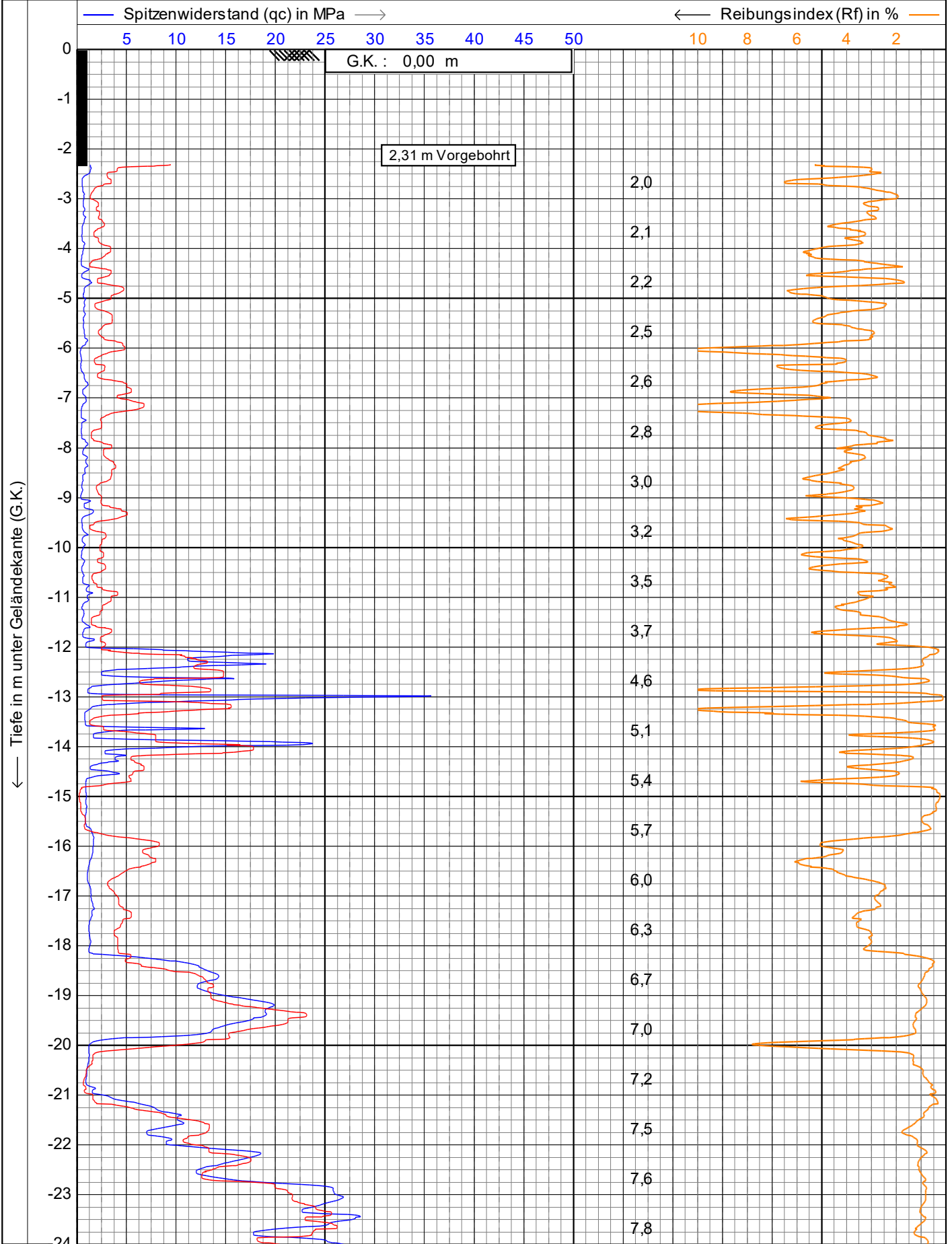




geo
technik
heiligenstadt gmbh
Beratende Ingenieure VBI

Drucksondierungen nach DIN EN ISO 22476-1 (2013)

Projekt : **Bremen-Arcelor Mittal**

Ort : **Bremen**

Datum : **01.07.2020**

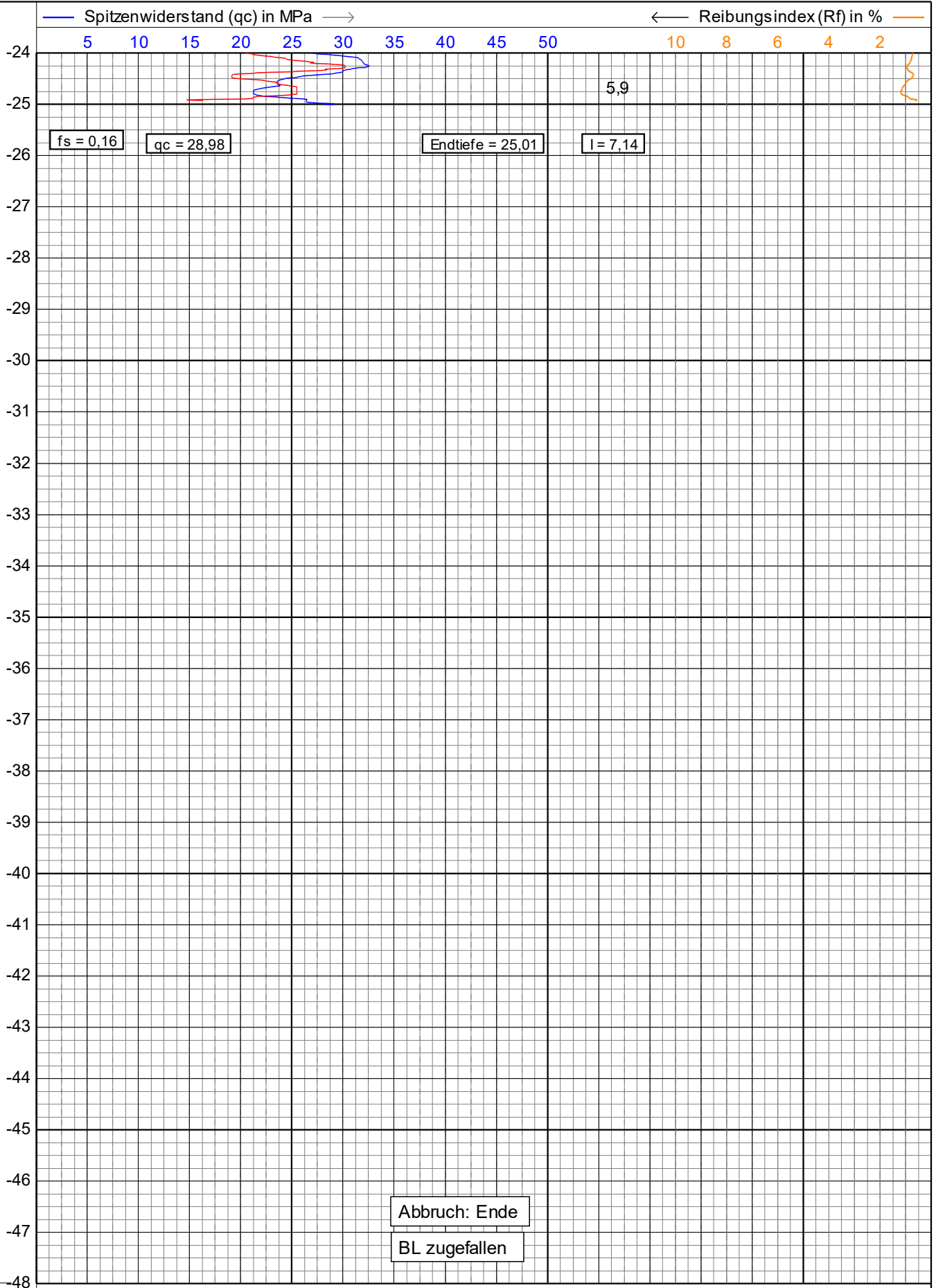
Konus Nr. : **S15CFIP.S15184**

Projekt Nr. : **20200422-10003**

CPT Nr. : **CPT 1**

1/12

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)



0,10 0,20 0,30 0,40 0,50 ☒ Neigung (I) in Grad

— Lokale Reibung (fs) in MPa →

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Dynamischer Porenwasserdruck (u₂) in MPa →

