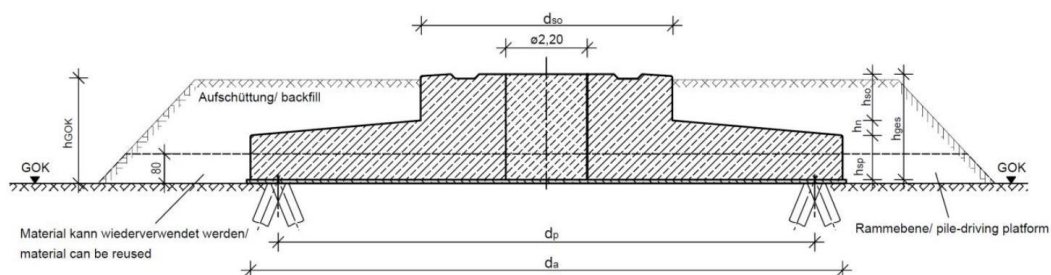
Bei allen Tiefgründungen mit Fertigteil- oder Ortbetonpfählen ist vor Beginn der Pfahlarbeiten eine Rammebene gemäß der folgenden Abbildungen vorzubereiten.

Die Rammebene ist auf der Geländeoberkante mit einer Höhe  $h=0,8$  m herzustellen. Etwaige Änderungen an Höhe oder Ausführungsebene sind vor der Ausführung mit ENERCON abzusprechen, und von ENERCON freizugeben. Die Planung der Rammebene obliegt dem verantwortlichen Baugrundgutachter. Dieser hat eine Aussage über das zu verwendende Material sowie über alle auf die Pfähle einwirkenden Zusatzbelastungen, z. B. durch Seitendruck oder Schrägauflast, zu treffen.

*For all deep foundations with pre-cast or cast-in-situ concrete piles, a pile-driving platform according to the following illustrations must be prepared before piling works.*

*The pile-driving platform must be executed with a height  $h=0.80$  m on top ground level. Possible changes of the height or the level of execution must be agreed with ENERCON before execution, and must be approved by ENERCON. The geotechnical expert is responsible for planning the pile-driving platform. A statement about the material to be used for the platform, and also about additional loadings onto the piles, e. g. lateral pressure or sloped backfill, must be made by the geotechnical expert.*

### Tiefgründung mit Bodenaufschüttung / deep foundation with backfill



### 3 Mindestdreh- und -wegfedersteifigkeiten Minimum rotational and translational spring stiffness

Folgende Mindestwerte sind einzuhalten:

Observe the following minimum values:

Min. Bodendrehfederkonstanten / Min. value of rotational spring	k <sub>φ,stat</sub> 18750 MNm/rad
	k <sub>φ,dyn</sub> 150000 MNm/rad
Min. Bodenwegfederkonstante / Min. value of translational spring	k <sub>F,dyn</sub> 200 MN/m

Es gelten folgende Beziehungen:

The following relations apply:

$$\frac{1}{k_{\phi,Gesamt}} = \frac{1}{k_{\phi,Fundament}} + \frac{1}{k_{\phi,Pfahlsystem}}$$

$$\frac{1}{k_{\phi,Total}} = \frac{1}{k_{\phi,Foundation}} + \frac{1}{k_{\phi,Pilesystem}}$$

### 4 Zulässige Schiefstellung / Allowed misalignment

Maximal zulässige Schiefstellung infolge Bau-  
grundsetzung in 25 Jahren bezogen auf den  
Pfahlkreisdurchmesser.

Maximum allowed misalignment due to subsoil  
settlement within 25 years, related to the pile  
ring diameter.

$$\Delta s \leq 3 \text{ mm/m}$$

### 5 Pfahlkräfte / Pile loads

Für den Nachweis der Pfahltragsicherheit sind  
sowohl Tragfähigkeitsnachweise wie auch Ge-  
brauchstauglichkeitsnachweise zu führen.

Documented evidence of the structural safety of  
piles requires load-carrying analyses and proof of  
serviceability.

Die Pfähle sollten aufgrund der Zugbeanspru-  
chung mindestens 5,0 m in den tragfähigen Bau-  
grund ( $q_c > 7,5 \text{ MN/m}^2$ ) einbinden.

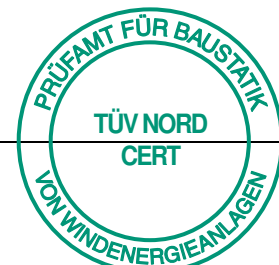
Due to tensile loads, the piles should bond with  
the load-bearing subsoil for a minimum of 5.0 m  
( $q_c > 7.5 \text{ MN/m}^2$ ).

Durch einen Sachverständigen der Geotechnik  
kann diese Einbindetiefe reduziert werden.

This anchoring depth can be reduced by means  
of geotechnical expertise.

Es werden **nur die axialen Pfahllasten** für die  
ungünstigste Lastfallkombination angegeben.  
Die Lasten beziehen sich auf Oberkante Pfahl  
ohne Pfahleigengewicht.

**Only axial pile loads** for the worst load case  
combination are indicated. Loads refer to the  
top edge the pile without considering the pile's  
dead load.



### 5.1 Variante A: Fertigteiltramppfähle oder Ortbetonrammpfähle / Variant A: pre-cast driven piles or cast in-situ concrete piles

Querschnitt Breite/Breite oder	45/45 cm	Cross section width/width or
Querschnitt Durchmesser	51 cm	Cross section diameter
Anzahl	30	Quantity
Pfahllänge (Nachweislänge in statischer Berechnung)	20,0 m	Pile length (proof length in static calculation)
Anzahl Neigung nach außen	15 4,5:1	Quantity outward inclination
Anzahl Neigung nach innen	15 7,0:1	Quantity inward inclination

### Charakteristische axiale Pfahllasten / Characteristic axial pile loads

Lastfall / Load case N/A/T	( $\gamma_F / \gamma_F$ )	F <sub>Gk</sub> in kN ohne Auftrieb without buoyancy	F <sub>Gk</sub> in kN mit Auftrieb with buoyancy	F <sub>Qk</sub> in kN	Σ F <sub>k</sub> in kN
<b>Druck / Compression</b>	(1.00/1.00)	-717	-	-1095	<b>-1812</b>
<b>Zug / Tension</b>	(1.00/1.00)	-	-646	1065	<b>419</b>

alle Lasten ohne Teilsicherheitsbeiwerte  
( $\gamma_F = 1,0$ )

Loads do not include partial safety factors  
( $\gamma_F = 1.0$ )

### Bemessungswerte der axialen Pfahllasten / Axial Pile load design values

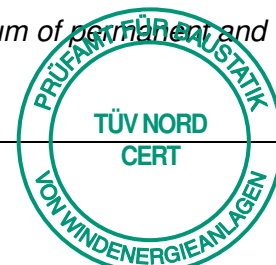
Lastfall / Load case N/A/T	( $\gamma_F / \gamma_F$ )	F <sub>Gd</sub> in kN ohne Auftrieb without buoyancy	F <sub>Gd</sub> in kN mit Auftrieb with buoyancy	F <sub>Qd</sub> in kN	Σ F <sub>d</sub> in kN
<b>Druck / Compression</b>	(1.35/0.90)	-867	-	-1300	<b>-2167</b>
<b>Zug / Tension</b>	(1.35/0.90)	-	-614	1260	<b>646</b>

alle Lasten inklusive Teilsicherheitsbeiwerte  
( $\gamma_{\text{Auftrieb}} = 1,10$ )

All loads include partial safety factors ( $\gamma_{\text{buoyancy}} = 1.10$ )

### Erläuterungen / Explanations:

Anteil infolge ständiger Lasten	F <sub>G</sub>	portion due to permanent loads
Anteil infolge veränderlicher Lasten	F <sub>Q</sub>	portion due to varying loads
Charakteristische Lasten	F <sub>k</sub>	characteristic loads
Bemessungswerte der Lasten	F <sub>d</sub>	load design values
Summe aus ständigen und veränderlichen Lasten	Σ F	sum of permanent and varying loads



## 5.2 Variante B: Ortbetonrammpfähle / Variant B: Rammed in-situ concrete piles

Querschnitt Durchmesser	56 cm	Cross section diameter
Anzahl	24	Quantity
Pfahllänge (Nachweislänge in statischer Berechnung)	20,0 m	Pile length (proof length in static calculation)
Anzahl Neigung nach außen	12 4,5:1	Quantity outward inclination
Anzahl Neigung nach innen	12 7,0:1	Quantity inward inclination

### Charakteristische axiale Pfahllasten / Characteristic axial pile loads

Lastfall / Load case N/A/T	( $\gamma_F / \gamma_F$ )	F <sub>Gk</sub> in kN ohne Auftrieb without buoyancy	F <sub>Gk</sub> in kN mit Auftrieb with buoyancy	F <sub>Qk</sub> in kN	Σ F <sub>k</sub> in kN
Druck / Compression	(1.00/1.00)	-896	-	-1351	-2246
Zug / Tension	(1.00/1.00)	-	-807	1287	480

alle Lasten ohne Teilsicherheitsbeiwerte  
( $\gamma_F = 1,0$ )

Loads do not include partial safety factors  
( $\gamma_F = 1.0$ )

### Bemessungswerte der axialen Pfahllasten / Axial Pile load design values

Lastfall / Load case N/A/T	( $\gamma_F / \gamma_F$ )	F <sub>Gd</sub> in kN ohne Auftrieb without buoyancy	F <sub>Gd</sub> in kN mit Auftrieb with buoyancy	F <sub>Qd</sub> in kN	Σ F <sub>d</sub> in kN
Druck / Compression	(1.35/0.90)	-1084	-	-1605	-2689
Zug / Tension	(1.35/0.90)	-	-768	1522	754

alle Lasten inklusive Teilsicherheitsbeiwerte  
( $\gamma_{\text{Auftrieb}} = 1,10$ )

All loads include partial safety factors ( $\gamma_{\text{buoyancy}} = 1.10$ )

### Erläuterungen / Explanations:

Anteil infolge ständiger Lasten	F <sub>G</sub>	portion due to permanent loads
Anteil infolge veränderlicher Lasten	F <sub>Q</sub>	portion due to varying loads
Charakteristische Lasten	F <sub>k</sub>	characteristic loads
Bemessungswerte der Lasten	F <sub>d</sub>	load design values
Summe aus ständigen und veränderlichen Lasten	Σ F	sum of permanent and varying loads



### 5.3 Variante C: Bohrpfähle / Variant C: Bored piles

Querschnitt Durchmesser	100 cm	<i>Cross section diameter</i>
Anzahl	14	<i>Quantity</i>
Pfahllänge (Nachweislänge in statischer Berechnung)	20,0 m	<i>Pile length (proof length in static calculation)</i>
Anzahl vertikal	14	<i>Quantity vertical</i>

#### Charakteristische axiale Pfahllasten / Characteristic axial pile loads

Lastfall / Load case N/A/T	( $\gamma_F / \gamma_F$ )	F <sub>Gk</sub> in kN ohne Auftrieb <i>without buoyancy</i>	F <sub>Gk</sub> in kN mit Auftrieb <i>with buoyancy</i>	F <sub>Qk</sub> in kN	Σ F <sub>k</sub> in kN
<b>Druck / Compression</b>	(1.00/1.00)	-1535	-	-2167	<b>-3702</b>
<b>Zug / Tension</b>	(1.00/1.00)	-	-1384	2153	<b>770</b>

alle Lasten ohne Teilsicherheitsbeiwerte  
( $\gamma_F = 1,0$ )

*Loads do not include partial safety factors*  
( $\gamma_F = 1.0$ )

#### Bemessungswerte der axialen Pfahllasten / Axial Pile load design values

Lastfall / Load case N/A/T	( $\gamma_F / \gamma_F$ )	F <sub>Gd</sub> in kN ohne Auftrieb <i>without buoyancy</i>	F <sub>Gd</sub> in kN mit Auftrieb <i>with buoyancy</i>	F <sub>Qd</sub> in kN	Σ F <sub>d</sub> in kN
<b>Druck / Compression</b>	(1.35/0.90)	-1858	-	-2569	<b>-4427</b>
<b>Zug / Tension</b>	(1.35/0.90)	-	-1316	2534	<b>1219</b>

alle Lasten inklusive Teilsicherheitsbeiwerte  
( $\gamma_{\text{Auftrieb}} = 1,10$ )

*All loads include partial safety factors* ( $\gamma_{\text{buoyancy}} = 1.10$ )

#### Erläuterungen / Explanations:

Anteil infolge ständiger Lasten	F <sub>G</sub>	<i>portion due to permanent loads</i>
Anteil infolge veränderlicher Lasten	F <sub>Q</sub>	<i>portion due to varying loads</i>
Charakteristische Lasten	F <sub>K</sub>	<i>characteristic loads</i>
Bemessungswerte der Lasten	F <sub>d</sub>	<i>load design values</i>
Summe aus ständigen und veränderlichen Lasten	Σ F	<i>sum of permanent and varying loads</i>



## 5.4 Bemessungswerte der Pfahlschnittgrößen/ Pile stress resultant design values

Anzahl Pfähle / number of piles		A	B	C
Horizontalkraft (Pfahloberkante) / Horizontal force (top edge of pile)	Hd	67,8 kN	84,1 kN	206,3 kN
Einspannmoment in der Platte / Fixed-end moment in plate	Md	132,1 kNm*	174,4 kNm*	613,0 kNm*
Max. Moment in Pfahlmitte / Max. moment at centre of pile	Md	124,0 kNm*	162,7 kNm*	619,2 kNm*

\* in Abhängigkeit von der anstehenden Bettung

Die Bemessungswerte der Pfahlschnittgrößen dürfen für eine Vorbemessung verwendet werden und sind mit den Bemessungswerten der Pfahlkräfte ungünstig zu kombinieren.

*Pile stress resultant design values may be used for pre-analyses and must be unfavourably combined with pile force design values.*

Der Nachweis der inneren Tragfähigkeit ist standortabhängig unter Berücksichtigung des ENERCON-Pflichtenheftes „Nachweisführung der inneren Tragfähigkeit von Pfahlsystemen“ zu führen.

*The inner bearing capacity must be verified depending on the location, taking ENERCON's specifications document "Verification of internal pile capacity" into account.*

## 5.5 Baugrundaufbau / Subsoil structure

Die Berechnung der zuvor angegebenen Pfahlkräfte und Pfahlschnittgrößen basiert auf den folgenden angenommenen Bodenparametern.

*The calculation of the previously listed pile loads and pile stress resultants is based on the following assumed subsoil parameters.*

Diese Parameter sind für jeden Standort durch einen Baugrundgutachter zu überprüfen.

*These parameters must be checked for each site by a geotechnical expert.*

Tiefe ab Fundamentunterkante / Depth starting at foundation bottom edge	Pfahlvariante / Pile option			
	A – B		C	
	Es,stat	Es,dyn	Es,stat	Es,dyn
0 m – 1 m	0 MN/m <sup>2</sup>	0 MN/m <sup>2</sup>	0 MN/m <sup>2</sup>	0 MN/m <sup>2</sup>
1 m – 15 m	3 MN/m <sup>2</sup>	30 MN/m <sup>2</sup>	3 MN/m <sup>2</sup>	30 MN/m <sup>2</sup>
15 m – 20 m	30 MN/m <sup>2</sup>	144 MN/m <sup>2</sup>	30 MN/m <sup>2</sup>	144 MN/m <sup>2</sup>

## 6 Lasten an der Fundamentunterkante Loads at the bottom edge of the foundation

Die angegebenen  $F_Z$ -Lasten schließen das Fundamenteigengewicht  $\gamma = 25 \text{ kN/m}^3$  und die Bodenauflast im Trockenzustand ein. Die Bodenauflast auf das Fundament wird mit  $\gamma_{Tr} = 16 \text{ kN/m}^3$  angesetzt.

The  $F_Z$  loads indicated include the dead weight of the foundation  $\gamma = 25 \text{ kN/m}^3$  and the soil weight in dry condition. Soil weight on the foundation is considered with  $\gamma_{dr} = 16 \text{ kN/m}^3$ .