-0,1 0,0 0,1 0,2 0,3 0,4 0,5 0,6 0,7 0,8 0,9 1,0 1,1 1,2 1,3

G.K. : 0,00 m

2,31 m Vorgebohrt

2,0

2,1

2,2

2,5

2,6

2,8

3,0

3,2

3,5

3,7

4,6

5,1

5,4

5,7

6,0

6,3

6,7

7,0

7,2

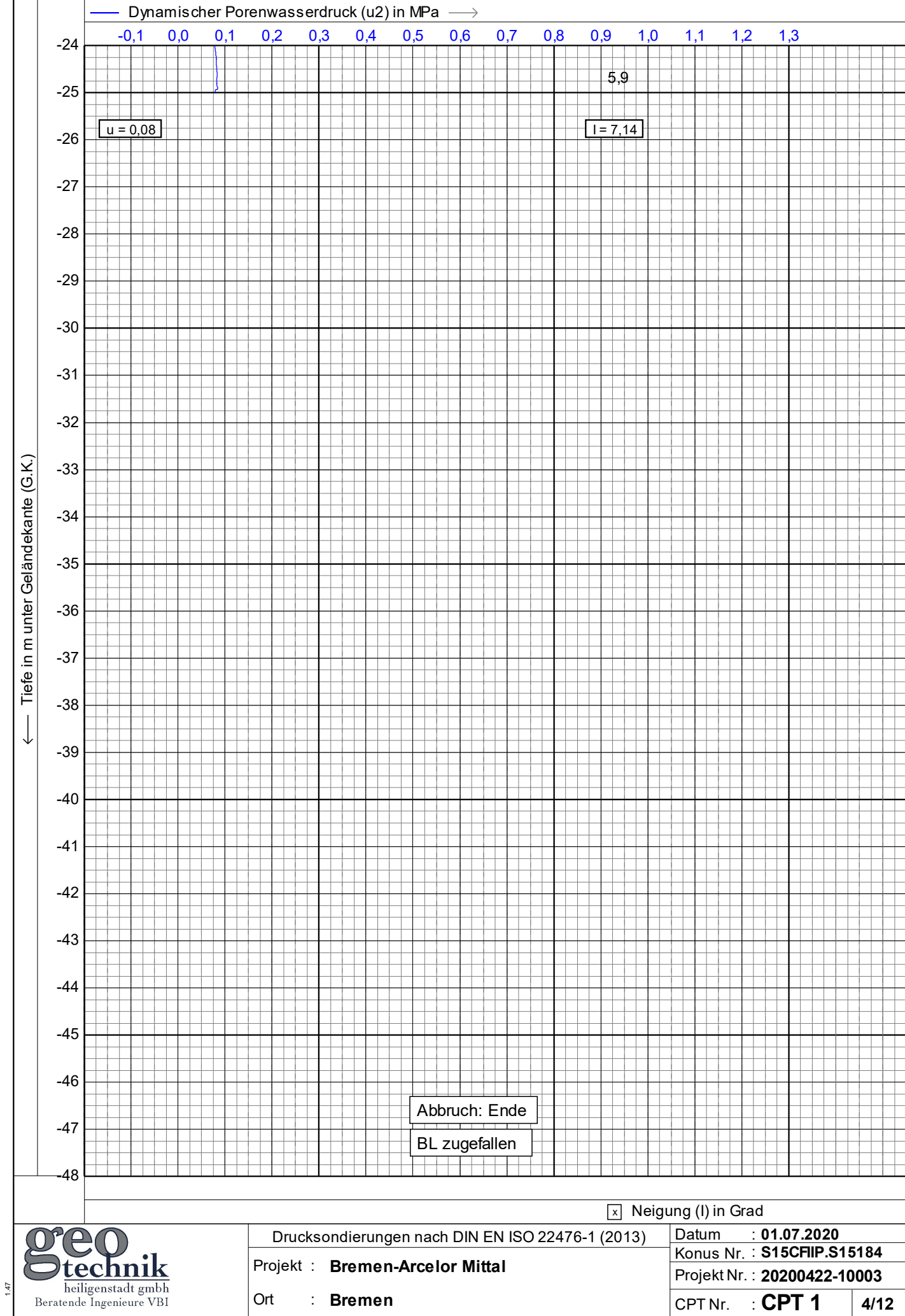
7,5

7,6

7,8

$\frac{r}{L}$ u₂
 $\frac{225}{15} \frac{\text{cm}^2}{\text{cm}^2}$

☒ Neigung (I) in Grad



← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Bodentyp-Index (Ic) —→

0,5 1,0 1,5 2,0 2,5 3,0 3,5 4,0 4,5 5,0 5,5 6,0 6,5 7,0 7,5

G.K. : 0,00 m

2,31 m Vorgebohrt

(2) Organic soils
(3) Clay
(4) Silt mixtures
(5) Sandgemische
(6) Sand clean to silty
(7) Gravelly sand

ru2
225 cm²
15 cm²

7 6 5 4 3 2

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Bodentyp-Index (Ic) —→

0,5 1,0 1,5 2,0 2,5 3,0 3,5 4,0 4,5 5,0 5,5 6,0 6,5 7,0 7,5

-24
-25
-26
-27
-28
-29
-30
-31
-32
-33
-34
-35
-36
-37
-38
-39
-40
-41
-42
-43
-44
-45
-46
-47
-48



Abbruch: Ende

BL zugefallen

- (2) Organic soils
- (3) Clay
- (4) Silt mixtures
- (5) Sandgemische
- (6) Sand clean to silty
- (7) Gravelly sand

7

6

5

4

3

2

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Undrainierte Scherfestigkeit (Su) in kPa —→

100 200 300 400 500 600 700 800 900 1000 1100 1200 1300 1400 1500

G.K. : 0,00 m

2,31 m Vorgebohrt

1.47
r u2
225 cm²
15 cm²

geo
technik
heiligenstadt gmbh
Beratende Ingenieure VBI

Drucksondierungen nach DIN EN ISO 22476-1 (2013)

Projekt : **Bremen-Arcelor Mittal**

Ort : **Bremen**

Datum : **01.07.2020**

Konus Nr. : **S15CFIP.S15184**

Projekt Nr. : **20200422-10003**

CPT Nr. : **CPT 1**

7/12

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

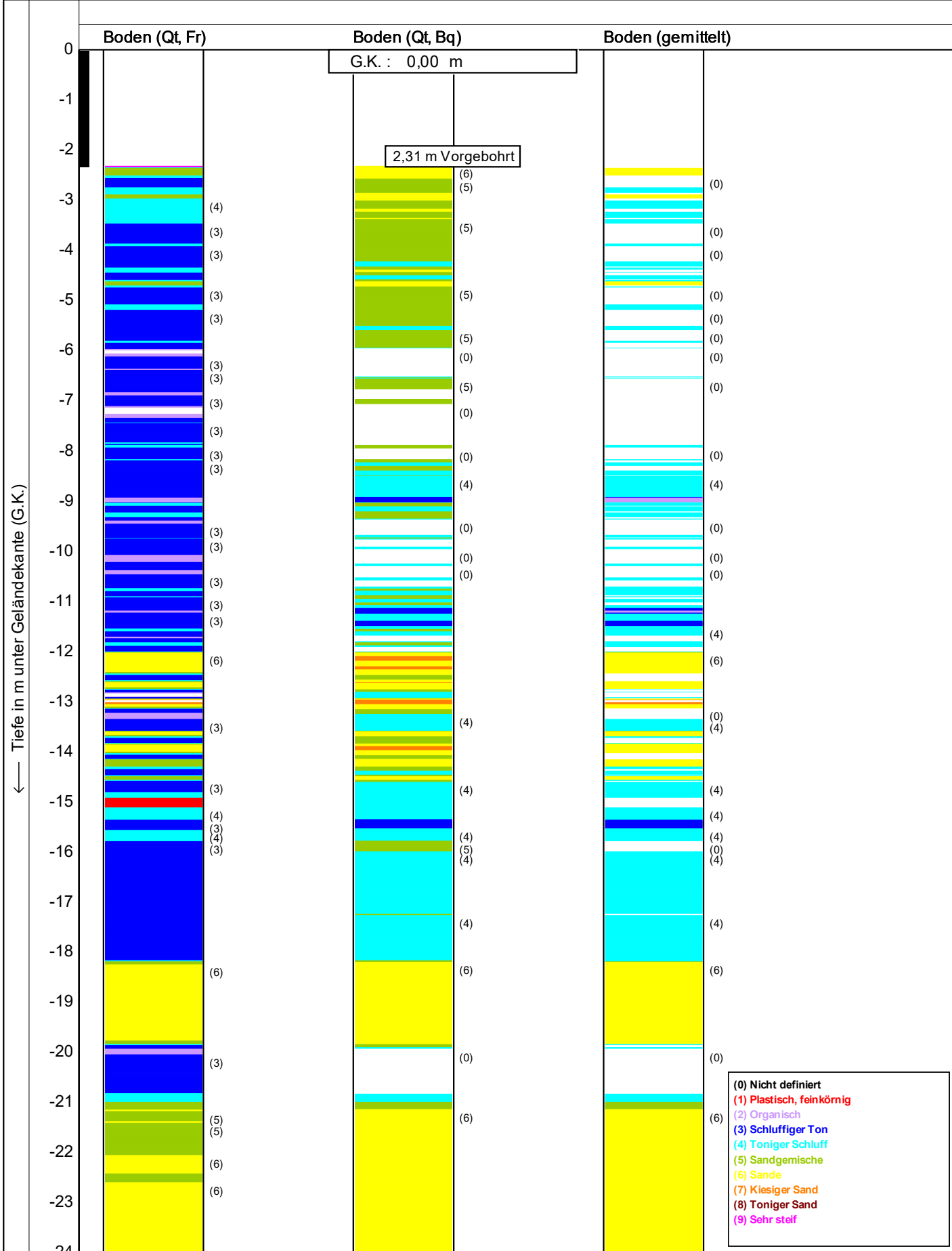
— Undrainierte Scherfestigkeit (Su) in kPa —→

100 200 300 400 500 600 700 800 900 1000 1100 1200 1300 1400 1500

-24
-25
-26
-27
-28
-29
-30
-31
-32
-33
-34
-35
-36
-37
-38
-39
-40
-41
-42
-43
-44
-45
-46
-47
-48

Abbruch: Ende

BL zugefallen



← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

-24
-25
-26
-27
-28
-29
-30
-31
-32
-33
-34
-35
-36
-37
-38
-39
-40
-41
-42
-43
-44
-45
-46
-47
-48

Boden (Qt, Fr)

Boden (Qt, Bq)

Boden (gemittelt)

Abbruch: Ende

BL zugefallen

(0) Nicht definiert
(1) Plastisch, feinkörnig
(2) Organisch
(3) Schluffiger Ton
(4) Toniger Schluff
(5) Sandgemische
(6) Sande
(7) Kiesiger Sand
(8) Toniger Sand
(9) Sehr steif

Bodenklassifikation nach Robertson 1990

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Winkel der inneren Reibung in Grad →

5 10 15 20 25 30 35 40 45 50 55 60 65 70 75

G.K. : 0,00 m

2,31 m Vorgebohrt

1,47
r u2
225 cm²
15 cm²

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

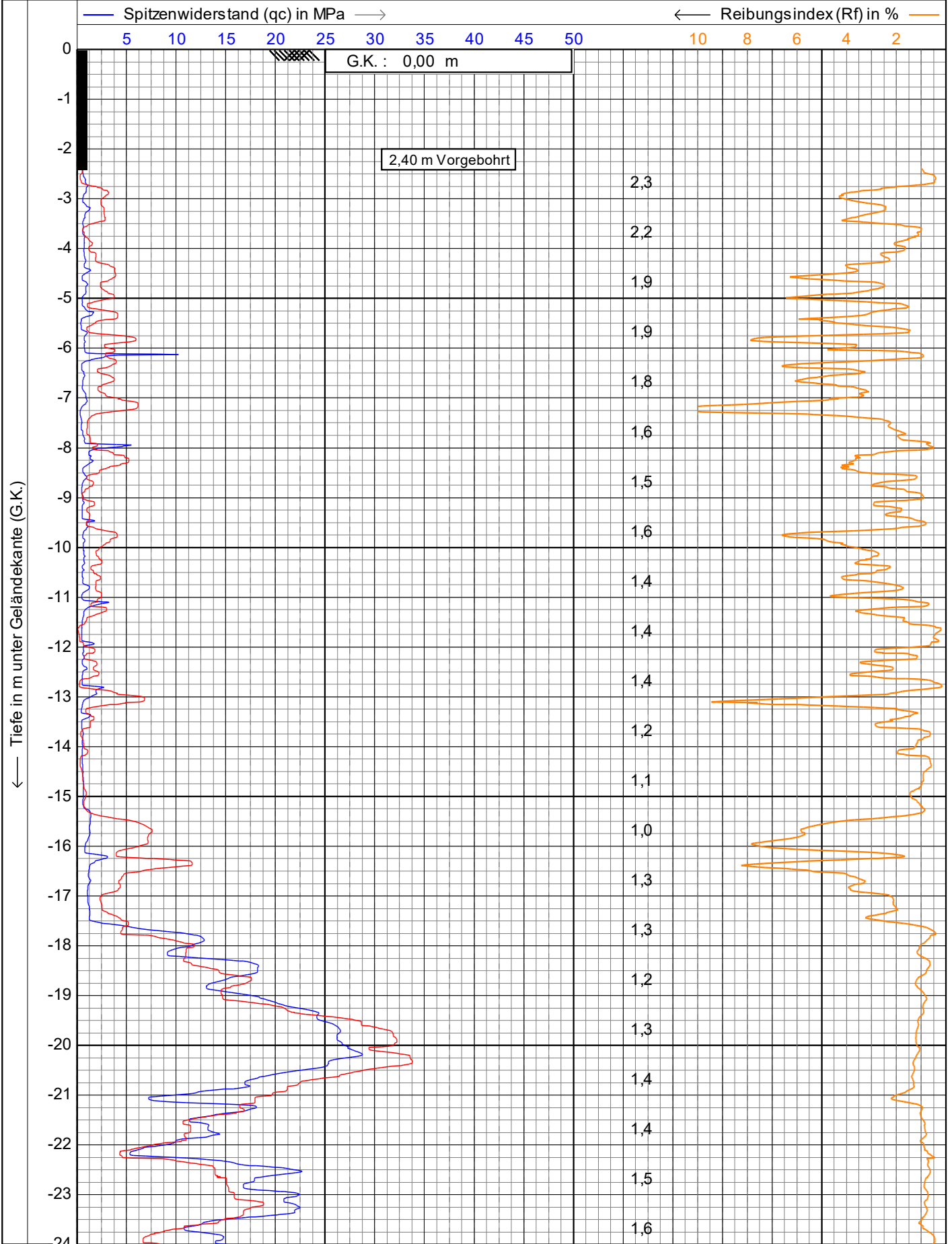
— Winkel der inneren Reibung in Grad —→

5 10 15 20 25 30 35 40 45 50 55 60 65 70 75

-24
-25
-26
-27
-28
-29
-30
-31
-32
-33
-34
-35
-36
-37
-38
-39
-40
-41
-42
-43
-44
-45
-46
-47
-48

Abbruch: Ende

BL zugefallen



1,47

γ u2
225 cm²
15 cm²

geo
technik
heiligenstadt gmbh
Beratende Ingenieure VBI

Drucksondierungen nach DIN EN ISO 22476-1 (2013)