### 6.1 Charakteristische Lastfälle / Characteristic load cases

Lastfall Load case	$(\gamma_F / \gamma_F)$	$F_{XY}$ in kN	$F_{Z,min}$ in kN ohne Auftrieb without buoyancy	$F_{Z,max}$ in kN mit Auftrieb with buoyancy	$M_{XY}$ in kNm	$M_Z$ in kNm
NTM DLC D.3	(1.00/1.00)	690	-20875	-19922	71201	3400
N / T / DLC 8.2	(1.00/1.00)	940	-20875	-19922	99676	-9150
N / A / T	(1.00/1.00)	1130	-20875	-19922	116477	-9950

alle Lasten ohne Teilsicherheitsbeiwerte  
( $\gamma_F = 1,00$ )

Loads do not include partial safety factors  
( $\gamma_F = 1.00$ )

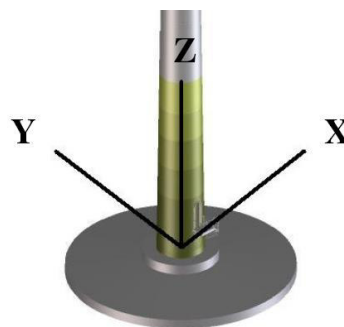
### 6.2 Bemessungswerte der Lastfälle / Load case design values

Lastfall Load case	$(\gamma_F / \gamma_F)$	$F_{XY}$ in kN	$F_{Z,min}$ in kN ohne Auftrieb without buoyancy	$F_{Z,max}$ in kN mit Auftrieb with buoyancy	$M_{XY}$ in kNm	$M_Z$ in kNm
N / A / T	(1.35/0.90)	1330	-26639	-17874	132857	-12350

alle Lasten inklusive Teilsicherheitsbeiwerte  
( $\gamma_{\text{Auftrieb}} = 1,10$ )

All loads include partial safety factors ( $\gamma_{\text{Buoyancy}} = 1.10$ )

## 7 Koordinatensystem / Coordinate system





## Gutachtliche Stellungnahme

**Windenergieanlage E-138 EP3 E3, RB E-138 EP3-RB-02,  
NH 110.396 m (E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01),  
DIBt WZ S, GK S**

### - Lastannahmen für Turm und Fundament -

**TÜV NORD Bericht Nr.:** 8119224863-1 D I Rev.0

**Gegenstand der Prüfung:** Lastannahmen für die Windenergieanlage E-138 EP3 E3, Rotorblatt E-138 EP3-RB-02, Nabenhöhe 110.396 m (E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01) bezüglich der DIBt (2012) Windzone S, Geländekategorie S

**Anlagenhersteller:** ENERCON GmbH  
Dreekamp 5  
26605 Aurich  
Deutschland

Diese Gutachtliche Stellungnahme umfasst 11 Seiten.

Revision	Datum	Änderungen	Sachverständiger
0	06.09.2022	Erste Fassung	Simon Wiedemann

## Inhaltsverzeichnis

1	Dokumente .....	3
1.1	Geprüfte Dokumente .....	3
1.2	Dazugehörige Dokumente.....	3
2	Prüfgrundlagen .....	4
3	Einleitung .....	4
4	Beschreibung der Windenergieanlage .....	5
4.1	Umgebungsbedingungen .....	5
4.2	Sicherheitsklasse .....	7
4.3	Beschreibung des Anlagenmodells .....	7
5	Durchgeführte Prüfungen.....	9
5.1	Prüfmethode.....	9
5.2	Anmerkungen.....	9
5.3	Prüfergebnis.....	10
5.4	Schnittstellen.....	10
6	Auflagen.....	11
7	Schlussfolgerung .....	11

## 1 Dokumente

### 1.1 Geprüfte Dokumente

- [1.1.1] ENERCON GmbH:  
Zertifizierungslastbericht Turm  
"Lastenbericht, Turm E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01, Abdeckende Betriebs-  
und Extremlasten für den Turm E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01 der WEA E-  
138 EP3 E3 mit dem Rotorblatt E-138 EP3-RB-02 nach DIBt und IEC"  
Dokument-Nr.: D02397553/0.4  
Rev. 0.4, Datum: 30.09.2021
- [1.1.2] ENERCON GmbH:  
Stellungnahme zur Überdrehzahl  
"Stellungnahme Abteilung Lastensimulation, Überdrehzahl DLC 2.1"  
Dokument-Nr.: D02578345/1.0  
Rev. 1.0, Datum: 02.02.2022

### 1.2 Dazugehörige Dokumente

#### Design Basis

- [1.2.1] ENERCON GmbH:  
Design Basis  
"Design Base, E-138 EP3 E3"  
Dokument-Nr: D02294156  
Rev. 3.2, Datum: 21.01.2022

#### Begleitende Dokumentation zur Lastsimulation

- [1.2.2] ENERCON GmbH:  
Zeitreihen, Windfelder, Controller (elektronisch erhalten)  
Dateiname: E-138\_EP3\_E3-HST-111-FB-C-01.zip  
(MD5-Prüfsumme: 66b6584140b86e3e10a3ab1e0b00d7b9)  
Dateiname: E-138\_EP3\_E3-HST-111-FB-C-01\_WKII.zip  
(MD5-Prüfsumme: 37f5758e5940ebe63e25baea1478dfc0)  
Dateiname: E-138\_EP3\_E3-HST-111-FB-C-01\_\_DLC\_1.2c.zip  
(MD5-Prüfsumme: 230353668e55148d6ee7d63919d38faa)  
Dateiname: E-138\_EP3\_E3-HST-111-FB-C-0\_overspeed\_DLC2.1.zip  
(MD5-Prüfsumme: ad9dee128d6f2218341d43378151f608)  
Eingangsdatum: 28.01.2022
- [1.2.3] ENERCON GmbH:  
Betriebsführungs- und Sicherheitssystem  
"Reglerbeschreibung, E-138 EP3 E3"  
Dokument-Nr.: D02398709  
Rev. 0.0, Datum: 18.06.2021

- [1.2.4] ENERCON GmbH:  
Bladed Projektdatei  
Dateiname: powprod.\$PJ (1.1\_s20102) and powprod.\$PJ (1.1\_w20102)  
(MD5-Prüfsumme: 146dd2d3973d8040b33150082679947c and  
5ca321e230d77b2451a024b7ee3a626d)

## 2 Prüfgrundlagen

- [2.1] Deutsches Institut für Bautechnik – DIBt: Richtlinie für Windenergieanlagen  
Einwirkungen und Standsicherheitsnachweise für Turm und Gründung,  
Stand: Oktober 2012 – Korrigierte Fassung März 2015
- [2.2] DIN EN 1991-1-4/NA: Nationaler Anhang – National festgelegte Parameter –  
Eurocode 1: Einwirkungen auf Tragwerke – Teil 1-4: Allgemeine Einwirkungen –  
Windlasten: 2010-12
- [2.3] International Standard IEC 61400 1:  
"Wind energy generation systems - Part 1: Design requirements", Edition 4.0,  
2019-02

## 3 Einleitung

Dieser Bericht beschreibt die Vorgehensweise und die Ergebnisse der Prüfung der typenspezifischen Lastberechnung der Windenergieanlage (WEA) E-138 EP3 E3, welche im folgenden Kapitel genauer beschrieben ist.

Die Berechnung der Lasten wurde anhand von DIBt (2012) [2.1] - [2.2] in Kombination mit IEC 61400-1 Ed. 4 [2.3] durchgeführt.

Für Abweichungen von den Prüfgrundlagen siehe Anmerkungen 5.2.2.

Die Prüfung der Lastberechnung umfasst die Prüfung der Lastfall- und Modelldefinition, eine unabhängige Analyse der Lasten sowie den Vergleich der eingereichten und parallel berechneten Lasten.

Zusätzlich zu der durch die unabhängige Analyse der Lasten betrachteten Anlagenkonfiguration deckt diese Gutachtliche Stellungnahme auch folgende Änderungen an der WEA gegenüber dem Berechnungsmodell ab:

- Geringere Leistung.
- Geringere Solldrehzahl bei geringerem oder gleichem Drehmoment, wenn die aus der Solldrehzahl berechnete Blattdurchgangsfrequenz oberhalb der 1. Turmeigenfrequenz liegt und keine Resonanzbereiche stimuliert werden.

- Änderungen an Turm- und Gondelmassen, Änderungen der Turmkonstruktion (z.B. Variation der Wanddicken, Bodendrehfeder, horizontale Wegfeder, E-Modul) sowie Abweichungen der Turmhöhe, sofern sämtliche folgende Bedingungen eingehalten werden:
  - Abweichung der Anlagenmasse um bis zu  $\pm 5$  %.
  - Abweichung der Turmhöhe um bis zu  $\pm 5$  %.
  - Die erste Turmeigenfrequenz im Ausgangszustand und die erste Turmeigenfrequenz im modifizierten Zustand liegen oberhalb 105 % der 1P Anregung bei Solldrehzahl.
  - Alle weiteren Turmeigenfrequenzen im Ausgangszustand und im modifizierten Zustand liegen außerhalb des Intervalls [90 % - 105 %] der 3P Anregung der Solldrehzahl.
  - Abweichung der 1. Turmeigenfrequenz sind unter folgenden Bedingungen zulässig:
    - Die erste Turmeigenfrequenz „Weich“<sup>1</sup> (linksseitiger Eintritt ins 3P-Sensitivitätsband) darf sich bis auf den Wert der ersten Turmeigenfrequenz „Starr“<sup>1</sup> (rechtsseitiger Austritt aus 3P-Sensitivitätsband) anheben, wenn sich dabei gleichzeitig der Wert der ersten Turmeigenfrequenz „Starr“<sup>1</sup> um nicht mehr als 5 % erhöht. Die 2. Turmeigenfrequenz darf eine höhere Abweichung aufweisen.
    - Die erste Turmeigenfrequenz „Starr“<sup>1</sup> darf sich bis auf den Wert der ersten Turmeigenfrequenz „Weich“<sup>1</sup> absenken, wenn sich dabei gleichzeitig der Wert der ersten Turmeigenfrequenz „Weich“<sup>1</sup> um nicht mehr als 5 % absenkt. Die 2. Turmeigenfrequenz darf eine höhere Abweichung aufweisen.
- Änderungen sowie Abweichungen an der Auslegung des Rotorblattes, sofern folgende Bedingungen eingehalten werden:
  - Abweichungen der ersten Rotorblatteigenfrequenz um bis zu  $\pm 5$  %.
  - Abweichungen des Massenmoments um bis zu  $\pm 3$  %.

## 4 Beschreibung der Windenergieanlage

### 4.1 Umgebungsbedingungen

Die folgenden Tabellen fassen alle relevanten klimatischen sowie weitere zum Design der Anlage relevanten Umgebungsbedingungen zusammen:

---

<sup>1</sup> Ausgehend von den ausgewiesenen Werten der hier vorliegenden Lastannahmen

	DIBt WZ S GK S	IEC 61400-1 Ed. 4
Mittlere Jahreswindgeschwindigkeit $V_{ave}$	7.8 m/s	
Formparameter der Weibull-Funktion $k$	2	
Extreme 1-Jahres-Windgeschwindigkeit $V_1$ (10 Minuten Mittelwert)	30.00 m/s	
Extreme 50-Jahres-Windgeschwindigkeit $V_{50}$ (10 Minuten Mittelwert)	37.50 m/s	
Erwartungswert der longitudinalen Turbulenzintensität bei 15 m/s $I_{ref}$	16 %	
Angenommener c-Faktor zur Bestimmung des extremen Turbulenzmodells (ETM)	2 m/s	
Höhenexponent $\alpha$ (für EWM)	0.2 (0.11)	
Zusätzlicher Höhenexponent $\alpha$ für DLC 1.1, 1.3 und 1.5	0.05	
Upflow	8°	

Tabelle 4.1: Windbedingungen auf Nabenhöhe 110.396 m

In der Lastberechnung wurde eine Weibullverteilung der Turbulenzintensität pro Windgeschwindigkeit angenommen, siehe [1.2.1].

Die Lasten sind bis zu einer mittleren Jahresluftdichte sowie bis zu einer zeitweise auftretenden maximalen Luftdichte im Produktionsbetrieb bzw. im Trudeln oder geparkten Zustand der Windenergieanlage wie in Tabelle 4.3 angegeben gültig.

	Luftdichte [kg/m³]
Mittlere Jahresluftdichte	≤ 1.225
Maximale Luftdichte im Produktionsbetrieb	≤ 1.341
Maximale Luftdichte beim Trudeln oder im geparkten Zustand	≤ 1.394

Tabelle 4.2: Bedingungen an die Luftdichte

Darüber hinaus werden dem Design der Anlage folgende Umgebungsbedingungen zu Grunde gelegt:

Umweltbedingungen	normales Klima
Temperaturbereich im Produktionsbetrieb	-10 °C bis +40 °C
Extremer Temperaturbereich	-20 °C bis +50 °C
Netzausfälle	20 Ausfälle/Jahr
Betrieb mit vereisten Blättern	nicht berücksichtigt
Annahmen zur Netzstützung bei Spannungseinbruch: Spannungsabfall und Dauer	nicht berücksichtigt, siehe Schnittstelle 5.4.10
Auslegungsliebendauer	25 Jahre

Tabelle 4.3: Klimatische und weitere Umgebungsbedingungen

Alle weiteren Umgebungsbedingungen werden mit den in [2.1] - [2.3] angegebenen Standardwerten angenommen.

## 4.2 Sicherheitsklasse

Die WEA ist entsprechend der in [2.3] definierten Normal-Sicherheitsklasse ausgelegt.

## 4.3 Beschreibung des Anlagenmodells

Bei der WEA E-138 EP3 E3 handelt es sich um eine WEA mit aktiver Windrichtungsnachführung und einem luvseitig angeordneten Dreiblatt-Rotor. Die Rotordrehzahl ist variabel. Die Leistungsbegrenzung erfolgt durch Blattwinkelverstellung aller drei Rotorblätter.

Die technischen Hauptdaten der Anlage, auf denen das in Kapitel 5 beschriebene Berechnungsmodell basiert, sind den folgenden Tabellen zu entnehmen.

Elektrische Nennleistung	4260 kW
Turmtyp	E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01 (Stahlrohrturm)
Turmhöhe (inkl. 2.86 m Fundamenthöhe)	108.420 m
Nabenhöhe	110.396 m
Rotorblatt	E-138 EP3-RB-02
Rotorblattlänge (entlang der Pitch-Achse)	69.295 m
Rotorblattmasse (inkl. Bolzen)	20213 kg
Massenmoment des Rotorblatts (gemessen vom Blattanschluss, inkl. Bolzen)	387935 kgm
Blattanbauteile	Gurney Flaps (GF) Vortex-Generatoren (VG) Serrations (TES) Blattspitzen
Nominaler Rotordurchmesser	138.59 m
Rotordurchmesser (inkl. Konuswinkel)	138.458 m
Rotorachsneigung	7.0°
Rotor-Konuswinkel	2.5° upwind
Rotoreinschalt Drehzahl $n_1$	4.4 U/min
Rotornenndrehzahl $n_r$	10.8 U/min
Rotorsolldrehzahl $n_s^2$	11.1 U/min
Getriebeübersetzung	direktgetrieben
Netzfrequenz	irrelevant
Windgeschwindigkeitsbereich im Produktionsbetrieb $V_{in} - V_{out}^3$	2.5 - 28.0 m/s
Nennwindgeschwindigkeit $v_r$	12.1 m/s
Reglerfunktionen	Sturmregelung Eiserkennungssystem
Identifikationsnummer: Anlage / Lastrechnung	E-138_EP3_E3_HST-111-FB-C-01

<sup>2</sup> Drehzahl auf die im Vollastbetrieb geregelt wird

<sup>3</sup> Beginn der Sturmregelung bei 22 m/s

Tabelle 4.4: Technische Hauptdaten der WEA E-138 EP3 E3, Windgeschwindigkeiten bezogen auf Nabenhöhe

	Dateiname
Rotorblattstruktur	Siehe [1.2.4]
Aerodynamische Profile	Siehe [1.2.4]
Turmstruktur	Siehe [1.2.4]
Controller	E-138_EP3_E3.Daten MD5-Prüfsumme: 53dd021e6d228a8b13284b1835524611 E-138_EP3_E3_n4.Daten (nur für DLC 2.1 mit Überdrehzahl) MD5-Prüfsumme: 85764cc7701e01cf73766f0b09a523b2 Regler.dll MD5-Prüfsumme: 8b2fd92747fac91b1f460c30d901c452

Tabelle 4.5: Relevante Eingabedaten des Lastrechnungsmodells

Zur adäquaten Berücksichtigung von Fertigungs- und Montagetoleranzen wird eine aerodynamische Asymmetrie des Rotors durch Abweichung des Blattanstellwinkels sowie eine Massenexzentrizität des Rotors durch Blattmassenabweichungen entsprechend der in Tabelle 4.7 angegebenen Werte angenommen.