Projekt : **Bremen-Arcelor Mittal**

Ort : **Bremen**

Datum : **01.07.2020**

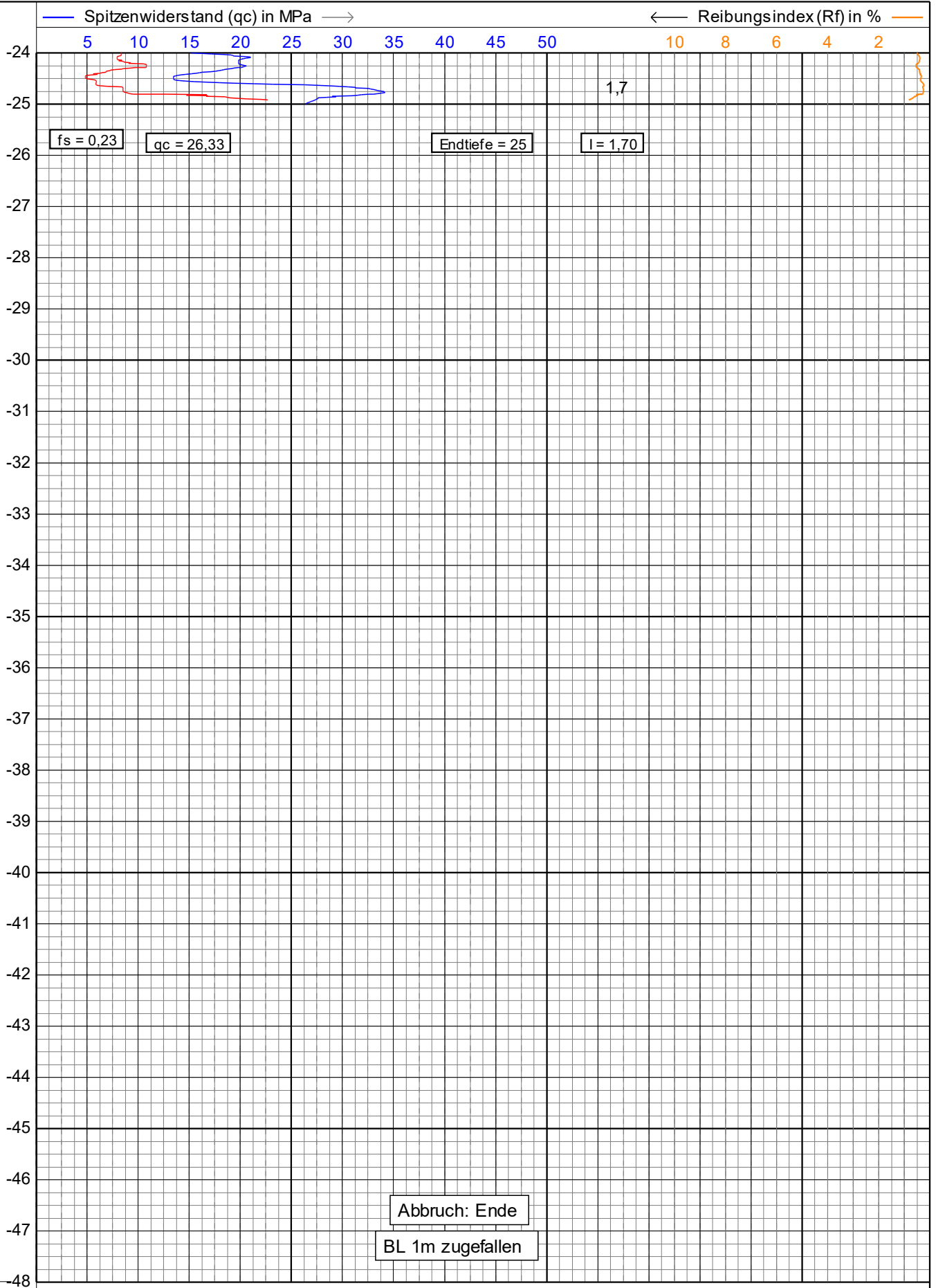
Konus Nr. : **S15CFIP.S15184**

Projekt Nr. : **20200422-10003**

CPT Nr. : **CPT 2**

1/12

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)



0,10 0,20 0,30 0,40 0,50 ☒ Neigung (I) in Grad

— Lokale Reibung (fs) in MPa —→

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Dynamischer Porenwasserdruck (u₂) in MPa →

-0,1 0,0 0,1 0,2 0,3 0,4 0,5 0,6 0,7 0,8 0,9 1,0 1,1 1,2 1,3

G.K. : 0,00 m

2,40 m Vorgebohrt

2,3

2,2

1,9

1,9

1,8

1,6

1,5

1,6

1,4

1,4

1,4

1,2

1,1

1,0

1,3

1,3

1,2

1,3

1,4

1,4

1,5

1,6

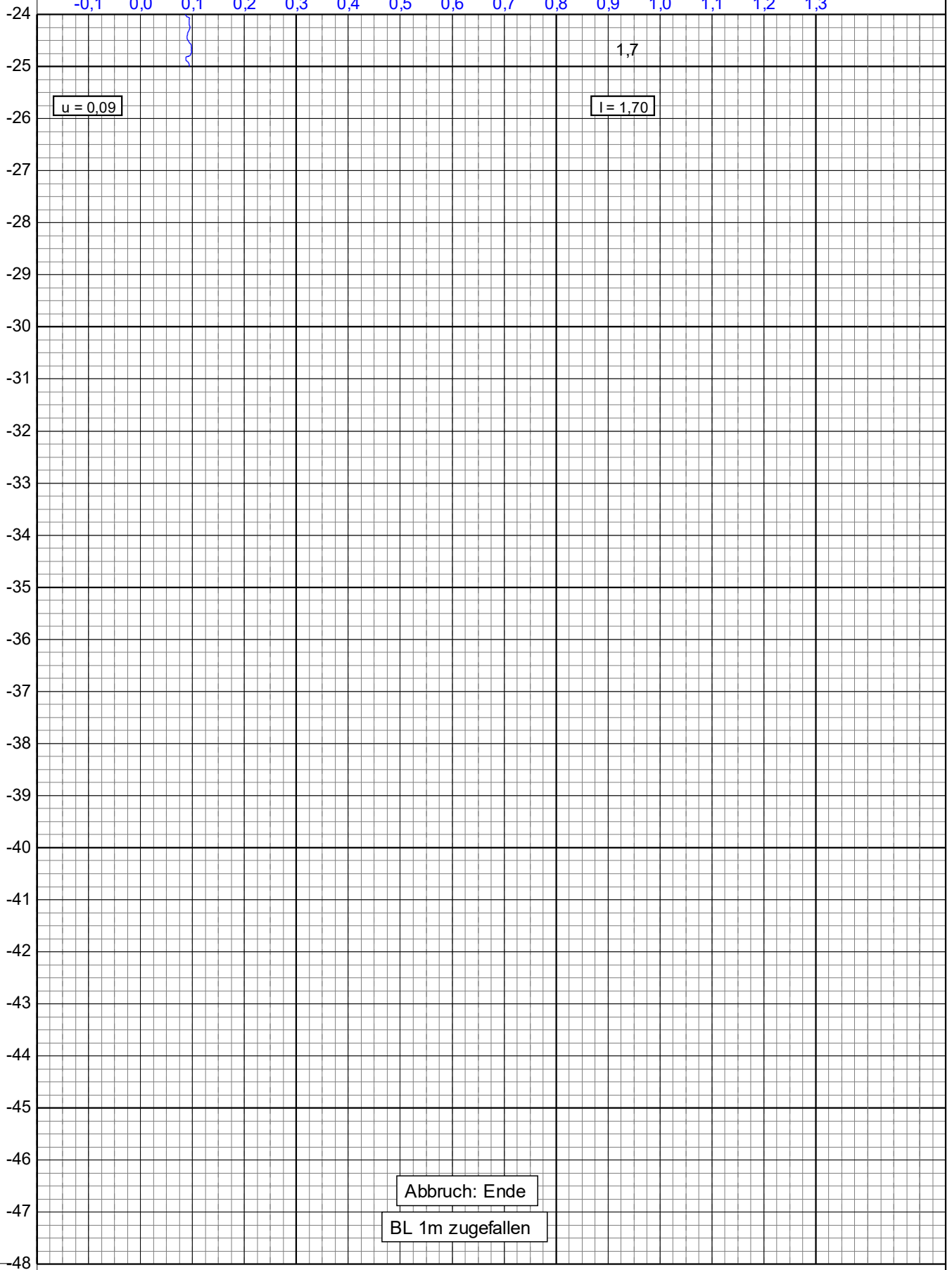
$\frac{r}{u_2}$
 $\frac{225}{15} \frac{\text{cm}^2}{\text{cm}^2}$

☒ Neigung (I) in Grad

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Dynamischer Porenwasserdruck (u_2) in MPa →

-0,1 0,0 0,1 0,2 0,3 0,4 0,5 0,6 0,7 0,8 0,9 1,0 1,1 1,2 1,3



☒ Neigung (I) in Grad

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Bodentyp-Index (Ic) —→

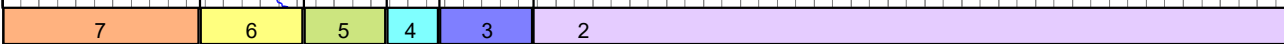
0,5 1,0 1,5 2,0 2,5 3,0 3,5 4,0 4,5 5,0 5,5 6,0 6,5 7,0 7,5