Massenexzentrizität des Rotors	1000 kgm
Fehler des Blattanstellwinkels (Blatt 1; Blatt 2; Blatt 3)	0°; +0.3°; -0.3°

Tabelle 4.6: Angenommene Asymmetrien

Zur adäquaten Berücksichtigung der elastischen Einspannung des Turmfußes am Aufstellort wird eine repräsentative Bodenfederung entsprechend der in Tabelle 4.8 angegebenen Werte angenommen.

Translationsfeder: $k_{x,dyn}$	starr
Horizontale Drehfeder: $k_{\phi,dyn}$	100000 MNm/rad (zusätzlich statt: DLC 1.1, 1.2, 1.3, 1.5)

Tabelle 4.7: Angenommene elastische Einspannung des Turmfußes und des Fundaments

Die aus den oben genannten Angaben und Annahmen resultierenden, berechneten Bauteileigenfrequenzen sind in Tabelle 4.9 angegeben. Diese Eigenfrequenzen stellen die ungekoppelten Bauteilfrequenzen dar. Sie beziehen sich jeweils auf das isolierte Bauteil, das heißt, es findet bei der Berechnung der ungekoppelten Bauteileigenfrequenzen keine Interaktion mit weiteren im System befindlichen, schwingungsfähigen Komponenten statt. Die angegebenen Eigenfrequenzen des Turmes berücksichtigen eine elastische (Tabelle 4.8) und eine starre Bodenfeder sowie die Masse des Turmkopfes.

Komponente	Randbedingungen	Frequenz
Blatt, Biegung flapwise 1. EF	fest eingespannt - frei	0.515 Hz
Blatt, Biegung flapwise 2. EF	fest eingespannt - frei	1.233 Hz
Blatt, Biegung edgewise 1. EF	fest eingespannt - frei	0.824 Hz



Komponente		Randbedingungen	Frequenz
Blatt, Biegung edgewise	2. EF	fest eingespannt - frei	2.530 Hz
Turm, Biegung fore-aft	1. EF	flexibel - frei, inkl. Turmkopfmasse	0.199 Hz
Turm, Biegung fore-aft	2. EF	flexibel - frei, inkl. Turmkopfmasse	1.308 Hz
Turm, Biegung side-side	1. EF	flexibel - frei, inkl. Turmkopfmasse	0.198 Hz
Turm, Biegung side-side	2. EF	flexibel - frei, inkl. Turmkopfmasse	1.159 Hz
Turm, Biegung fore-aft	1. EF	fest eingespannt - frei, inkl. Turmkopfmasse	0.206 Hz
Turm, Biegung fore-aft	2. EF	fest eingespannt - frei, inkl. Turmkopfmasse	1.361 Hz
Turm, Biegung side-side	1. EF	fest eingespannt - frei, inkl. Turmkopfmasse	0.204 Hz
Turm, Biegung side-side	2. EF	fest eingespannt - frei, inkl. Turmkopfmasse	1.198 Hz

Tabelle 4.8: Komponenten-Eigenfrequenzen der WEA E-138 EP3 E3, E-138 EP3-RB-02, NH 110.396 m (E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01)

Die gekoppelten Eigenfrequenzen sind grafisch im Campbell-Diagramm in [1.1.1] dargestellt.

## 5 Durchgeführte Prüfungen

### 5.1 Prüfmethode

Die in dieser Lastrechnung angewandte Vorgehensweise, die Methodik sowie die angesetzten Grundparameter wurden auf Übereinstimmung mit den in [2.1] - [2.3] angegebenen Anforderungen überprüft.

Die der Lastberechnung zu Grunde gelegten Modelldaten wurden auf Plausibilität geprüft und im Übrigen als richtig vorausgesetzt.

Die Definition der Designlastfälle wurde unter Berücksichtigung des Betriebs- und Sicherheitssystems [1.2.3] und der Design Basis [1.2.1] auf Vollständigkeit sowie auf Konformität mit den Richtlinien [2.1] - [2.3] überprüft.

Darauf basierend wurde unter Berücksichtigung der in Kapitel 4 aufgelisteten und unter Kapitel 1 dokumentierten Parameter ein unabhängiges Simulationsmodell aufgebaut sowie eine unabhängige Analyse der Lasten durchgeführt. Die Übereinstimmung des Anlagenverhaltens während der Simulation mit dem in [1.1.1] dokumentierten Regelungskonzept der Anlage wurde überprüft.

Die Ergebnisse der unabhängigen Berechnungen wurden mit den unter 1.1 angegebenen Ergebnissen verglichen.

### 5.2 Anmerkungen

5.2.1. Im Fall von signifikanten, lastrelevanten Änderungen der zur Lastrechnung verwendeten Eingangsparameter wie z.B. strukturelle Modelldaten, Annahmen bzgl. der Aerodynamik, Reglerparameter kann eine Neuberechnung der Lasten erforderlich sein.

5.2.2. Abweichend von den in der DIBt (2012) [2.1] genannten technischen Anforderungen IEC 61400-1 Ed. 2 oder 3, wurde hier IEC 61400-1 Ed. 4 [2.3] verwendet.

### 5.3 Prüfergebnis

Die in 1.1 und Kapitel 3 beschriebene Vorgehensweise ist zur Bestimmung der Lasten geeignet.

Die in 1.1 dargestellten Lasten konnten durch eine unabhängige Lastberechnung bestätigt werden.

### 5.4 Schnittstellen

5.4.1. Relevante Parameter und Schnittstellenwerte, die über die in Kapitel 4 aufgeführten hinausgehen, sind den Dokumenten 1.1 zu entnehmen.

5.4.2. Die Lasten sind in den in [1.1.1] beschriebenen Berechnungskoordinatensystemen ausgewertet worden.

5.4.3. Lastrelevante Einflüsse aus Erdbeben wurden nicht berücksichtigt.

5.4.4. Lastrelevante Einflüsse aus Eis am Rotorblatt wurden nicht berücksichtigt.

5.4.5. Eine Temperaturabhängigkeit der Materialkennwerte wurde nicht in der Lastberechnung berücksichtigt.

5.4.6. Diese Prüfung beinhaltet die Überprüfung des Turmfreigangs nach [2.3].

5.4.7. Die Gierbewegung der Anlage wurde in der Lastsimulation nicht berücksichtigt.

5.4.8. Die Lasten am Turm beinhalten die Einflüsse aus den vorhandenen Massenexzentrizitäten und den Verformungen des Turms (Effekte aus Theorie 2. Ordnung). Die Einflüsse aus Schiefstellung des Turmes, Setzungen sowie aus einer statischen Drehfeder wurden nicht berücksichtigt.

5.4.9. In Übereinstimmung mit der Design Basis [1.2.1] wurde diese Lastrechnung unter Berücksichtigung der Blattanbauteile in Tabelle 4.5 durchgeführt. Eine Berechnung ohne diese Anbauten ist nicht Teil dieses Berichtes.

5.4.10. Bei Verwendung der Lastannahmen 1.1 für eine modifizierte Turmhöhe, wie in Kapitel 3 beschrieben, müssen Turm- und Fundamentlasten extrapoliert werden.

5.4.11. Die Lastrechnung wurde unter der Annahme durchgeführt, dass die Anlage mit einem elektrischen Widerstand (Chopper) ausgestattet ist. Dieser muss bei der Prüfung elektrischen Komponenten berücksichtigt werden.

5.4.12. Es ist gesondert nachzuweisen, dass die gerechneten Fehlerzustände der Lastfälle DLC 2.1 - DLC 2.5 [1.2.1] den identifizierten Szenarien der anlagen-spezifischen FMEA entsprechen.

## 6 Auflagen

- 6.1 Es sind geeignete Maßnahmen zu ergreifen, um den Betrieb mit vereisten Rotorblättern auszuschließen.
- 6.2 Bei Abweichungen von mehr als  $\pm 5\%$  von der 1. Turmeigenfrequenz (siehe Tabelle 4.9 zum Abgleich ungekoppelter Eigenfrequenzen bzw. [1.1.1] zum Abgleich gekoppelter Eigenfrequenzen) des in der Lastberechnung verwendeten Modells sind zusätzliche Untersuchungen unter Berücksichtigung der tatsächlichen Turmeigenfrequenzen erforderlich.

## 7 Schlussfolgerung

Die in [1.1.1] - [1.1.2] aufgeführten Lastannahmen für die Windenergieanlage E-138 EP3 E3, E-138 EP3-RB-02, NH 110.396 m (E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01) sind unter Berücksichtigung der Auflagen in Punkt 6 konform zur Richtlinie [2.1] berechnet worden.

Sachverständiger:



M.Sc. Simon Wiedemann

Freigegeben:



Dipl.-Ing. (FH) Gunnar Ewald

Dieser Bericht wird ausschließlich dem oben genannten Antragsteller bzw. Kunden zur Verfügung gestellt. Die Veröffentlichung oder Verbreitung dieses Berichts ist nur durch vorherige schriftliche Freigabe der TÜV NORD CERT GmbH oder des oben genannten Antragstellers oder Kunden gestattet. Eine auszugsweise Veröffentlichung oder Verbreitung ist im Allgemeinen nicht gestattet.

## Gutachtliche Stellungnahme

für die Windenergieanlage E-138 EP3 E3,  
Rotorblatt E-138 EP3-RB-02, verschiedene Konfigurationen,  
WZ S, GK S

### - Turmkopfflanschbaugruppe -

**TÜV NORD Bericht-Nr.:** 8119224863-11 D Rev. 0

**Gegenstand der Stellungnahme:** Turmkopfflanschbaugruppe gemäß DIBt  
Richtlinie Fassung Oktober 2012 (korri-  
gierte Fassung März 2015)

**Anlagenhersteller:** ENERCON GmbH  
Dreekamp 5  
26605 Aurich  
Deutschland

Die Gutachtliche Stellungnahme umfasst 8 Seiten.

Revision	Datum	Änderungen	Prüfer
0	07.02.2022	Erstausgabe	C. Fischer

## Inhaltsverzeichnis

1	Dokumente .....	3
1.1	Geprüfte Dokumente .....	3
1.2	Dazugehörige Dokumente .....	3
2	Prüfgrundlagen .....	4
3	Einleitung .....	4
4	Beschreibung .....	4
4.1	Turmkopfflansch .....	4
4.2	Lastannahmen .....	5
4.3	Baustoffe .....	5
5	Prüfung .....	6
5.1	Umfang und Methodik .....	6
5.2	Anmerkungen zur Prüfung .....	6
5.3	Ergebnis .....	7
5.4	Schnittstellen .....	7
6	Auflagen .....	7
7	Zusammenfassung .....	8

## 1 Dokumente

### 1.1 Geprüfte Dokumente

#### Statische Berechnungen

- [1.1.1] ENERCON GmbH:  
„Verification for Certification ENERCON Wind Energy Converter E-138 EP3 E3 Bolted Connection - Yaw Bearing and Tower Head Flange Statics und Fatigue Strength“  
Dokument Nr.: D02524598, Rev. 2.0, Datum: 24.01.2022

#### Anlagen

- [1.1.2] ENERCON GmbH:  
Zeichnung „Turmflansch Spezifikation-D3868-150xM30“,  
Zeichnungs-Nr.: D02133917/0.1, Rev. 0.1, Datum: 05.02.2021

### 1.2 Dazugehörige Dokumente

#### Lastannahmen

- [1.2.1] ENERCON GmbH:  
„Lastenbericht Maschinenbau E-138 EP3 E3 Abdeckende Betriebs- und Extremlasten für den Maschinenbau E-138 EP3 E3 mit dem Rotorblatt E-138 EP3-RB-02 nach DIBt und IEC“  
Dokument Nr.: D02397614, Rev. 0.3, Datum: 20.01.2022
- [1.2.2] TÜV NORD CERT GmbH:  
„Gutachtliche Stellungnahme Windenergieanlage E-138 EP3 E3, RB E-138 EP3-RB-02, Diverse NH, DIBt WZ S, GK S - Lastannahmen für Rotorblatt und Maschinenbau -“  
TÜV NORD Bericht Nr.: 8119224863-1 D III Rev. 0, Datum: 03.02.2022

#### Zeichnungen zur Turmkopfbaugruppe

- [1.2.3] ENERCON GmbH:  
„Azimutlager 2KD-m22-z168i-b210“  
Zeichnungs-Nr.: D02134927/0.0, Rev. 0.0, Datum: 20.01.2021
- [1.2.4] ENERCON GmbH:  
„Maschinenträger EP3-MC-08“  
Zeichnungs-Nr.:D02250932/0.0, Rev. 0.0, Datum: 02.07.2021

#### Spezifikation

- [1.2.5] ENERCON GmbH:  
„Installation specifications for bolt connections in mechanical engineering“  
Dokument Nr.: D0977320-0, Rev.6, Datum: 11.05.2020

## 2 Prüfgrundlagen

- [2.1] Deutsches Institut für Bautechnik - DIBt (Fassung 10.2012):  
„Richtlinie für Windenergieanlagen, Einwirkungen und Standsicherheitsnachweise für Turm und Gründung“
- [2.2] DIN EN 1993-1-1 (12.2010) mit DIN EN 1993-1-1/NA (08.2015):  
„Eurocode 3: Bemessung und Konstruktion von Stahlbauten - Teil 1-1: Allgemeine Bemessungsregeln und Regeln für den Hochbau“
- [2.3] DIN EN 1993-1-8:2010-12 + DIN EN 1993-1-8/NA:2010-12:  
„Eurocode 3: Bemessung und Konstruktion von Stahlbauten - Teil 1-8: Bemessung von Anschlüssen“
- [2.4] DIN EN 1993-1-9 (12.2010) mit DIN EN 1993-1-9/NA (12.2010):  
„Eurocode 3: Bemessung und Konstruktion von Stahlbauten - Teil 1-9: Ermüdung“
- [2.5] DIN EN 1993-1-10:2010-12 + DIN EN 1993-1-10/NA:2016-04:  
„Eurocode 3: Bemessung und Konstruktion von Stahlbauten - Teil 1-10: Stahlsortenauswahl im Hinblick auf Bruchzähigkeit und Eigenschaften in Dickenrichtung“
- [2.6] VDI 2230 Blatt 1 (11.2015):  
„Systematische Berechnung hochbeanspruchter Schraubenverbindungen - Zylindrische Einschraubenverbindungen“

## 3 Einleitung

Gegenstand dieser Stellungnahme ist die Prüfung der Turmkopfflanschbaugruppe – bestehend aus dem Kopfflansch, der Schweißnaht zwischen Flansch und Turmwand sowie der Schraubverbindungen zwischen Flansch und Azimutlager und zwischen Azimutlager und Maschinenträger – hinsichtlich struktureller Integrität im Sinne der DIBt-Richtlinie [2.1].

## 4 Beschreibung

### 4.1 Turmkopfflansch

Der Turmkopfflansch ist ein L-Flansch mit einem Innendurchmesser von 3777 mm und einem Außendurchmesser von 4036 mm. Die Gesamthöhe beträgt 225 mm und der Flanschkörper ist 35 mm dick. Weitere Informationen können der Zeichnung [1.1.2] entnommen werden.

Der Flansch wird mit dem Azimutlager mittels 150 Gewindestangen M30 verbunden. Die Verbindung zwischen dem Azimutlager und dem Maschinenträger wird durch 178 Gewindestangen M30 hergestellt. Die Geometrie des Azimutlagers und des Maschinenträgers ist in [1.2.3] und [1.2.4] dargestellt.

## 4.2 Lastannahmen

Die Turmkopfflanschbaugruppe wurde für die in Tabelle 4.1 aufgeführten Konfigurationen nachgewiesen. Die verwendeten Auslegungslasten ([1.2.1]) bilden die relevanten einhüllenden Lasten an den jeweiligen Turmköpfen. Die Ermüdungslasten basieren auf einer Lebensdauer von 25 Jahren.

Die Windenergieanlage erbringt eine maximale Leistung von 4260 kW und verwendet das Rotorblatt E-138 EP3-RB-02.

Nr.	WEA Bezeichnung	Nabenhöhe	Turmkonfiguration	Windzone (DIBt 2012)	Geländekategorie	Lastenspezifiziert in	Lasten geprüft in
1	E-138 EP3 E3	81 m	E-138 EP3 E3-ST-81-FB-C-01	S	S	[1.2.1]	[1.2.2]
2		111 m	E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01				
3		131 m	E-138 EP3 E3-HST-131-FB-C-01				
4		160 m	E-138 EP3 E3-HST-160-FB-C-01				

Tabelle 4.1: Lastannahmen

## 4.3 Baustoffe

### Flansch

Kopfflansch: Stahl DIN EN 10025-3-S355N  
 $R_{eH} = 265 \text{ MPa}$  (nahtlos geschmiedet)

### Schraubverbindung zwischen Kopfflansch und Azimutlager

Gewindestangen: DIN 976-1 M30x370-10.9 tZn  
 maximale Vorspannkraft  $F_{M,max} = 432,3 \text{ kN}$   
 (drehmomentgesteuertes Anziehen)  
 Anziehungsfaktor  $\alpha_A = 1,5$

Scheiben: ISO 7089 - 30 - 300HV tZn

Muttern: ISO 4032 M30 - 10 tZn



## Schraubverbindung zwischen Azimutlager und Maschinenträger

Gewindestangen:	DIN 976-1 M30x330-10.9 tZn maximale Vorspannkraft $F_{M,max} = 512,5$ kN (drehwinkelgesteuertes Anziehen) Anziehungsfaktor $\alpha_A = 1,0$
Scheiben:	ISO 7089 - 30 - 300HV tZn
Muttern:	ISO 4032 M30 - 10 tZn

## 5 Prüfung

### 5.1 Umfang und Methodik

Die Nachweise der Grenzzustände der Tragfähigkeit wurden in der eingereichten statischen Berechnung [1.1.1] für die Kopfflanschbaugruppe geführt und durch Vergleichsrechnung geprüft.

Die Prüfung umfasst die Kopfflanschbaugruppe, bestehend aus dem Flansch, der Schweißnaht zwischen Turmwand und Flansch, sowie den beiden Schraubverbindungen zwischen Kopfflansch und Azimutlager und zwischen Azimutlager und Maschinenträger.

Die Prüfung befasst sich mit den Grenzzuständen der Tragfähigkeit der Kopfflanschbaugruppe für die in Tabelle 4.1 genannten Lastkonfigurationen.

Transportzustände sowie Zustände während der Montage sind nicht Bestandteil der Prüfung.

Einwirkungen aus Erdbeben wurden nicht berücksichtigt.

### 5.2 Anmerkungen zur Prüfung

Für die Bemessung wurden die Teilsicherheitsbeiwerte gemäß DIBt 2012 ([2.1]) berücksichtigt. Der Materialteilsicherheitsbeiwert für die Ermüdung der Schweißverbindungen und der Schraubverbindungen wurde mit  $\gamma_{Mf} = 1,25$  angesetzt.

Für den Nachweis des Turmkopfflansches wurden in [1.1.1] nicht-lineare Übertragungsfunktionen mittels der Finite-Elemente-Methode hergeleitet. Der zugrunde liegende Aufbau des Turmkopfes kann [1.1.2], [1.2.3] und [1.2.4] entnommen werden.

Die Übertragungsfunktionen für den Ermüdungsnachweis berücksichtigen einen Vorspannkraftverlust von mehr als 70 % der nominalen Schraubenvorspannkraft gemäß Abschnitt 4.3. Die für den Flansch und die Schweißnaht verwendeten Wöhlerlinien sind DIN EN 1993-1-9 [2.4] entnommen; die für die Schraubverbindungen der VDI 2230 [2.6].

Die unter 1.1 aufgeführten Unterlagen sind mit einem TÜV NORD Stempel versehen.

### 5.3 Ergebnis

Die geprüften Nachweise der Grenzzustände der Tragfähigkeit sind vollständig und in statischer Hinsicht korrekt.

### 5.4 Schnittstellen

#### Turm

- 5.4.1 Die Auslegungslasten des Turms müssen kleiner oder gleich den Lastannahmen zum Turm sein, die in [1.2.1] zitiert werden.
- 5.4.2 Die Anforderungen in [1.1.2] hinsichtlich der Ausführung der Schweißnaht, der Neigung der Turmwand und der zulässigen Einbauten an die Turmwand sind bei der Turmauslegung zu berücksichtigen.
- 5.4.3 Die an den Kopfflansch anschließende Turmwand muss mindestens aus Stahl EN10025-2-S355J2 sein.

#### Montage & Inbetriebnahme

- 5.4.4 Die Spezifikation [1.2.5] enthält Anweisungen bezüglich der Montage der Schraubenverbindungen.

## 6 Auflagen

- 6.1 Das für den Flansch verwendete Material soll eine minimale Streckgrenze  $R_{eH}$  265 MPa aufweisen.

## 7 Zusammenfassung

Unter Berücksichtigung der zuvor genannten Schnittstellen und Auflagen erfüllt die hier geprüfte Turmkopfflanschbaugruppe die Anforderungen der DIBt-Richtlinie für Windenergieanlagen [2.1].

Diese gutachtliche Stellungnahme gilt für die in Tabelle 4.1 aufgeführten Windenergieanlagenkonfigurationen.

Konstruktive Änderungen der Kopfflanschbaugruppe sind dem Prüfamt für Baustatik der TÜV NORD CERT GmbH mitzuteilen und einer Bewertung zu unterziehen. Ansonsten verliert diese gutachtliche Stellungnahme ihre Gültigkeit.

Prüfer:



Dr.-Ing. C. Fischer

Freigegeben:



M.Sc. / SFI R. Diewald

Diese gutachtliche Stellungnahme wird ausschließlich dem oben genannten Anlagenhersteller bzw. Antragsteller zur Verfügung gestellt. Eine Veröffentlichung oder Verbreitung ist nur nach vorheriger, schriftlicher Freigabe der TÜV NORD CERT GmbH gestattet. Eine auszugsweise Veröffentlichung oder Verbreitung ist nicht gestattet.

# Gutachtliche Stellungnahme

Windenergieanlage E-138 EP3 E3  
IEC 61400-1 Ed. 3

## - Diverse Komponenten -

**TÜV NORD Bericht Nr.:** 8119616205-100 D II Rev. 0

**Gegenstand der Prüfung:** Prüfung der Auslegungsanforderungen der  
DIN EN 61400-1:2011-08 (IEC 61400-1 Ed. 3).

**Anlagenhersteller  
(Antragsteller):** ENERCON GmbH  
Dreekamp 5  
26605 Aurich  
Deutschland

Diese Gutachtliche Stellungnahme umfasst 7 Seiten.

Revision	Datum	Änderungen	Sachverständiger
0	14.11.2022	Erste Fassung	Konstantin Konkel

## Inhaltsverzeichnis

1	Dokumente .....	3
1.1	Geprüfte Dokumente .....	3
1.2	Dazugehörige Dokumente.....	3
2	Prüfgrundlagen .....	5
3	Einleitung .....	5
4	Durchgeführte Prüfungen.....	5
4.1	Prüfmethode.....	5
4.2	Anmerkungen.....	6
4.3	Prüfergebnis.....	6
4.4	Schnittstellen.....	6
5	Auflagen.....	6
6	Schlussfolgerung .....	6

## 1 Dokumente

### 1.1 Geprüfte Dokumente

- [1.1.1] ENERCON GmbH:  
Bestätigung nach IEC 61400-1 Ed. 3  
"Stellungnahme Verwendbarkeit IEC ed.3 anstatt IEC ed.4  
für ENERCON WEA"  
Dokument-Nr.: D02759428/0.0  
Rev. 0.0, Datum: 06.09.2022

### 1.2 Dazugehörige Dokumente

- [1.2.1] DKE:  
"Stellungnahme DIBt / IEC 61400-1 Ed. 4"  
Dokument-Nr.: DKE/AK 383.0.1  
Rev. -, Datum: 31.08.2020
- [1.2.2] TÜV NORD CERT GmbH:  
Gutachtliche Stellungnahme Lastannahmen Turm und Fundament NH111m  
„Gutachtliche Stellungnahme Windenergieanlage E-138 EP3 E3, RB E-138  
EP3-RB-02, NH 110.396 m (E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01), DIBt WZ S, GK  
S - Lastannahmen für Turm und Fundament -,  
TÜV NORD Bericht Nr.: 8119224863-1 D I  
Rev. 0, Datum: 06.09.2022
- [1.2.3] TÜV NORD CERT GmbH:  
Gutachtliche Stellungnahme Lastannahmen Turm und Fundament NH131m  
„Gutachtliche Stellungnahme Windenergieanlage E-138 EP3 E3, RB E-138  
EP3-RB-02, NH 130.639 m (E-138 EP3 E3-HST-131-FB-C-01), DIBt WZ S, GK  
S - Lastannahmen für Turm und Fundament -,  
TÜV NORD Bericht Nr.: 8119224863-1 D II  
Rev. 0, Datum: 03.02.2022
- [1.2.4] TÜV NORD CERT GmbH:  
Gutachtliche Stellungnahme Lastannahmen Rotorblatt und Maschinenbau  
„Gutachtliche Stellungnahme Windenergieanlage E-138 EP3 E3, RB E-138  
EP3-RB-02, Diverse NH, DIBt WZ S, GK S - Lastannahmen für Rotorblatt und  
Maschinenbau -,  
TÜV NORD Bericht Nr.: 8119224863-1 D III  
Rev. 1, Datum: 06.09.2022

- [1.2.5] TÜV NORD CERT GmbH:  
Gutachtliche Stellungnahme Sicherheitssystem und Handbücher  
„Gutachtliche Stellungnahme Windenergieanlagen ENERCON E-138 EP3 E3  
Plattform nach DIBt Richtlinie für Windenergieanlagen (2012) -  
Sicherheitssystem und Handbücher -“,  
TÜV NORD Bericht Nr.: 8119224863-2 D  
Rev. 0, Datum: 22.09.2022
- [1.2.6] TÜV NORD CERT GmbH:  
Gutachtliche Stellungnahme Rotorblatt  
„Gutachtliche Stellungnahme für die Typenprüfung der Windenergieanlage E-  
138 EP3 E2 und E-138 EP3 E3 unterschiedliche Konfigurationen und  
Nabenhöhen - Rotorblatt E-138 EP3-RB-02 -“,  
TÜV NORD Bericht Nr.: 8117142915-3 D  
Rev. 6, Datum: 11.10.2022
- [1.2.7] TÜV NORD CERT GmbH:  
Gutachtliche Stellungnahme Maschinenbauliche Komponenten  
„Gutachtliche Stellungnahme für die Typenprüfung der Windenergieanlage  
ENERCON E-138 EP3 E3 - Maschinenbauliche Komponenten -“,  
TÜV NORD Bericht Nr.: 8119224863-4 D  
Rev. 0, Datum: 08.11.2022
- [1.2.8] TÜV NORD CERT GmbH:  
Gutachtliche Stellungnahme Verkleidungen und Strukturen  
„Gutachtliche Stellungnahme für die Typenprüfung der Windenergieanlage  
ENERCON E-138 EP3 E3 und E-115 EP3 E4 - Verkleidungen & Strukturen -“,  
TÜV NORD Bericht Nr.: 8119224863-12 D  
Rev. 0, Datum: 24.10.2022
- [1.2.9] TÜV NORD CERT GmbH:  
Gutachtliche Stellungnahme Elektrische Komponenten und Blitzschutz  
„Gutachtliche Stellungnahme ENERCON E-138 EP3 E3 – Elektrische  
Komponenten und Blitzschutz –“,  
TÜV NORD Bericht Nr.: 8119224863-5 D  
Rev. 1, Datum: 28.09.2022
- [1.2.10] TÜV NORD CERT GmbH:  
Gutachtliche Stellungnahme Turmkopfflanschbaugruppe  
„Gutachtliche Stellungnahme für die Windenergieanlage E-138 EP3 E3,  
Rotorblatt E-138 EP3-RB-02, verschiedene Konfigurationen, WZ S, GK S -  
Turmkopfflanschbaugruppe -“,  
TÜV NORD Bericht Nr.: 8119224863-11 D  
Rev. 0, Datum: 07.02.2022

## 2 Prüfgrundlagen

- [2.1] DIN EN 61400-1:2011-08:  
„Windenergieanlagen - Teil 1: Auslegungsanforderungen (IEC 61400-1:2005 + A1:2010 (Ed. 3)); Deutsche Fassung EN 61400-1:2005 + A1:2010“
- [2.2] DIN EN IEC 61400-1 (VDE 0127-1):2019-12:  
„Windenergieanlagen - Teil 1: Auslegungsanforderungen (IEC 61400-1:2019 (Ed. 4));  
Deutsche Fassung EN IEC 61400-1:2019“
- [2.3] Deutsches Institut für Bautechnik - DIBt:2015-03:  
„Richtlinie für Windenergieanlagen, Einwirkungen und Standsicherheitsnachweise für Turm und Gründung“, korrigierte Fassung

## 3 Einleitung

Dieser Bericht attestiert die Evaluierung des vom Antragsteller getätigten Vergleiches der Auslegungsanforderungen der DIN EN 61400-1:2011-08 [2.1] mit den Auslegungsanforderungen der DIN EN IEC 61400-1 (VDE 0127-1):2019-12 [2.2] für die Windenergieanlage E-138 EP3 E3.

## 4 Durchgeführte Prüfungen

### 4.1 Prüfmethode

Die in [1.1.1] zur Prüfung eingereichten Informationen und Aussagen wurden hinsichtlich Plausibilität, technischer Richtigkeit und korrekter Referenz zu den zuvor genannten, technischen Standards geprüft.



Die Prüfungen und technischen Auslegungsanforderungen dieser gutachtlichen Stellungnahme und deren Übertragbarkeit beziehen sich auf die in der DIBt Richtlinie für Windenergieanlagen [1.1], Kapitel 3, Buchstabe I, geforderten, gutachtlichen Stellungnahmen sowie auf die bautechnischen Unterlagen für Turm und Gründung gemäß DIBt Richtlinie für Windenergieanlagen [1.1], Kapitel 3, Buchstaben E bis G.

## 4.2 Anmerkungen

Keine

## 4.3 Prüfergebnis

Die in [1.1.1] beschriebene Vorgehensweise und Dokumentation ist zur Bewertung der Frage, ob die Auslegungsanforderungen der DIN EN 61400-1 [2.1] erfüllt sind, geeignet.

## 4.4 Schnittstellen

Keine

## 5 Auflagen

5.1 Der Prüfung von Turm und Gründung liegen Einwirkungen nach DIN EN IEC 61400-1 [2.2] zu Grunde.

## 6 Schlussfolgerung

Unter Berücksichtigung der Auflagen in Kapitel 5 kann für die unter [1.2] aufgeführten, gutachtlichen Stellungnahmen sowie die dazugehörige Prüfung von Turm und Gründung die Erfüllung der technischen Auslegungsanforderungen der DIN EN 61400-1 Ed. 3 [2.1] ebenfalls bestätigt werden.

Diese zusätzliche Bestätigung der Auslegungsanforderungen der DIN EN 61400-1 Ed. 3 [2.1] gilt jeweils nur für die gesamte Windenergieanlage. Die Prüfung der gesamten Windenergieanlage umfasst die gemäß [2.3], Kapitel 3, Buchstabe I, geforderten, gutachtlichen Stellungnahmen sowie die bautechnischen Unterlagen für Turm und Gründung gemäß [2.3], Kapitel 3, Buchstaben E bis G.

Die Übertragbarkeit einer einzelnen, gutachtlichen Stellungnahme gemäß DIN EN IEC 61400-1 Ed. 4 [2.2] auf die DIN EN 61400-1 Ed.3 [2.1], z.B. nur für die Lastannahmen, wird nicht bestätigt.

Sachverständiger:



M.Sc. Konstantin Konkel

Freigegeben:



Dipl.-Ing. Christian Hering

An der Prüfung beteiligte Sachverständige:

Dipl.-Ing. Lennart Klüppel  
Dipl.-Ing. /IWE Ingo Jongschlager  
Dipl.-Ing. (FH) Tomislav Ladišić  
Dipl.-Ing. Martin Passow  
Dr.-Ing. Werner Aldenhoff  
M. Sc. Holger Grafe

Dieser Bericht wird ausschließlich dem oben genannten Antragsteller bzw. Kunden zur Verfügung gestellt. Die Veröffentlichung oder Verbreitung dieses Berichts ist nur durch vorherige schriftliche Freigabe der TÜV NORD CERT GmbH oder des oben genannten Antragstellers oder Kunden gestattet. Eine auszugsweise Veröffentlichung oder Verbreitung ist im Allgemeinen nicht gestattet.