G.K. : 0,00 m

2,40 m Vorgebohrt

(2) Organic soils
(3) Clay
(4) Silt mixtures
(5) Sandgemische
(6) Sand clean to silty
(7) Gravelly sand

ru2
225 cm²
15 cm²

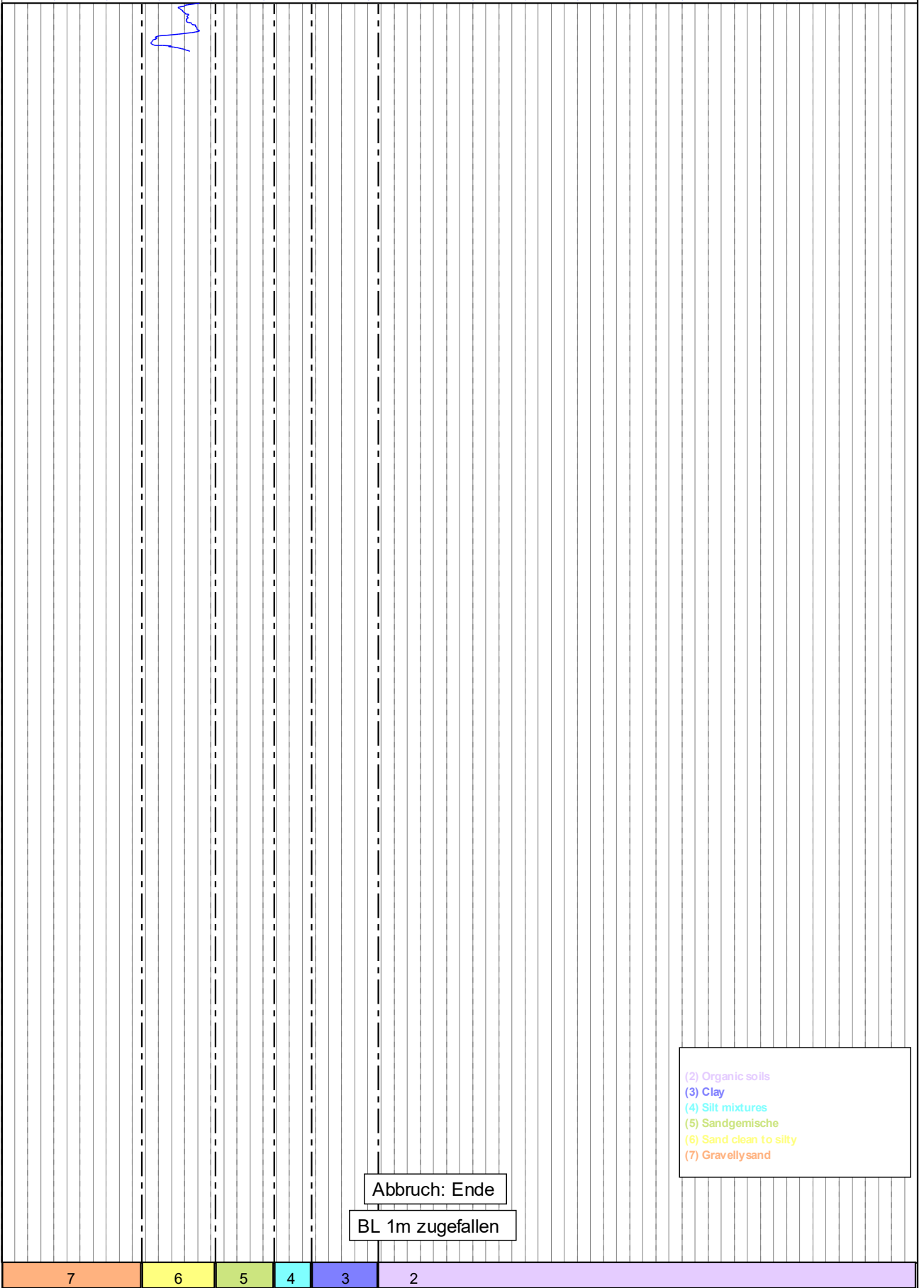


← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Bodentyp-Index (Ic) —→

0,5 1,0 1,5 2,0 2,5 3,0 3,5 4,0 4,5 5,0 5,5 6,0 6,5 7,0 7,5

-24
-25
-26
-27
-28
-29
-30
-31
-32
-33
-34
-35
-36
-37
-38
-39
-40
-41
-42
-43
-44
-45
-46
-47
-48



← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Undrainierte Scherfestigkeit (Su) in kPa —→

100 200 300 400 500 600 700 800 900 1000 1100 1200 1300 1400 1500

G.K. : 0,00 m

2,40 m Vorgebohrt

ru2
225 cm²
15 cm²

geo
technik
heiligenstadt gmbh
Beratende Ingenieure VBI

Drucksondierungen nach DIN EN ISO 22476-1 (2013)

Projekt : **Bremen-Arcelor Mittal**

Ort : **Bremen**

Datum : **01.07.2020**

Konus Nr. : **S15CFIP.S15184**

Projekt Nr. : **20200422-10003**

CPT Nr. : **CPT 2**

7/12

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

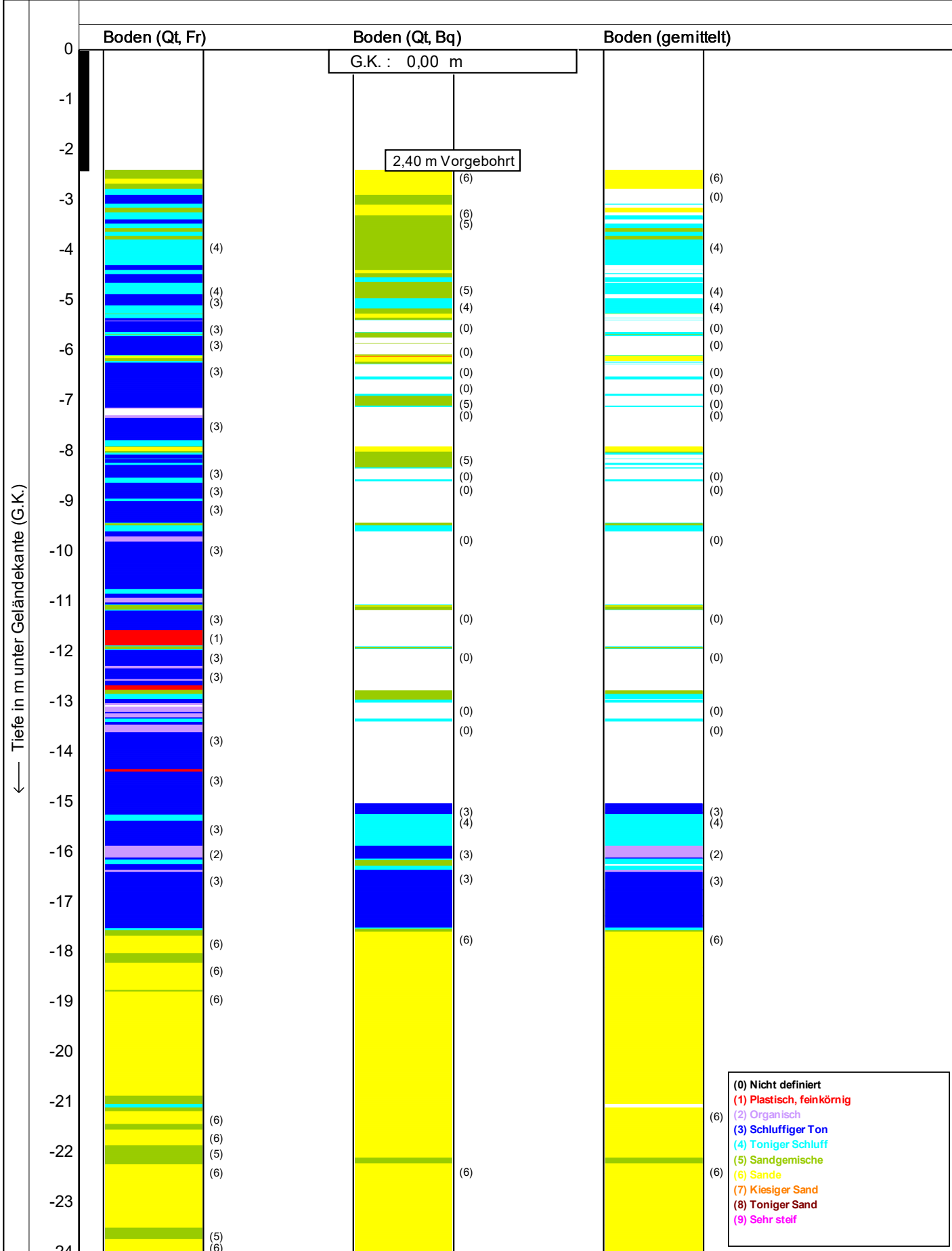
— Undrainierte Scherfestigkeit (Su) in kPa —→

100 200 300 400 500 600 700 800 900 1000 1100 1200 1300 1400 1500

-24
-25
-26
-27
-28
-29
-30
-31
-32
-33
-34
-35
-36
-37
-38
-39
-40
-41
-42
-43
-44
-45
-46
-47
-48

Abbruch: Ende

BL 1m zugefallen



← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

-24
-25
-26
-27
-28
-29
-30
-31
-32
-33
-34
-35
-36
-37
-38
-39
-40
-41
-42
-43
-44
-45
-46
-47
-48

Boden (Qt, Fr)

Boden (Qt, Bq)

Boden (gemittelt)

Abbruch: Ende

BL 1m zugefallen

(0) Nicht definiert
(1) Plastisch, feinkörnig
(2) Organisch
(3) Schluffiger Ton
(4) Toniger Schluff
(5) Sandgemische
(6) Sande
(7) Kiesiger Sand
(8) Toniger Sand
(9) Sehr steif

Bodenklassifikation nach Robertson 1990

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

Winkel der inneren Reibung in Grad →

5 10 15 20 25 30 35 40 45 50 55 60 65 70 75

G.K. : 0,00 m

2,40 m Vorgebohrt

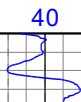
σ_{u2}
 σ_{u1}
 225 cm²
 15 cm²

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

Winkel der inneren Reibung in Grad →

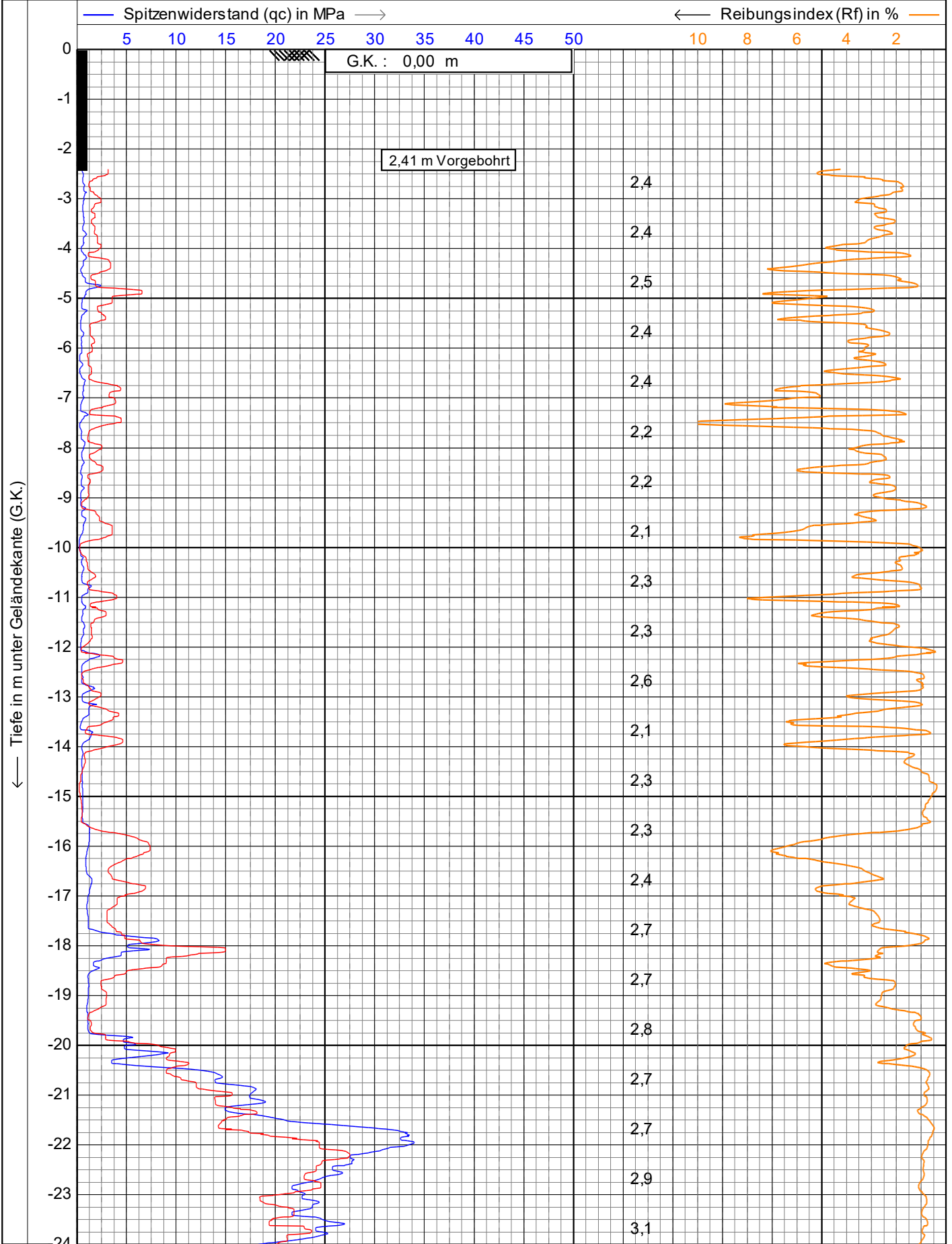
5 10 15 20 25 30 35 40 45 50 55 60 65 70 75

-24
-25
-26
-27
-28
-29
-30
-31
-32
-33
-34
-35
-36
-37
-38
-39
-40
-41
-42
-43
-44
-45
-46
-47
-48



Abbruch: Ende

BL 1m zugefallen



**geo
technik**
heiligenstadt gmbh
Beratende Ingenieure VBI

Drucksondierungen nach DIN EN ISO 22476-1 (2013)