**12.6.2 Ausführungszeichnungen**

**12.6.3 Nachweis der Feuerwiderstandsdauer**

**12.6.4 Nachweis zum Brandschutz**

Siehe Anlage

Anlagen:

- 12.6.1.\_D0253903\_4.1\_de\_TB\_Brandschutz EP1, EP2, EP3.pdf
- 12.6.2.\_D02437648\_3.0\_BSK\_ E-138 EP3 E3 NH 111 HST.PDF

# Technische Beschreibung

## Brandschutz

### ENERCON Windenergieanlagen EP1, EP2, EP3

- Herausgeber** ENERCON GmbH ▪ Dreekamp 5 ▪ 26605 Aurich ▪ Deutschland  
Telefon: +49 4941 927-0 ▪ Telefax: +49 4941 927-109  
E-Mail: info@enercon.de ▪ Internet: http://www.enercon.de  
Geschäftsführer: Momme Janssen, Jost Backhaus, Stefan Lütkemeyer, Dr. Martin Prillmann, Jörg Scholle  
Zuständiges Amtsgericht: Aurich ▪ Handelsregisternummer: HRB 411  
Ust.Id.-Nr.: DE 181 977 360
- Urheberrechtshinweis** Die Inhalte dieses Dokuments sind urheberrechtlich sowie hinsichtlich der sonstigen geistigen Eigentumsrechte durch nationale und internationale Gesetze und Verträge geschützt. Die Rechte an den Inhalten dieses Dokuments liegen bei der ENERCON GmbH, sofern und soweit nicht ausdrücklich ein anderer Inhaber angegeben oder offensichtlich erkennbar ist.
- Die ENERCON GmbH räumt dem Verwender das Recht ein, zu Informationszwecken für den eigenen, rein unternehmensinternen Gebrauch Kopien und Abschriften dieses Dokuments zu erstellen; weitergehende Nutzungsrechte werden dem Verwender durch die Bereitstellung dieses Dokuments nicht eingeräumt. Jegliche sonstige Vervielfältigung, Veränderung, Verbreitung, Veröffentlichung, Weitergabe, Überlassung an Dritte und/oder Verwertung der Inhalte dieses Dokuments ist – auch auszugsweise – ohne vorherige, ausdrückliche und schriftliche Zustimmung der ENERCON GmbH untersagt, sofern und soweit nicht zwingende gesetzliche Vorschriften ein Solches gestatten.
- Dem Verwender ist es untersagt, für das in diesem Dokument wiedergegebene Know-how oder Teile davon gewerbliche Schutzrechte gleich welcher Art anzumelden.
- Sofern und soweit die Rechte an den Inhalten dieses Dokuments nicht bei der ENERCON GmbH liegen, hat der Verwender die Nutzungsbestimmungen des jeweiligen Rechteinhabers zu beachten.
- Geschützte Marken** Alle in diesem Dokument ggf. genannten Marken- und Warenzeichen sind geistiges Eigentum der jeweiligen eingetragenen Inhaber; die Bestimmungen des anwendbaren Kennzeichen- und Markenrechts gelten uneingeschränkt.
- Änderungsvorbehalt** Die ENERCON GmbH behält sich vor, dieses Dokument und den darin beschriebenen Gegenstand jederzeit ohne Vorankündigung zu ändern, insbesondere zu verbessern und zu erweitern, sofern und soweit vertragliche Vereinbarungen oder gesetzliche Vorgaben dem nicht entgegenstehen.

#### Dokumentinformation

<b>Dokument-ID</b>	D0253903/4.1-de		
<b>Vermerk</b>	Originaldokument		
<b>Datum</b>	<b>Sprache</b>	<b>DCC</b>	<b>Werk / Abteilung</b>
2021-03-18	de	DB	WRD Management Support GmbH / Technische Redaktion

### Mitgeltende Dokumente

Der aufgeführte Dokumenttitel ist der Titel des Sprachoriginals, ggf. ergänzt um eine Übersetzung dieses Titels in Klammern. Die Titel von übergeordneten Normen und Richtlinien werden im Sprachoriginal oder in der englischen Übersetzung angegeben. Die Dokument-ID bezeichnet stets das Sprachoriginal. Enthält die Dokument-ID keinen Revisionsstand, gilt der jeweils neueste Revisionsstand des Dokuments. Diese Liste enthält ggf. Dokumente zu optionalen Komponenten.

Dokument-ID	Dokument
DIN 4102	Brandverhalten von Baustoffen und Bauteilen
DIN EN 60204-1:2007*VDE 0113-1:2007	Sicherheit von Maschinen - Elektrische Ausrüstung von Maschinen - Teil 1: Allgemeine Anforderungen
DIN EN 60332-1-2:2005*VDE 0482-332-1-2:2005	Prüfungen an Kabeln, isolierten Leitungen und Glasfaserkabeln im Brandfall - Teil 1-2: Prüfung der vertikalen Flammenausbreitung an einer Ader, einer isolierten Leitung oder einem Kabel - Prüfverfahren mit 1-kW-Flamme mit Gas-/Luft-Gemisch
DIN EN 61100:1994	Einteilung von Isolierflüssigkeiten nach dem Brennpunkt und dem spezifischen Heizwert Hu
DIN VDE 0100-430:2010	Errichten von Niederspannungsanlagen - Teil 4-43: Schutzmaßnahmen - Schutz bei Überstrom
DIN VDE 0100-520:2013	Errichten von Niederspannungsanlagen – Teil 5-52: Auswahl und Errichtung elektrischer Betriebsmittel – Kabel- und Leitungsanlagen
DIN VDE 0298	Verwendung von Kabeln und isolierten Leitungen für Starkstromanlagen



Dieses Dokument gilt für Windenergieanlagen der Plattformen EP1 bis EP3 (E-44, E-48, E-53, E-70 E4, E-82 E2, E-82 E4, E-92, E-103 EP2, E-115 EP3 E3, E-115 EP3 E4, E-126 EP3, E-138 EP3, E-138 EP3 E2, E-138 EP3 E3).

## **Brandschutz**

Für ENERCON Windenergieanlagen wurden zahlreiche Maßnahmen getroffen, die die Brandeintrittswahrscheinlichkeit, die Brand- und Rauchausbreitung und den Personen- und Sachschaden auf ein Minimum reduzieren.

### **Technische Brandschutzmaßnahmen**

#### **Vermeidung von Zündquellen**

Die Windenergieanlage ist mit einem Blitzschutzsystem ausgestattet, das Blitzeinschläge ableitet, ohne dass Schäden an der Windenergieanlage entstehen.

Das Antriebssystem der Windenergieanlage ist getriebeles. Wesentliche Brandgefahren, erzeugt durch heißlaufende Getriebe und entflammbare Getriebeöle, werden dadurch beseitigt.

Die elektrische Ausrüstung und die Überstromschränken entsprechen der DIN EN 60204-1:2007\*VDE 0113-1:2007. Kabel und Leitungen werden entsprechend der DIN VDE 0100-430:2010, DIN VDE 0100-520:2013 und DIN VDE 0298 ausgewählt und dimensioniert. Am Generator, an der Turmverkabelung und an der Rotorblattheizung der Prototypen werden Thermografieuntersuchungen durch einen Sachverständigen durchgeführt. Anhand der Ergebnisse wird ggf. die Konstruktion angepasst.

#### **Vermeidung der Brandentstehung**

Brennbare Baustoffe und Materialien sind möglichst so angeordnet, dass sie durch mögliche Zündquellen (z. B. Wärmeenergie, ungewöhnliche Temperaturanstiege, elektrische Energie, zufällige Funken und Lichtbögen, hoher Spitzenstrom von Transienten und mechanische Energie) nicht entzündet werden können. Elektrische Komponenten werden in Schaltschränken aus Stahlblech gekapselt. Lüftungsschläuche beginnen in einem ausreichenden Abstand zu den Leistungsschränken, so dass Brandgase herunterkühlen und die Lüftungsschläuche voraussichtlich nicht entzünden können. Da die Lüftungsschläuche aus wenig Material bestehen und schon weit unter der Gondel enden, begünstigen sie die Übertragung eines Brandes vom Turmfuß in die Gondel nicht.

Eingesetzt werden, wo möglich, schwer entflammare Baustoffe (Baustoffklasse B1 oder besser nach DIN 4102), sowie selbstverlöschende/flammwidrige oder nicht brennbare Materialien, z. B. flammwidrige und selbstverlöschende Leistungskabel nach DIN EN 60332-1-2:2005\*VDE 0482-332-1-2:2005. Als Isolations- und Kühlungsflüssigkeit des Leistungstransformators wird synthetischer Ester eingesetzt, der schwerentflammbar ist, einen hohen Brennpunkt von > 300 °C (Kühlmittelart K3 nach DIN EN 61100:1994) hat und einen geringen spezifischen Heizwert aufweist. Der Einsatz brennbarer Materialien, z. B. geschäumte Kunststoffe wie Polyurethan oder Polystyrol als Dämmstoff oder glasfaserverstärkte Kunststoffe für Abdeckungen und sonstige Bauteile, wird, wo möglich, vermieden.

#### **Sensorische Überwachung**

Mögliche Zündquellen in der Windenergieanlage werden laufend durch Sensoren überwacht.

Zur Detektion von Bränden werden zudem Rauchschalter eingesetzt. Die Rauchschalter reagieren bei Rauch, Verschmutzung, Störung und zu hoher Temperatur. Die Rauchschalter sind so in der Windenergieanlage positioniert, dass Brände im Turm und in der Gondel erkannt werden. Die genaue Position und die Anzahl der Rauchschalter sind abhängig vom Windenergieanlagentyp.

Wenn die Windenergieanlage eine potentiell sicherheitsrelevante Störung (z. B. Rauch) erkennt, hält die Windenergieanlage an (auch bei Netzausfall) und generiert eine Statusmeldung, die das ENERCON SCADA System sofort an den ENERCON Service weiterleitet.

### **Fluchtwege**

Der erste Fluchtweg führt von der Gondel durch den Turm nach draußen. Dieser Fluchtweg wird benutzt, falls der Abstieg im Turm möglich ist.

Ein alternativer zweiter Fluchtweg führt durch die Kranluke der Gondel nach draußen. Über diesen zweiten Fluchtweg kann die Gondel verlassen werden, ohne dass der Turm betreten werden muss.

In der Windenergieanlage ist entlang der Fluchtwege eine akkugestützte Beleuchtung mit einer Leuchtdauer von mindestens 1 Stunde installiert. Bei einem Netzausfall schaltet sich die Beleuchtung automatisch ein.

## **Organisatorische Brandschutzmaßnahmen**

### **Schutzmaßnahmen während des Betriebs**

Während des Betriebs befinden sich in der Regel keine Personen in der Windenergieanlage. Die Windenergieanlage ist verschlossen.

Falls eine empfangene Statusmeldung auf einen Brand hindeutet, entsendet der ENERCON Service umgehend ein Serviceteam zur Windenergieanlage und alarmiert die Feuerwehr, die vor Ort über weitere Maßnahmen entscheidet. Der ENERCON Service ist täglich 24 Stunden erreichbar.

### **Schutzmaßnahmen während der Wartung**

Die Windenergieanlage wird im Rahmen der Wartung, die bei Bedarf, jedoch mindestens einmal jährlich stattfindet, von 2 bis 4 Personen betreten. Diese Personen sind mit der Windenergieagenteknik und der Rettung aus der Windenergieanlage vertraut. Während der Wartung ist die Windenergieanlage die meiste Zeit außer Betrieb. Die Leistungselektronik ist abgeschaltet. Nur wenige Komponenten, z. B. Beleuchtung, Steckdosen und Steuerung, bleiben aktiv. Dadurch wird das Brandrisiko bei Anwesenheit von Personen reduziert.

Bei detektiertem Rauch schaltet die Windenergieanlage die optisch-akustischen Signalmelder im Turmfuß, im Maschinenhaus und im Rotorkopf ein. Die Signalmelder erzeugen ein rotes Dauersignal mit Lichtblitzen und einen Dauerton mit schnell schwankender Tonhöhe. Gegebenenfalls anwesende Personen werden dadurch gewarnt. Der Signalmelder im Turmfuß ist nur bei eingeschaltetem Wartungsschalter aktiv. Die Signalmelder im Maschinenhaus und im Rotorkopf sind nur bei eingeschalteter Gondelbeleuchtung aktiv. Dadurch wird gewährleistet, dass die Signalmelder nur bei Anwesenheit von Personen in der Windenergieanlage aktiv sind.

Zur Bekämpfung von Entstehungsbränden stehen CO<sub>2</sub>-Feuerlöscher im Turmfuß, im Maschinenhaus und im ENERCON Servicefahrzeug bereit. Der Wartungsschalter ist eingeschaltet, wodurch Statusmeldungen nicht an den ENERCON Service weitergeleitet werden. Wartungen an Branderkennungselementen führen somit nicht zu Fehlalarmen beim ENERCON Service.

Für den Brandfall sind alle ggf. benötigten Informationen zur Windenergieanlage (Koordinaten, Anfahrtsbeschreibung, wichtige Rufnummern naher Stellen) und zum Verhalten im Brandfall und bei Unfällen im Notruf-Ablaufplan bzw. im Flucht- und Rettungsplan eingetragen. Die Pläne sind im Turmeingangsbereich und im Gondelausstiegsbereich angebracht. Das Verhalten im Brandfall und bei Unfällen wird zusätzlich in der Betriebsanleitung der Windenergieanlage beschrieben.

## Brandschutz und Brandbekämpfung durch die Feuerwehr

Die Feuerwehr kann aufgrund der Alarmierung durch den ENERCON Service schnell am Einsatzort sein und Brände ggf. vor der weiteren Ausbreitung löschen. Die Kranstellfläche steht als Stellfläche zur Verfügung. Der Ablauf der Brandbekämpfung durch die Feuerwehr wird im Brandschutzkonzept der Windenergieanlage genauer beschrieben.

### Brand im Turmfuß

Ein Brand im Turmfuß ist örtlich begrenzt. Der Brand kann sich weder auf die Gondel ausbreiten noch auf die Umgebung der Windenergieanlage auswirken. Sobald die Windenergieanlage spannungsfrei geschaltet wurde, kann der Brand im Turmfuß gelöscht werden.

### Brand in der Gondel

Ein Brand in der Gondel kann zu einem Ausbrennen der Gondel und zu einem Übergreifen auf die Rotorblätter führen. Die Rotorblätter stehen zu diesem Zeitpunkt bereits still. Ein brennendes Rotorblatt wird nach längerer Brandeinwirkung aufgrund seines Gewichts an der Blattwurzel abknicken und auf die Aufstellfläche herabfallen.

Die Feuerwehr kann einen Brand in der Gondel nicht bekämpfen, jedoch den Zugang zum Gefahrenbereich der Windenergieanlage weiträumig absperren und die Gondel und herabfallende Teile kontrolliert abbrennen lassen.

BV-Nr. E-138EP3/E3/111/HST  
Index C

31.03.2023

# Brandschutzkonzept

für die Errichtung  
einer  
Windenergieanlage

## des Typs ENERCON E-138 EP3 E3

mit 111 m Nabenhöhe

**Auftraggeber:**

WRD Management Support GmbH  
Innovationszentrum  
Borsigstr. 26  
26607 Aurich

## INHALTSÜBERSICHT

Seite

<b>1</b>	<b>Einleitung</b>	<b>4</b>
1.1	Auftrag	4
1.2	Gesetzliche Grundlagen, Regelwerke	5
1.3	Verwendete Unterlagen	5
1.4	Schutzziele	6
1.5	Bestimmung der Gesamthöhe	6
1.6	Einstufung des Gebäudes	6
1.7	Risikobeurteilung der Maschine	6
<b>2</b>	<b>Gebäudetechnische Daten und Nutzungen</b>	<b>7</b>
2.1	Allgemein	7
2.2	Äußere Erschließung	7
2.3	Innere Erschließung	7
2.4	Nutzung der Windenergieanlage	8
2.4.1	Allgemeines	8
2.4.2	Funktion	8
2.4.3	Zahl der Nutzer	8
2.4.4	Betrieb; Wartung	8
2.4.5	Beschreibung der Einrichtungen der WEA	9
2.5	Risikoanalyse	10
2.5.1	Brandlasten und Brandgefährdungspotential	10
2.5.2	Wahrscheinlichkeit eines Brandereignisses	11
<b>3</b>	<b>Vorbeugender Brandschutz</b>	<b>13</b>
3.1	System der äußeren und inneren Abschottungen; Anforderungen an Bauteile und Baustoffe	13
3.1.1	Anordnung und Lage von Rauchabschnitten	13
3.1.2	Brandschutztechnische Abschnittsbildung	13
3.1.3	Feuerwiderstandsdauer der tragenden und aussteifenden Bauteile	13
3.1.4	Nichttragende Außenwände und -bekleidungen	13
3.2	Flucht- und Rettungswege	13
<b>4</b>	<b>Vorbeugender anlagentechnischer Brandschutz</b>	<b>14</b>
4.1	Brandmeldeanlage	14
4.2	Alarmierungseinrichtung	14
4.3	Anlagentechnische Branderkennung und Brandmeldung	14
4.3.1	Sensoren	14
4.3.2	Rauchscharter	15
4.4	Lüftungsanlagen	16
4.5	Rauch- und Wärmeabzugsanlagen	16
4.6	Blitzschutz	16
<b>5</b>	<b>Organisatorischer Brandschutz</b>	<b>17</b>
5.1	Betriebliche Maßnahmen zur Brandverhütung und Brandbekämpfung sowie zur Rettung von Personen	17
5.2	Kennzeichnung von Rettungswegen	17
5.3	Flucht- und Rettungspläne	17
5.4	Alarmierung der Feuerwehr	17
5.5	Einrichtungen zur Brandbekämpfung	18
5.6	Prüfungen technischer Anlagen und Einrichtungen	18
5.7	Übung mit der Zuständigen Feuerwehr	18
<b>6</b>	<b>Abwehrender Brandschutz</b>	<b>19</b>
6.1	Flächen für die Feuerwehr	19

6.2	Löschwasserversorgung .....	19
6.3	Löschwasserrückhaltung.....	19
6.4	Feuerwehrpläne .....	20
6.5	Hydrantenpläne.....	20
6.6	Brandbekämpfung.....	20
6.6.1	Brand im Turmfuß .....	20
6.6.2	Brand in der Gondel .....	21
6.6.3	Brand der Rotorblätter .....	21
6.6.4	Brandweiterleitung auf die Umgebung.....	21
<b>7</b>	<b>Verwendete Rechenverfahren nach Methoden des Brandschutzingenieurwesens .....</b>	<b>22</b>
<b>8</b>	<b>Abweichungen .....</b>	<b>22</b>
<b>9</b>	<b>Zusammenfassung .....</b>	<b>23</b>

# 1 Einleitung

## 1.1 Auftrag

Die Unterzeichnerin wurde am 13.12.2022 beauftragt, für die Errichtung der Windenergieanlage (WEA) des Typs ENERCON E-138 EP3 E3 mit 111 m Nabenhöhe, ein Brandschutzkonzept gemäß Musterbauverordnung zu erstellen.