Projekt : **Bremen-Arcelor Mittal**

Ort : **Bremen**

Datum : **01.07.2020**

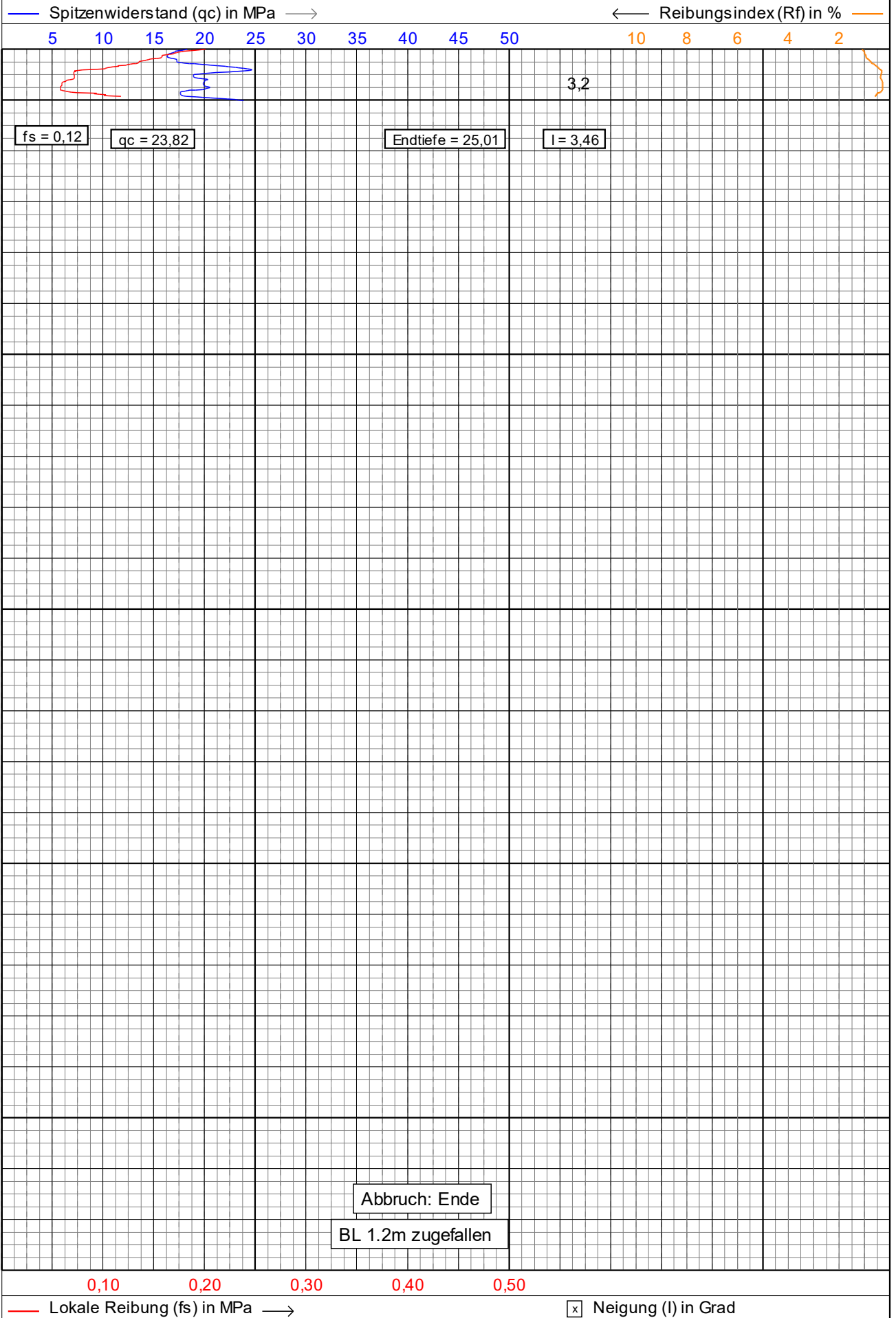
Konus Nr. : **S15CFIP.S15184**

Projekt Nr. : **20200422-10003**

CPT Nr. : **CPT 3**

1/12

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)



← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Dynamischer Porenwasserdruck (u2) in MPa →