Ein Brandschutzkonzept ist eine zielorientierte Gesamtbewertung des baulichen und abwehrenden Brandschutzes bei Gebäuden besonderer Art oder Nutzung. Bauliche Anlagen sind so anzuordnen, zu errichten, zu ändern und instand zu halten, dass der Entstehung eines Brandes und der Ausbreitung von Feuer und Rauch vorgebeugt wird. Die nachfolgend aufgeführten Maßnahmen berücksichtigen die Anforderungen für dieses Objekt.

Das Brandschutzkonzept beinhaltet die Einzelmaßnahmen aus

- vorbeugendem Brandschutz
- organisatorischem (betrieblichem) Brandschutz und
- abwehrendem Brandschutz.

Unter Berücksichtigung

- der Nutzung
- des Brandrisikos und
- des zu erwartenden Schadensausmaßes

werden im Brandschutzkonzept die Einzelkomponenten und ihre Verknüpfung im Hinblick auf die Schutzziele beschrieben.

Es werden nur die brandschutztechnischen Belange berücksichtigt, Eiswurf oder immissionsschutzrechtliche Belange werden nicht betrachtet.

## 1.2 Gesetzliche Grundlagen, Regelwerke

Folgende Gesetze und Richtlinien wurden zur Erstellung des vorliegenden Brandschutzkonzeptes berücksichtigt:

- /1/ MBO – Musterbauordnung, vom 1. November 2002 in der Fassung vom 27.09.2019 (ARGEBAU)
- /2/ MBauVorIV – Musterbauvorlagenverordnung, Muster einer Verordnung über Bauvorlagen und bauaufsichtliche Anzeigen, Fassung Februar 2007 (Fachkommission Bauaufsicht der ARGEBAU)
- /3/ DIN 4102: Brandverhalten von Baustoffen und Bauteilen, in der zurzeit gültigen Fassung und allen veröffentlichten Teilen
- /4/ DIN EN 62305-1, Blitzschutz – Teil 1: Allgemeine Grundsätze, Ausgabe Oktober 2011, Berichtigung 1, Ausgabe Dezember 2015
- /5/ Richtlinie 2006/42/EG des Europäischen Parlaments und des Rates über Maschinen und zur Änderung der Richtlinie 95/16/EG, vom 17.05.2006
- /6/ 9. ProdSV - Maschinenverordnung, Neunte Verordnung zum Produktsicherheitsgesetz (Maschinenrichtlinie) vom 12.05.1993 zuletzt geändert am 27.07.2021
- /7/ M-VVTB – Muster-Verwaltungsvorschrift Technische Baubestimmungen, Ausgabe 2021/1 in der Fassung vom 4. März 2022

## 1.3 Verwendete Unterlagen

Zur Erstellung standen folgende Unterlagen zur Verfügung:

Unterlagen	Dokument	Datum
Technische Beschreibung Enercon Windenergieanlage E-138 EP3 E3	D1018637/4.0	07.07.2022
Gondelschnitt M1:50 E-138-EP3 E3	D02162509/0.0	02.12.2020
Datenblatt Gondelabmessung E-138-EP3 E3	D1019598/4.1	22.06.2022
Datenblatt Rotorblatt E-138 EP3-RB-02	D0769859-3.1	19.11.2021
Ansicht Hybrid-Stahlurm E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01	EP3.00.247-4 D02218795-4.0	17.02.2022
Technische Beschreibung Turm E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01	D02346172-3.1	-
Technisches Datenblatt Turm E-138 EP3 E3-HST-111-FB-C-01	D02346141-5.0	25.11.2022
Technische Information Enercon Windenergieanlage E-138 EP3 E3 Wassergefährdende Stoffe*	D02298629/1.1	27.03.2023
Technische Beschreibung Warnsignalisierung bei unsicheren Betriebszuständen	D0421975-3.1	29.06.2022
Technische Beschreibung Einrichtungen zum Arbeits-, Personen- und Brandschutz	D0446785/2.3	22.03.2021
Verhalten bei Unfällen/Brandfall/Stromunfall	ID0XX11	-
Technische Beschreibung Brandschutz EP1, EP2, EP3	D0253903/4.1	18.03.2021
Technische Beschreibung ENERCON Windenergieanlagen Blitzschutz	D0260891-15.0	23.09.2022
Datenblatt Installationsorte der Rauchscharter	D0701831/5.1	27.09.2022
Technische Beschreibung Aufstiegshilfe	D0917105-1	12.11.2020
Technisches Datenblatt Installationsorte der Feuerlöscher	D0648865/9.1	27.09.2022

**Tabelle 1: Unterlagen**

\*In dem Dokument Wassergefährdende Stoffe sind alle Stoffe mit Mengenangaben aufgeführt, die in der WEA Verwendung finden, mit der Auflistung der entsprechenden Sicherheitsdatenblätter.



## 1.4 Schutzziele

Für die Beurteilung der zu errichtenden Windenergieanlagen gelten die materiellen Vorschriften der Musterbauordnung. Bauliche Anlagen sind so anzuordnen, zu errichten, zu ändern und instand zu halten, dass der Entstehung eines Brandes und der Ausbreitung von Feuer und Rauch (Brandausbreitung) vorgebeugt wird und bei einem Brand die Rettung von Menschen und Tieren sowie wirksame Löscharbeiten möglich sind (§ 14 MBO).

## 1.5 Bestimmung der Gesamthöhe

Die Windenergieanlage weist eine Nabenhöhe von ca. 111 m auf und der Rotor hat einen Durchmesser von ca. 138 m. Die Rotorblattlänge beträgt ca. 68 m. Damit ergibt sich eine Gesamthöhe von ca. 180 m.

## 1.6 Einstufung des Gebäudes

In den WEA befinden sich keine Aufenthaltsräume gemäß §47 MBO. Die Anlagen werden nur temporär zu Wartungs- und Reparaturzwecken begangen.

Sie ist eine freistehende Maschine gemäß Maschinenrichtlinie.

Die WEA mit mehr als 30 m Höhe über der Geländeoberfläche im Mittel werden als Sonderbauten im Sinne des § 2 (4) Nr. 2 MBO eingestuft.

Eine Windenergieanlage ist eine bauliche Anlage besonderer Art und Nutzung, an der im Einzelfall zur Verwirklichung der allgemeinen Anforderungen besondere Anforderungen gestellt werden. Erleichterungen können gestattet werden, soweit es der Einhaltung von Vorschriften wegen der besonderen Art oder Nutzung baulicher Anlagen nicht bedarf.

## 1.7 Risikobeurteilung der Maschine

Der Hersteller ist verpflichtet für die komplette WEA eine Risikobeurteilung nach Maschinenrichtlinie 2006/42/EG durchzuführen.

Der auf dem Turm angeordnete maschinentechnische Teil der Windenergieanlage, hierzu zählen u.a. die Rotorblätter sowie die Nabe, die regelungs- und elektrotechnischen Komponenten, der Generator, die Lager und die Bremse, entsprechen laut Hersteller den anerkannten Regeln der Technik.

## 2 Gebäudetechnische Daten und Nutzungen

### 2.1 Allgemein

Bei dem Bauvorhaben handelt es sich um eine Errichtung einer Windenergieanlage der Firma ENERCON mit der Typbezeichnung E-138 EP3 E3 mit 111 m Nabenhöhe.

Als Träger der Windenergieanlage Typ E-138 EP3 dient ab Fundamentoberkante ein Hybrid-Stahlurm (HST), bestehend aus 5 Stahlsektionen.

Die unteren Sektionen bestehen aus gekanteten Blechen, die mit vorgespannten Schrauben verbunden werden. Die oberen Sektionen bestehen aus Stahlrohren, die vorgefertigt und mit Einbauten vorausgerüstet sind.

Im Bereich der Gondel besteht das Maschinenhaus aus einer Aluminiumverkleidung auf einer Stahlprofilkonstruktion, die Generatorverkleidung aus glasfaserverstärktem Kunststoff (GFK) auf einer Stahlprofilkonstruktion und die Rotorblätter werden aus GFK, Balsaholz und Schaumstoff hergestellt.

### 2.2 Äußere Erschließung

Die äußere Erschließung erfolgt über die öffentliche Verkehrsfläche.

### 2.3 Innere Erschließung

Der Zugang in den Turm erfolgt über die Turmeingangstür auf Ebene Fundamentoberkante. Die Turmeingangstür ist abschließbar und kann von innen jederzeit ohne Schlüssel und Werkzeug geöffnet werden. Der Zutritt von außen ist nur mit Schlüssel möglich.

Der Aufstieg im Turm erfolgt über eine Aufstiegshilfe in Kombination mit einer Steigschutzeinrichtung gemäß DIN EN ISO 14122-4:2016. Im oberen Bereich jeder Stahlsektion sind Podeste angeordnet. Diese Podeste werden im Werk vorinstalliert und während des Montageprozesses komplettiert. Sie dienen als feste Arbeitsbühne sowie als Ruhebühne beim Auf- und Abstieg. Zum problemlosen Durchstieg befinden sich in den Podesten mit Klappen abgedeckte Öffnungen. Entlang des Steigwegs befinden sich auch bewegliche Ruhepodeste.

Zusätzlich wird eine Aufstiegshilfe (Nutzlast 240 kg) nach Maschinenrichtlinie 2006/42/EG eingebaut. Sie fährt leitergeführt bis zu einem Podest einige Meter unterhalb des Turmkopfs. Für die restliche Strecke wird die Sicherheitssteigleiter mit Steigschutzeinrichtung benutzt.

Auf der Eingangsebene befindet sich das E-Modul, hier ist ein Energieverteilerschrank, die Mittelspannungsschaltanlage, der Steuerschrank zur Bedienung der Windenergieanlage, sowie eine unterbrechungsfreie Stromversorgung untergebracht. Die Bedienung erfolgt über das Human Machine Interface (HMI).

Der Aufstieg im Turm ist für die Feuerwehr im Brandfall nicht vorgesehen.

## **2.4 Nutzung der Windenergieanlage**

### **2.4.1 Allgemeines**

Die WEA dient zur Wandlung der kinetischen Energie des Windes in elektrischer Energie. Durch das getriebelose Anlagenkonzept (Direktantrieb) besitzt der Antriebsstrang keine schnell drehenden Komponenten, kein Getriebeöl. Auf Grund dessen verringert sich wesentlich die Brandentstehungswahrscheinlichkeit.

### **2.4.2 Funktion**

Im Maschinenhaus, das auf dem Turm montiert ist, liefert ein fremderregter Synchrongenerator, der direkt an der Nabe mit den Rotorblättern angekoppelt ist, die elektrische Energie. Die erzeugte Energie wird in einem Wechselrichtersystem in eine netzkonforme Spannung umgewandelt. Der Transformator in der Gondel transformiert die erzeugte Spannung auf das Niveau des Stromnetzes, in das der Strom eingespeist wird. Über die Mittelspannungsschaltanlage im Turmfuß wird der Transformator mit dem aufnehmenden Stromnetz zusammengeschaltet.

### **2.4.3 Zahl der Nutzer**

Die Zahl der Nutzer wird vom Grundsatz mit „keine“ angegeben. Es befinden sich keine Aufenthaltsräume in der Windenergieanlage, nur zu Wartungszwecken halten sich 2 bis 6 Personen in der Anlage auf.

### **2.4.4 Betrieb; Wartung**

Die WEA ist im Betrieb unbemannt und verschlossen. Der Betrieb wird automatisch durch eine Fernabfrage überwacht. Die Daten werden in einer Zentrale ausgewertet, die permanent besetzt ist. Bei Störungen schaltet die WEA selbsttätig ab, wobei die Abschaltung über eine die betriebliche Steuerung überlagernde

Sicherheitssteuerung, auch bei Netzausfall, erfolgt. Die WEA wird bei einer Störung bis zur Reparatur nicht freigegeben.

Die Begehung zur Wartung findet mindestens einmal jährlich routinemäßig statt. Bei den Begehungen ist die Anlage außer Betrieb. Wird ein Probelauf notwendig, muss hierfür das Servicepersonal ihre Persönliche Schutzausrüstung gegen Absturz (PSAgA) tragen, um sich bei eventuellen Störungen oder einem Brand über den 1. Fluchtweg durch den Turm oder bei versperrten 1. Fluchtweg über den 2. Fluchtweg durch die Luke im Maschinenhaus zu retten.

Die Wartungen werden nur durch Fachpersonal ausgeführt, welches auf die Anlagentechnik und die Rettung aus der Windenergieanlage geschult ist. Für diesen kurzzeitigen Probelauf bestehen aus brandschutztechnischer Sicht keine Bedenken.

#### 2.4.5 Beschreibung der Einrichtungen der WEA

Bezeichnung	Bereich	Anlagen	Zugangsberechtigung
Gondel mit Rotoren	Maschine	Synchrongenerator Nebenaggregate Schaltschränke Transformator	unterwiesenes Personal, Elektrofachkräfte
Turm	Turm	Mittelspannungskabel (je nach Netz 10 kV, 20 kV oder 30 kV)	unterwiesenes Personal, Elektrofachkräfte
Fuß	Fuß	Schaltschränke Eigenversorgungstrafo (optional)	Feuerwehr / unterwiesenes Personal/ Elektrofachkräfte

Tabelle 2: Einrichtungen

## 2.5 Risikoanalyse

### 2.5.1 Brandlasten und Brandgefährdungspotential

Die folgende Tabelle dient als Übersicht in welchen Anlagenteilen sich die wesentlichen Brandlasten befinden und wodurch ein Brand entstehen kann:

Bezeichnung	Anlagen	Brandlasten	Brandgefahren
Gondel	Schaltschränke	Kabel	elektrische Störung
	diverse Kabel	Kabel	
	Azimutgetriebe	5 Stellmotoren zur Windnachführung je 16,7 l Öl	durch Reibung und elektrische Störungen
	Blattverstellantriebe	3 Antriebe für die Blattverstellung je 15 l Öl	
	Azimutlager	ca. 17 l Fett	
	Zentralschmiereinheit	Schmierstoffe insgesamt ca. 320 l	
	Hydrauliksystem	Rotorarretierung und -bremse 35 l Öl	
	Transformator	max. 1.970 l synthetische Ester MIDEL 7131	
	Maschinenhausverkleidung	Aluminium	keine direkte Brandgefahr
	Generatorverkleidung	glasfaserverstärkter Kunststoff (GFK)	
Turm	Mittelspannungskabel	Kabel	durch elektrische Störungen
	Aufstiegshilfe	Schmierstoffe 2,6 l	
Fuß	Schaltschränke	Kabel Verteiler	durch elektrische Störungen
	USV-Schaltschrank Schaltschränke		
Rotor	Rotorblatt	Glasfaserverstärkter Kunststoff, Epoxidharz, Holz, Schaumstoff 20,2 t optional mit Blattheizung (20,5 t)	Blitzschlag; Brandüberschlag zwischen Gondel und Rotorblättern, durch elektrische Störungen der Blattheizung

Tabelle 3: Brandlasten

## 2.5.2 Wahrscheinlichkeit eines Brandereignisses

Der Brand lässt sich nach den Normen der Feuerwehren DIN 14011 als nicht bestimmungsgemäßes Brennen, das sich unkontrolliert ausbreiten kann, definieren. Bei einer Brandentstehung und auch für eine Brandausbreitung müssen bestimmte Voraussetzungen vorhanden sein. Diese Voraussetzungen können in die Gruppe der stofflichen Voraussetzungen und in die Gruppe der energetischen Voraussetzungen unterteilt werden. Damit es zum Brennen kommt, bedarf es eines energetischen Anstoßes, d.h. es muss dem Brandgut genügend Zündenergie zugeführt werden. Neben der Zündtemperatur, die für das Einleiten der Verbrennung bzw. das Entzünden ausschlaggebend ist, wird für das selbstständige Brennen eine Mindestverbrennungstemperatur benötigt. Die Mindestverbrennungstemperatur kennzeichnet den Reaktionszustand eines Systems, bei dem die Reaktionswärme gerade noch ausreicht, um den Energiekreislauf unter Berücksichtigung der Wärmeverluste zu schließen, so dass das Feuer nicht erlischt. Aufgrund der überschüssigen Reaktionswärme, die für die Aufbereitung und Aktivierung nicht verbraucht wird, steigt die Temperatur im System selbständig weiter auf die Brandtemperatur an, welche letztendlich getrennt als Flammentemperatur und als Brandraumtemperatur (Rauchgastemperatur) interpretiert wird.

Brandereignisse sind gefährliche Brände, bei denen angenommen wird, dass sich ein Entstehungsbrand zu einem fortentwickelten Brand ausbreiten kann.

Während zur Gewährleistung der Standsicherheit in der Bauordnung gefordert und formuliert wird, dass die baulichen Anlagen standsicher sein müssen, wird demgegenüber die Anforderung zur Gewährleistung des Brandschutzes auf die Beschaffenheit der baulichen Anlage abgestellt:

Es wird in der Bauordnung offenbar nicht auf eine bestimmte Sicherheit (Brandsicherheit) abgestellt, sondern es werden vielmehr die Schutz- und Sicherungsziele ganz allgemein benannt. Deren Erfüllung entsprechend den bauordnungsrechtlichen Einzelvorschriften ergibt jedoch „stillschweigend“, analog zur Standsicherheit, ein bestimmtes Sicherheitsniveau. Dieses Sicherheitsniveau lässt sich semiprobabilistisch derzeit mittels der Versagenswahrscheinlichkeit von  $1 \times 10^{-6}$  (bei großen Risiken pro Ereignis) bis  $1 \times 10^{-5}$  pro Gebäude je  $m^2$  und Jahr beschreiben. Das Risiko ist theoretisch durch die Wahrscheinlichkeit für die

Entstehung eines Brandes und die Ausbreitung zu einem gefährlichen Brand pro Bezugsfläche und pro Zeiteinheit sowie dem zu erwartenden Schadensumfang gegeben.

Nach der Normdefinition gelten brennbare Stoffe in geschlossenen Behältern aus Stahlblech oder anderen nicht zerbrechlichen und im Brandverhalten vergleichbaren Werkstoffen als „geschützt“ (TSF, Leistungsschrank, Steuerschrank und USV). Die Schutzwirkung der Systeme ist gewährleistet, d.h. die Stahlschränke werden durch das Gehäuse und dadurch, dass kein Sauerstoff zugeführt wird, geschützt.

Die Zündwahrscheinlichkeit von nicht erhitzten Flüssigkeiten mit einem Flammpunkt > 100 °C in Maschinen (hier Dielektrikum im Transformator) wird vom DIN-Ausschuss für so gering angesehen, dass hier ein Beitrag zur Brandbelastung nur bei Leckage vorstellbar ist.

Die Mittelspannungs-Schaltanlage ist eine SF<sub>6</sub>-gasisolierte Anlage und somit nicht brennbar. Diese Brandlast bleibt unberücksichtigt.

Die Windenergieanlage besitzt ein getriebeloses Antriebssystem. Rotornabe und Ringgenerator sind ohne Getriebe als feste Einheit direkt miteinander verbunden. Das Fehlen von Getriebe und Getriebeöl verringert wesentlich die Brandentstehungswahrscheinlichkeit.

Ein Brand an den Rotorblättern ist unwahrscheinlich, jedoch nicht endgültig auszuschließen. Ein Vollbrand in der Gondel oder die Installation einer Blattheizung können Brandursachen für den Brand eines Rotorblattes sein.

Sofern eine Blattheizung installiert ist, ist sie Teil der Rotoren und unterliegt den allgemein Technischen Regeln für Maschinen. Entsprechend sind anlagentechnische Sicherungen als Konsequenz der Risikobeurteilung des Herstellers eingebaut die dazu führen, dass die Blattheizung oder die gesamte WEA abgeschaltet wird und dass eine Alarmierung über die Weiterschaltung an eine ständig besetzte Stelle erfolgt. Die Folgemaßnahmen sind im organisatorischen Brandschutz unter anderem durch Begutachtung durch das Service-Personal geregelt.

Daraus resultiert, dass aufgrund der besonderen Konstruktionsart und der Anlagenüberwachung der Windenergieanlage der Firma ENERCON keine erhöhte Brandgefährdung besteht und dem Brandschutz anlagentechnisch und organisatorisch erheblich Rechenschaft getragen wird.

### **3 Vorbeugender Brandschutz**

#### **3.1 System der äußeren und inneren Abschottungen; Anforderungen an Bauteile und Baustoffe**

##### **3.1.1 Anordnung und Lage von Rauchabschnitten**

Eine Unterteilung in Rauchabschnitte ist nicht erforderlich.

##### **3.1.2 Brandschutztechnische Abschnittsbildung**

Eine brandschutztechnische Abschnittsbildung in dem Sonderbau ist nicht erforderlich.

##### **3.1.3 Feuerwiderstandsdauer der tragenden und aussteifenden Bauteile**

An den Hybrid-Stahlurm werden keine Anforderungen hinsichtlich der Feuerwiderstandsklasse des Turmes gestellt.

##### **3.1.4 Nichttragende Außenwände und -bekleidungen**

Die Maschinehausverkleidung der Gondel besteht aus Aluminium und die Generatorverkleidung der Gondel besteht aus GFK. Die Rotorblätter bestehen aus GFK-Material mit Epoxidharz/Balsaholz/Schaumstoff. Es sind keine weiteren Maßnahmen notwendig.

#### **3.2 Flucht- und Rettungswege**

In der WEA sind keine Aufenthaltsräume vorhanden. Es gelten nicht die Vorschriften an bauliche Rettungswege.

Der Maschinenraum der Gondel wird nur von geschultem Personal begangen, welches mit einer persönliche Schutzausrüstung gegen Absturz (PSAgA) ausgestattet ist. Die Flucht aus der Gondel der WEA erfolgt über eine über die gesamte Turmhöhe zur Verfügung stehende Steigleiter. Für sonstige Notfälle sowie zur Rettung von Verletzten ist in der Gondel ein Evakuierungsgerät installiert, mit dem ein Notabstieg aus der Windenluke im Heck der Maschine möglich ist. Das Gerät ermöglicht den zweiten Rettungsweg und kann alle Personen in der Gondel nacheinander abseilen, wobei immer zwei Personen, im Pendelhub, zusammen abgeseilt werden. Die Geräte müssen regelmäßig gewartet werden.

Die Flucht- und Rettungswege sind ausreichend.



## **4 Vorbeugender anlagentechnischer Brandschutz**

### **4.1 Brandmeldeanlage**

Es ist keine Brandmeldeanlage erforderlich.

### **4.2 Alarmierungseinrichtung**

Eine Alarmierungseinrichtung ist nicht erforderlich.

Die Gondel wird nur von geschultem Personal zu Wartungszwecke begangen. Für Notfälle trägt das Wartungspersonal immer ein Mobiltelefon bei sich. In der WEA ist weiterhin eine direkte Gegensprechanlage von der Gondel zum Turmfuß vorhanden. Bei detektiertem Rauch schaltet die WEA die optisch-akustischen Signalmelder im Turmfuß, im Maschinenraum und im Rotorkopf ein. Die Signalmelder erzeugen ein rotes Dauersignal mit Lichtblitzen und einen Dauerton mit schnell schwankender Tonhöhe.

Gegebenenfalls anwesende Personen werden dadurch gewarnt.

### **4.3 Anlagentechnische Branderkennung und Brandmeldung**

Brandursachen aufgrund mechanischer Reibung wird vorgebeugt, indem wenig schnell drehende Teile verwendet werden und kein Hauptgetriebe vorhanden ist. Alle wichtigen Komponenten werden mit Temperaturfühlern überwacht. Erhöhte Temperaturen oder Überdrehzahlen führen zur sofortigen Abschaltung der WEA und Absendung einer Störmeldung über das ENERCON SCADA System zur Service-Zentrale.

Falls die betriebliche Steuerung der Windenergieanlage einen unzulässigen Zustand erkennt, wird die Windenergieanlage mit verminderter Leistung weiter betrieben bzw. angehalten.

#### **4.3.1 Sensoren**

Mögliche Zündquellen werden laufend durch Sensoren überwacht.

Der Generator wird auf Plausibilität geprüft (Temperaturen, Leistung in Abhängigkeit der Drehzahl). Fehler führen zur sofortigen Abschaltung der Anlage und Übermittlung einer Störmeldung zur ENERCON-Service-Zentrale.

Folgende Parameter werden in der WEA permanent kontrolliert und bei Störungen wird die Anlage automatisch außer Betrieb genommen und die Störmeldung weitergeleitet:

- Temperatur in der Maschine
- Temperatur im Rotorkopf
- Lagertemperaturen der beiden Rotorlager
- Temperatur im Turm
- Außentemperatur
- Temperatur in allen Schaltschränken
- Temperatur, Druck und Öllevel des Transformators
- Funktionsbereitschaft der Kondensatorpakete für die Notabschaltung
- Erdschlusskennung für den Generator
- Differenzstromüberwachung für alle elektrischen Antriebe, um schwergängige bzw. überlastete Antriebe zu erkennen, u.a. Antriebe der Blattverstellung und die Windnachführung
- Fehlerstromerkennung für die Versorgungsleitungen Licht und Steckdose
- Funktion der Fernüberwachung
- Temperaturüberwachung Lüfter und Heizregister

Jedes der drei Rotorblätter der WEA ist mit einem im Fehlerfall energieautarken Blattverstellungssystem ausgestattet. In diesem Blattverstellungssystem ist eine Sicherheitssteuerung integriert, die die Rotorblätter bei einer Notfahrt gesteuert in Fahnenstellung fahren und beim Erreichen der Fahnenstellung die Energie von den Antriebsmotoren sicher abschaltet.

Bei einer Notbremsung des Rotors wird zusätzlich eine elektromechanische Rotorbremse eingesetzt.

#### **4.3.2 Rauchschalter**

Zur Detektion von Bränden werden zudem Rauchschalter eingesetzt, die bei Rauch, Verschmutzung, Störung und zu hoher Temperatur reagieren.

Bei den Rauchschaltern handelt es sich um Brandmelder mit optischer Rauchererkennung und zusätzlichem Temperaturfühler, der ab einer Umgebungstemperatur von 70 °C anspricht. Es wird ein Signal an die Anlagensteuerung gesendet und die Gondellüfter werden ausgeschaltet.

Bei der Detektion von Feuer oder Rauch schaltet die Leistungselektronik ab, die Blätter drehen aus dem Wind, hierdurch wird die Rotationsbewegung auf ein Minimum reduziert bis hin zum Stillstand. Diese Statusmeldung wird mittels ENERCON SCADA an die ENERCON Service-Zentrale gesendet.

In der Gondel der E-138 EP3 E3 wird die Temperatur an mehreren Stellen gemessen.

Bei der E-Gondel sind drei Rauchschalter vorhanden, a) im Maschinenhaus, b) im Transformatorraum und c) am Maschinenträger. Der Rauchschalter am Maschinenträger ist im unteren Bereich der Gondel verbaut und dient der Erkennung von Rauch im Turm.

Im unteren Turmbereich befindet sich ein Rauchschalter in der Nähe der Mittelspannungsanlage.

#### **4.4 Lüftungsanlagen**

Aus brandschutztechnischer Sicht werden keine Anforderungen an die Lüftung gestellt.

In der maschinenhausseitigen Kapselung des aktiven Generatorteils sind 12 Gondellüfter eingebaut. Die Lüfter saugen Luft durch Abscheidersegmente in der Gondelverkleidung an. Diese Generator-Luftkühlung bewirkt als Nebeneffekt auch eine Kühlung des Maschinenhauses.

#### **4.5 Rauch- und Wärmeabzugsanlagen**

Es werden aus brandschutztechnischer Sicht keine Rauchabzüge benötigt. Eine Entrauchung ist durch permanente Öffnungen in der Gondel und der Thermik im Turm vorhanden. Durch das Kühlsystem der WEA strömt Luft aus dem Turmfuß mit hoher Geschwindigkeit nach oben in Richtung Gondel.

#### **4.6 Blitzschutz**

Bauliche Anlagen, bei denen nach Lage, Bauart oder Nutzung Blitzschlag leicht eintreten oder zu schweren Folgen führen kann, sind mit dauernd wirksamen Blitzschutzanlagen gemäß DIN EN 62305 zu versehen. Es ist ein integrierter Blitzschutz von der Rotorblattspitze bis ins Fundament vorhanden und notwendig.

Die Blitzschutzanlage wird nach der DIN EN 61400-24 Blitzschutz (Blitzschutzklasse I) für Windenergieanlagen ausgeführt.

## **5 Organisatorischer Brandschutz**

### **5.1 Betriebliche Maßnahmen zur Brandverhütung und Brandbekämpfung sowie zur Rettung von Personen**

Die WEA wird regelmäßig in einem Abstand von maximal 12 Monaten gewartet und laufend überwacht. Das Verhalten im Brandfall und die Selbsthilfemaßnahmen werden entsprechend einer Gefährdungsbeurteilung regelmäßig geschult und geübt. Während der Wartung wird die Anlage außer Betrieb genommen, damit ist das Gefahrenrisiko verringert. Das Servicepersonal trägt bei den Wartungsarbeiten und einem eventuell notwendigen Probelauf der WEA seine PSAgA, somit ist ein Abseilen aus der Windenluke mit dem Abseilgerät sofort möglich.

### **5.2 Kennzeichnung von Rettungswegen**

Zur Beleuchtung der Wege während der Wartung ist eine Sicherheitsbeleuchtung gemäß ASR A3.4/3 erforderlich und wird installiert. Diese kann über batteriegepufferte Einzelleuchten realisiert werden.

Die Sicherheitsbeleuchtung der Windenergieanlage entspricht der DIN EN 50308 – Windenergieanlage - Schutzmaßnahmen - Anforderungen für Konstruktion, Betrieb und Wartung–, DIN EN 1838 –Angewandte Lichttechnik - Notbeleuchtung– und die DIN EN 50172 –Sicherheitsbeleuchtungsanlagen–.

### **5.3 Flucht- und Rettungspläne**

Flucht- und Rettungspläne werden mit allen relevanten Daten erstellt und angebracht.

### **5.4 Alarmierung der Feuerwehr**

Durch die zuvor beschriebene Anlagentechnik wird die WEA bei einer Detektion von Feuer oder Rauch automatisch abgeschaltet. Dabei wird eine Nachricht an eine vom Betreiber zu bestimmende Service-Zentrale gesendet. Diese benachrichtigt daraufhin die Leitstelle der Feuerwehr.

Gleichzeitig wird das Servicepersonal informiert, um umgehend die Windenergieanlage anzufahren und die Lage zu erkunden.

## 5.5 Einrichtungen zur Brandbekämpfung

Zur Bekämpfung von Entstehungsbränden während der Wartung sind in der Gondel zwei CO<sub>2</sub>-Löcher (5 kg) und auf der Ebene 2 ein weiterer CO<sub>2</sub>-Löcher (2 kg) vorgehalten. Diese sind für die Bekämpfung von allenfalls kleinsten Entstehungsbränden ausreichend. Selbstrettung geht vor Brandbekämpfung. Zusätzlich befindet sich ein CO<sub>2</sub>-Löcher (2 kg) im ENERCON-Service-Fahrzeug. Die Feuerlöscher sind mindestens alle zwei Jahre durch einen Sachkundigen zu prüfen. Ein Vermerk über die letzte Prüfung ist fest oder plombiert am Feuerlöscher anzubringen.

## 5.6 Prüfungen technischer Anlagen und Einrichtungen

Die Prüfungen von technischen Anlagen oder Einrichtungen werden durch Fachpersonal in Abständen von max. 12 Monaten durchgeführt.

## 5.7 Übung mit der Zuständigen Feuerwehr

Vor Inbetriebnahme ist der örtlichen Feuerwehr und in Abstimmung mit der Brandschutzdienststelle, die Gelegenheit zu geben sich mit dem Bauwerk vertraut zu machen.

## 6 Abwehrender Brandschutz

### 6.1 Flächen für die Feuerwehr

Die Anfahrt zur WEA erfolgt über die öffentliche Straße. Die Anfahrt bis an den Turmfuß geschieht über die befestigte Zuwegung. Die ausreichend befestigte und tragfähige Kranaufstellfläche während der Bauzeit bleibt nach Fertigstellung bestehen und kann durch die Feuerwehr genutzt werden.

Die Zufahrts- und Bewegungsflächen müssen hinsichtlich ihrer Radian und Belastbarkeit der durch die Muster-Verwaltungsvorschrift Technische Baubestimmungen eingeführte Muster-Richtlinie „Flächen für die Feuerwehr“ entsprechen, sowie frei und instandgehalten werden.

### 6.2 Löschwasserversorgung

Aufgrund der besonderen Konstruktionsart der Windenergieanlagen der Firma ENERCON besteht keine erhöhte Brandlast oder Brandgefährdung. Im Falle eines Brandes werden eine größere Anzahl von Menschen, Tiere oder erhebliche Sachwerte nicht gefährdet.

Deshalb ist eine örtliche Löschwasserversorgung (Hydranten, Löschwasserbehälter usw.) nicht notwendig. Zur Erfüllung des abwehrenden Brandschutzes haben die Gemeinden die notwendige Löschwasserversorgung bereitzustellen und zu unterhalten. Bei einem Brand in der Gondel ist zunächst die Sicherung der Umgebung notwendig, und Löschwasser wird erst benötigt, wenn brennende Teile herabstürzen. Bei einem Brand im Turmfuß muss zunächst die Abschaltung der Anlage bestätigt werden, bis Löschwasser benötigt wird.

### 6.3 Löschwasserrückhaltung

Es ist ein Transformator verbaut, der mit max. 1.970 Liter synthetischer, dielektrischer Flüssigkeit auf Esterbasis, dem Dielektrikum, gefüllt ist. Die Esterflüssigkeit ist ungiftig, leicht biologisch abbaubar und als allgemein wassergefährdend eingestuft. Esterflüssigkeiten zeichnen sich durch einen hohen Flammpunkt  $> 300\text{ °C}$  aus. Die Flüssigkeit kann vollständig in einer dafür vorgesehenen Wanne, welche sich unterhalb des Transformators befindet, aufgefangen werden.

Zur Kühlung der Leistungsschränke in der Gondel wird als Kühlmittel 300 Liter Wasser-Monoethylenglykol-Gemisch (Glykosol N45%) eingesetzt. Die Kühlflüssigkeit

ist nicht toxisch und gut biologisch abbaubar und in der Wassergefährdungsklasse 1 eingestuft. Der Gondelboden der E-138 EP3 E3 besteht aus einer geschlossenen 4-6 mm starken verzinkten Stahlblechkonstruktion. Diese ist in mehrere Sektionen unterteilt. Die Sektionen links und rechts unterhalb der Umrichter haben ein Auffangvolumen von ca. 280 Liter. Die Sektion im hinteren Bereich unterhalb der Kühler hat eine Auffangkapazität von ca. 300 Liter. Der Transformator im Transformatorraum im hinteren Teil der Gondel steht zusätzlich in der Auffangwanne Transformator mit einer Auffangkapazität von 2222 Litern.

Es werden in der WEA keine weiteren Stoffe gelagert. Eine Löschwasser-Rückhaltung ist bei diesen geringen Mengen nicht notwendig.

#### **6.4 Feuerwehrpläne**

Der einzige Zugang und die Aufstellfläche der WEA sind eindeutig. Der Turm ist für die Feuerwehr nicht zugänglich und der Turmfuß ist übersichtlich, damit sind keine Feuerwehrpläne notwendig.

#### **6.5 Hydrantenpläne**

Hydrantenpläne sind nicht notwendig.

#### **6.6 Brandbekämpfung**

Die Verhütung von Brandgefahren (vorbeugender Brandschutz) und die Brandbekämpfung (abwehrender Brandschutz) ist Aufgabe der Gemeinden und Landkreise sowie des Landes.

Die Brandbekämpfung der WEA muss mit Hilfe der örtlichen Feuerwehr durchgeführt werden.

Es müssen folgende Brandszenarien unterschieden werden:

##### **6.6.1 Brand im Turmfuß**

Die Windenergieanlage gilt als abgeschlossene elektrische Betriebsstätte, die von der Feuerwehr nicht allein oder nur nach Freigabe begangen werden darf. Die gesamte Anlage muss spannungsfrei gemeldet werden. Die ständig besetzte Service-Zentrale informiert die Leitstelle der Feuerwehr.

Ein Brand im Turmfuß ist örtlich begrenzt. Der Brand kann sich weder auf die Gondel ausbreiten noch auf die Umgebung der Windenergieanlage auswirken.

### **6.6.2 Brand in der Gondel**

Ein Brand in der Gondel ist von der Feuerwehr nicht beherrschbar und stellt auch aufgrund der geringen Eintrittswahrscheinlichkeit somit das gesellschaftlich akzeptierte Risiko dar. Ein Feuer in der Gondel kann zu einem Ausbrennen der Gondel einschließlich der Gondelhülle und zu einem Übergreifen auf die Rotorblätter führen. Der Brand führt zum Abfallen der Teile. Bei einem Brand in der Gondel ist die Feuerwehr zunächst zum Schützen der Umgebung präsent.

### **6.6.3 Brand der Rotorblätter**

Ein Brand der Rotorblätter ist nicht beherrschbar. Da die Windenergieanlage bei Schäden sofort abgeschaltet ist, werden keine brennenden Teile durch weiter anhaltende Rotation umhergeschleudert. Ein Rotorblatt wiegt ca. 20,5 t, es wird direkt herabfallen und dort weiterbrennen, eine Brandweiterleitung auf die Gondel ist nicht auszuschließen. Ein Brand der Rotorblätter führt in der Hauptsache zu brennend direkt herabfallenden mehr oder weniger großen Teilen. Bei einem Brand der Rotorblätter ist die Feuerwehr zunächst zum Schützen der Umgebung präsent.

### **6.6.4 Brandweiterleitung auf die Umgebung**

Die Alarmierung der Feuerwehr ist bei einem Schadeneintritt an der WEA wahrscheinlich früher als bei einem Sekundärbrand. Bei einem der o.g. Brände ist zunächst die Sicherung der Umgebung notwendig. Bei herabfallenden brennenden Teilen wird die Einsatzleitung geeignete Maßnahmen zur Brandbekämpfung nach Erkundung einleiten.

Da die Feuerwehr bereits vor Ort ist, können Entstehungsbrände sofort gelöscht werden. Eine Brandweiterleitung auf die Umgebung wird somit verhindert.



## 7 Verwendete Rechenverfahren nach Methoden des Brandschutz-ingenieurwesens

Es wurden keine Rechenverfahren des Brandschutzingenieurwesens verwendet.

## 8 Abweichungen

Es sind keine brandschutztechnischen Abweichungen zu berücksichtigen.

## 9 Zusammenfassung

Die Unterzeichnerin wurde beauftragt, für die Errichtung einer Windenergieanlage der Firma ENERCON mit der Typbezeichnung E-138 EP3 E3 mit 111 m Nabenhöhe ein Brandschutzkonzept gemäß Musterbauordnung zu erstellen.

Bei Beachtung der dargestellten Maßnahmen, Anforderungen und Hinweise sowie der allgemein anerkannten Regeln der Technik bestehen aus brandschutztechnischer Sicht


### keine Bedenken

für die Errichtung der Windenergieanlage Typ ENERCON E-138 EP3 E3.

Vorstehende Stellungnahme wurde nach bestem Wissen und Gewissen unter Zugrundelegung der anerkannten Regeln der Technik ohne Ansehen der Person des Auftraggebers angefertigt.

Aufgestellt

Sandkrug, den 31.03.2023

  
Dipl.-Ing. Monika Tegtmeier  
ö.b.u.v. Sachverständige für den  
vorbeugenden baulichen Brandschutz  
Prüferin für den Brandschutz (EBA)  
Brandamtfrau a.D.



**12.7 Sonstige Fachgutachten, Nachweise**

**12.8 Weitere wichtige Dokumente**

**12.8.1 Bauvorlageberechtigung**

**12.8.2 Vollmacht**

### 12.8.3 Erklärung der Anerkennung nach § 33 BauGB

Siehe Anlage

Anlagen:

- Erklärung nach § 33 BauGB\_Us.pdf

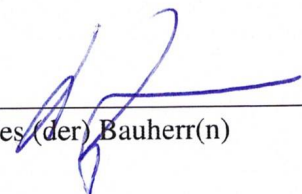
Aktenzeichen:

Bauvorhaben: Errichtung einer Windenergieanlage Ty E-138 EP3 E3

## Erklärung nach § 33 Baugesetzbuch (BauGB)

Hiermit erkläre(n) ich (wir), daß ich (wir) die künftigen Festsetzungen des Bebauungsplanes Übersichtsbarte F-Plan in der Fassung vom 03.06.2019 für das o.g. Bauvorhaben für mich (uns) und meine (unsere) Rechtsnachfolger als verbindlich anerkenne(n).

Dornum, 28.11.2023  
Ort Datum

  
\_\_\_\_\_  
Unterschrift des (der) Bauherr(n)



**12.9 Sonstiges**

Siehe Anlage

Anlagen:

- 12.1.1.\_WEA Verweyen Bauantrag nach §63 o. 64 NBauG\_unterzeichnet(1).pdf



**4. Entwurfsverfasserin / Entwurfsverfasser**

Firmenname (wenn zutreffend) Rasteder Projektierungs GmbH		
Name Entwurfsverfasserin / Entwurfsverfasser (natürliche Person)		
Vorname/n Antje	Nachname Denker	
Berufsbezeichnung Diplom Ingenieurin		
Straße Zum Breen	Hausnummer 40	* Telefon (mit Vorwahl) 04402-97250
PLZ 26180	Ort Rastede	* E-Mail rasteder-projektierung@t-online.de
<b>ist für die beantragte Baumaßnahme bauvorlageberechtigt nach</b>		
<input checked="" type="checkbox"/> § 53 Abs. 3 Satz 2 NBauO nach		
<input type="checkbox"/> Nr. 1 Architektin / Architekt, eingetragen in Liste der Architektenkammer Nr.		
<input type="checkbox"/> Nr. 2 Entwurfsverfasser/in (bis 30.11.2024), eingetragen in Liste der Architektenkammer Nr.		
<input checked="" type="checkbox"/> Nr. 3 Entwurfsverfasser/in, eingetragen in Liste der Ingenieurkammer Nr.		7938
<input type="checkbox"/> Nr. 3 Entwurfsverfasser/in, eingetragen im Verzeichnis Nr. des Bundeslandes		
<input type="checkbox"/> Nr. 3 Entwurfsverfasser/in nach § 20 NIngG gleichgestellt (europäischer Dienstleistungsverkehr), niedergelassen im Staat		
<input type="checkbox"/> Nr. 4 öffentlich Bedienstete / öffentlich Bediensteter		
<input type="checkbox"/> Nr. 5 Innenarchitektin / Innenarchitekt, eingetragen in Liste der Architektenkammer Nr.		
<input type="checkbox"/> § 53 Abs. 4 NBauO nach		
<input type="checkbox"/> Nr. 1 Landschaftsarchitektin / Landschaftsarchitekt, eingetragen in Liste der Architektenkammer Nr.		
<input type="checkbox"/> Nr. 2 Handwerksmeisterin / Handwerksmeister oder diesen nach § 7 Abs. 3, 7 oder 9 HwO gleichgestellt		
<input type="checkbox"/> Nr. 3 staatlich geprüfte Technikerin / staatlich geprüfter Techniker		
<input type="checkbox"/> Nr. 4 Technikerin / Techniker mit gleichwertigem Ausbildungsnachweis		
<input type="checkbox"/> § 53 Abs. 5 NBauO		
<input type="checkbox"/> Handwerksmeisterin / Handwerksmeister, gleichgestellt im europäischen Dienstleistungsverkehr, niedergelassen im Staat		
<input type="checkbox"/> Technikerin / Techniker, gleichgestellt im europäischen Dienstleistungsverkehr, niedergelassen im Staat		
<b>darf als Entwurfsverfasserin / Entwurfsverfasser tätig werden nach</b>		
<input type="checkbox"/> § 53 Abs. 9 NBauO		

Antragsteller: Theodor Verweyen

Aktenzeichen:

Erstelldatum: 11.06.2024 Version: 2 - 11.04.2024 Erstellt mit: ELiA-2.8-b4



**7. Arbeitsstättenrecht**

Die Vereinbarkeit der Bauvorlagen mit den Anforderungen der Arbeitsstättenverordnung wird nur geprüft, wenn die Bauherrin oder der Bauherr dies verlangt.

Gem. § 64 Satz 2 NBauO - auch in Verbindung mit § 63 Abs. 1 Satz 3 NBauO - wird um Prüfung der Anforderungen auf Vereinbarkeit mit der Arbeitsstättenverordnung im Rahmen des Baugenehmigungsverfahrens gebeten.

Datum, Unterschrift der Bauherrin / des Bauherrn (oder der Bevollmächtigten / des Bevollmächtigten)

**8. Zustellung der Baugenehmigung an Nachbarn**

Es wird erbeten, die Baugenehmigung oder Teilbaugenehmigung nach § 70 Abs. 5 NBauO den in der Anlage näher bezeichneten Nachbarn zuzustellen.

Datum, Unterschrift der Bauherrin / des Bauherrn (oder der Bevollmächtigten / des Bevollmächtigten)

**Hinweise:**

Die Bauherrin oder der Bauherr ist dafür verantwortlich, dass die von ihr oder ihm veranlasste Baumaßnahme dem öffentlichen Baurecht entspricht. Die Entwurfsverfasserin oder der Entwurfsverfasser ist dafür verantwortlich, dass der Entwurf für die Baumaßnahme dem öffentlichen Baurecht entspricht. **Über erforderliche Ausnahmen, Befreiungen und Zulassungen von Abweichungen von Vorschriften wird nur auf besonderen Antrag entschieden (Der Antrag ist unter Kapitel 12.9 "Sonstiges" einzufügen).**

**Datenschutz:**

Die elektronische Verarbeitung der in diesem Formular enthaltenen personenbezogenen Daten ist für die Durchführung dieses Verwaltungsverfahrens gem. § 67 Abs. 1 Satz 2 NBauO erforderlich und gem. §§ 3 und 5 NDSG zulässig. Empfänger dieser Daten sind die Gemeinde, die untere Bauaufsichtsbehörde sowie andere Behörden (§ 69 Abs. 3 NBauO) und ggfs. Nachbarn sowie die zu beteiligende Öffentlichkeit (§ 68 NBauO). Bauvorlagen in elektronischer Form können dauerhaft gespeichert werden. Zudem werden die Daten regelmäßig an die zuständige Finanzbehörde (§ 29 BewG), den zuständigen Unfallversicherungsträger (§ 195 Abs. 3 SGB VII) und das Vermessungs- und Katasteramt (§ 5 NVerMG) übermittelt. Nähere Informationen und die Kontaktdaten des Datenschutzbeauftragten entnehmen Sie bitte den Internetseiten des Adressaten dieses Antrages.

Datum, Unterschrift der Entwurfsverfasserin / des Entwurfsverfassers

13.12.2023

\* Datum, Unterschrift der Bauherrin / des Bauherrn (Kenntnisnahme)

13.12.2023



Antragsteller: Theodor Verweyen

Aktenzeichen:

Erstelldatum: 13.12.2023 Version: 1 Erstellt mit: ELiA-2.8-b4