-0,1 0,0 0,1 0,2 0,3 0,4 0,5 0,6 0,7 0,8 0,9 1,0 1,1 1,2 1,3

G.K. : 0,00 m

2,41 m Vorgebohrt

2,4

2,4

2,5

2,4

2,4

2,2

2,2

2,1

2,3

2,3

2,6

2,1

2,3

2,3

2,4

2,7

2,7

2,8

2,7

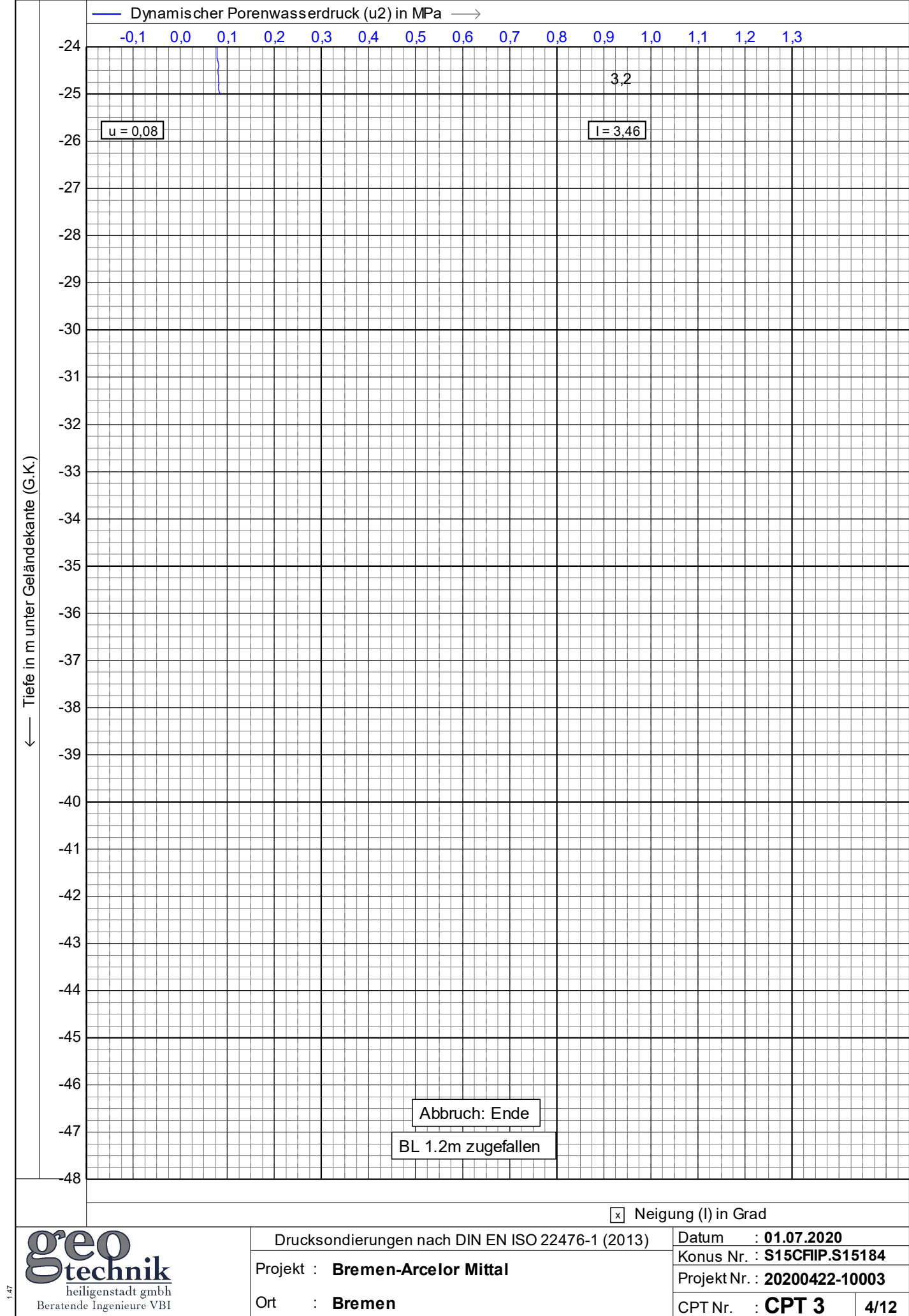
2,7

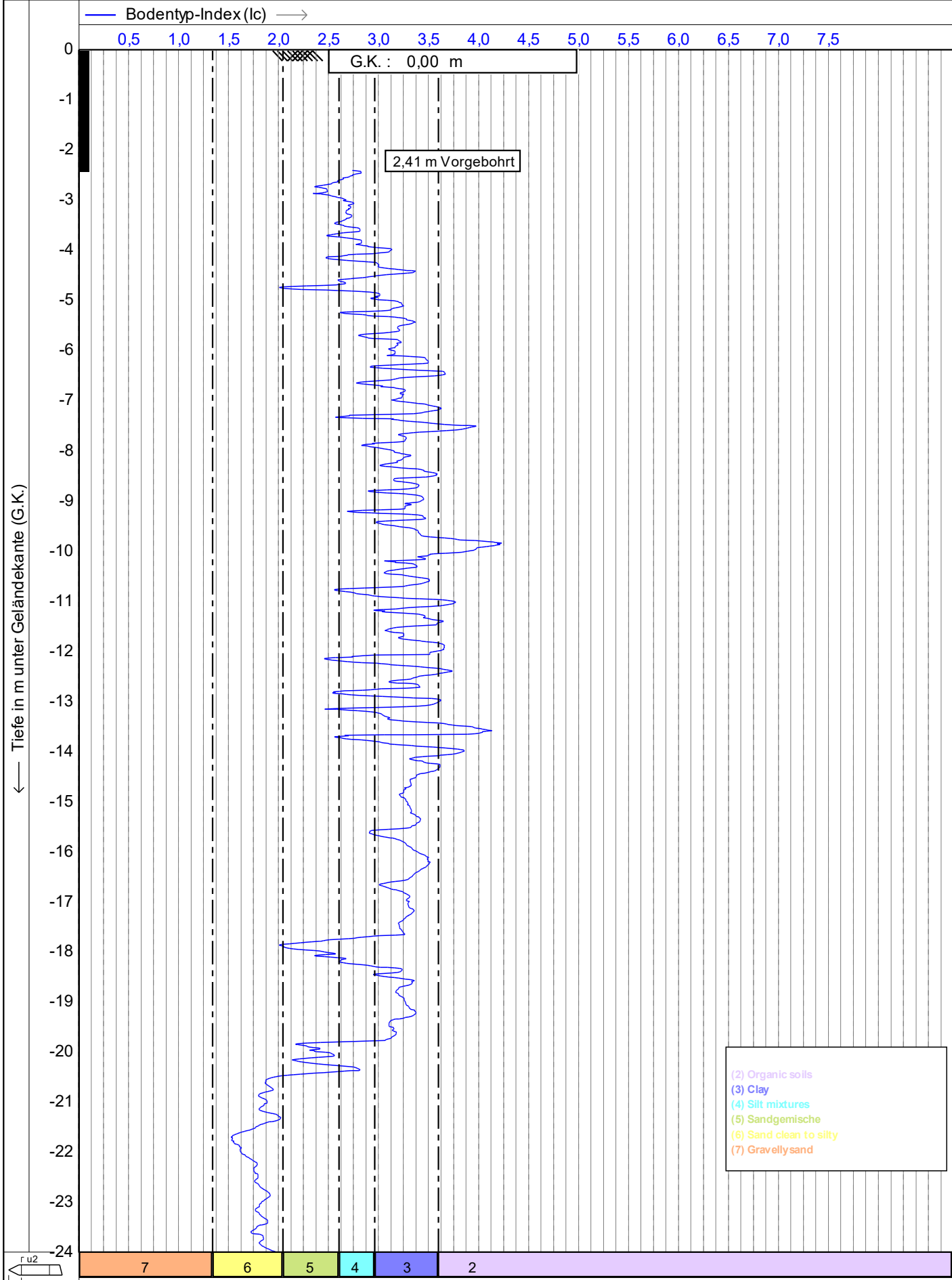
2,9

3,1

$\frac{r}{u_2}$
 $\frac{225}{15} \frac{\text{cm}^2}{\text{cm}^2}$

☒ Neigung (I) in Grad





← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Bodentyp-Index (Ic) —→

0,5 1,0 1,5 2,0 2,5 3,0 3,5 4,0 4,5 5,0 5,5 6,0 6,5 7,0 7,5

-24
-25
-26
-27
-28
-29
-30
-31
-32
-33
-34
-35
-36
-37
-38
-39
-40
-41
-42
-43
-44
-45
-46
-47
-48



Abbruch: Ende

BL 1.2m zugefallen

- (2) Organic soils
- (3) Clay
- (4) Silt mixtures
- (5) Sandgemische
- (6) Sand clean to silty
- (7) Gravelly sand

7

6

5

4

3

2

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Undrainierte Scherfestigkeit (Su) in kPa —→

100 200 300 400 500 600 700 800 900 1000 1100 1200 1300 1400 1500

G.K. : 0,00 m

2,41 m Vorgebohrt

1,47
r u2
225 cm²
15 cm²

geo
technik
heiligenstadt gmbh
Beratende Ingenieure VBI

Drucksondierungen nach DIN EN ISO 22476-1 (2013)

Projekt : **Bremen-Arcelor Mittal**

Ort : **Bremen**

Datum : **01.07.2020**

Konus Nr. : **S15CFIP.S15184**

Projekt Nr. : **20200422-10003**

CPT Nr. : **CPT 3**

7/12

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

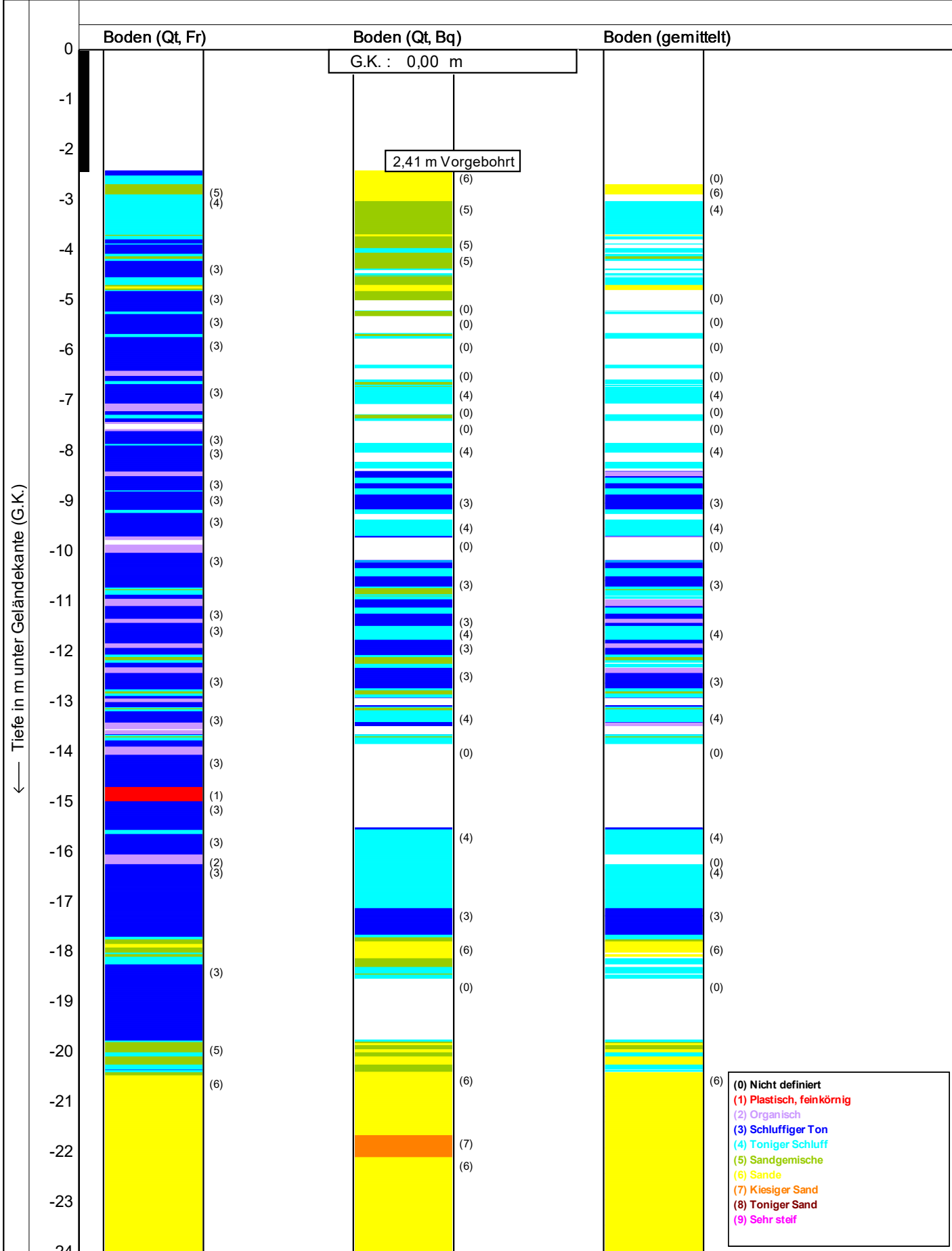
— Undrainierte Scherfestigkeit (Su) in kPa —→

100 200 300 400 500 600 700 800 900 1000 1100 1200 1300 1400 1500

-24
-25
-26
-27
-28
-29
-30
-31
-32
-33
-34
-35
-36
-37
-38
-39
-40
-41
-42
-43
-44
-45
-46
-47
-48

Abbruch: Ende

BL 1.2m zugefallen



← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

-24
-25
-26
-27
-28
-29
-30
-31
-32
-33
-34
-35
-36
-37
-38
-39
-40
-41
-42
-43
-44
-45
-46
-47
-48

Boden (Qt, Fr)

Boden (Qt, Bq)

Boden (gemittelt)

Abbruch: Ende

BL 1.2m zugefallen

(0) Nicht definiert
(1) Plastisch, feinkörnig
(2) Organisch
(3) Schluffiger Ton
(4) Toniger Schluff
(5) Sandgemische
(6) Sande
(7) Kiesiger Sand
(8) Toniger Sand
(9) Sehr steif

Bodenklassifikation nach Robertson 1990

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

Winkel der inneren Reibung in Grad →

5 10 15 20 25 30 35 40 45 50 55 60 65 70 75

G.K. : 0,00 m

2,41 m Vorgebohrt

1.47
r u2
225 cm²
15 cm²

geo
technik
heiligenstadt gmbh
Beratende Ingenieure VBI

Drucksondierungen nach DIN EN ISO 22476-1 (2013)

Projekt : **Bremen-Arcelor Mittal**

Ort : **Bremen**

Datum : **01.07.2020**

Konus Nr. : **S15CFIP.S15184**

Projekt Nr. : **20200422-10003**

CPT Nr. : **CPT 3**

11/12

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Winkel der inneren Reibung in Grad —→

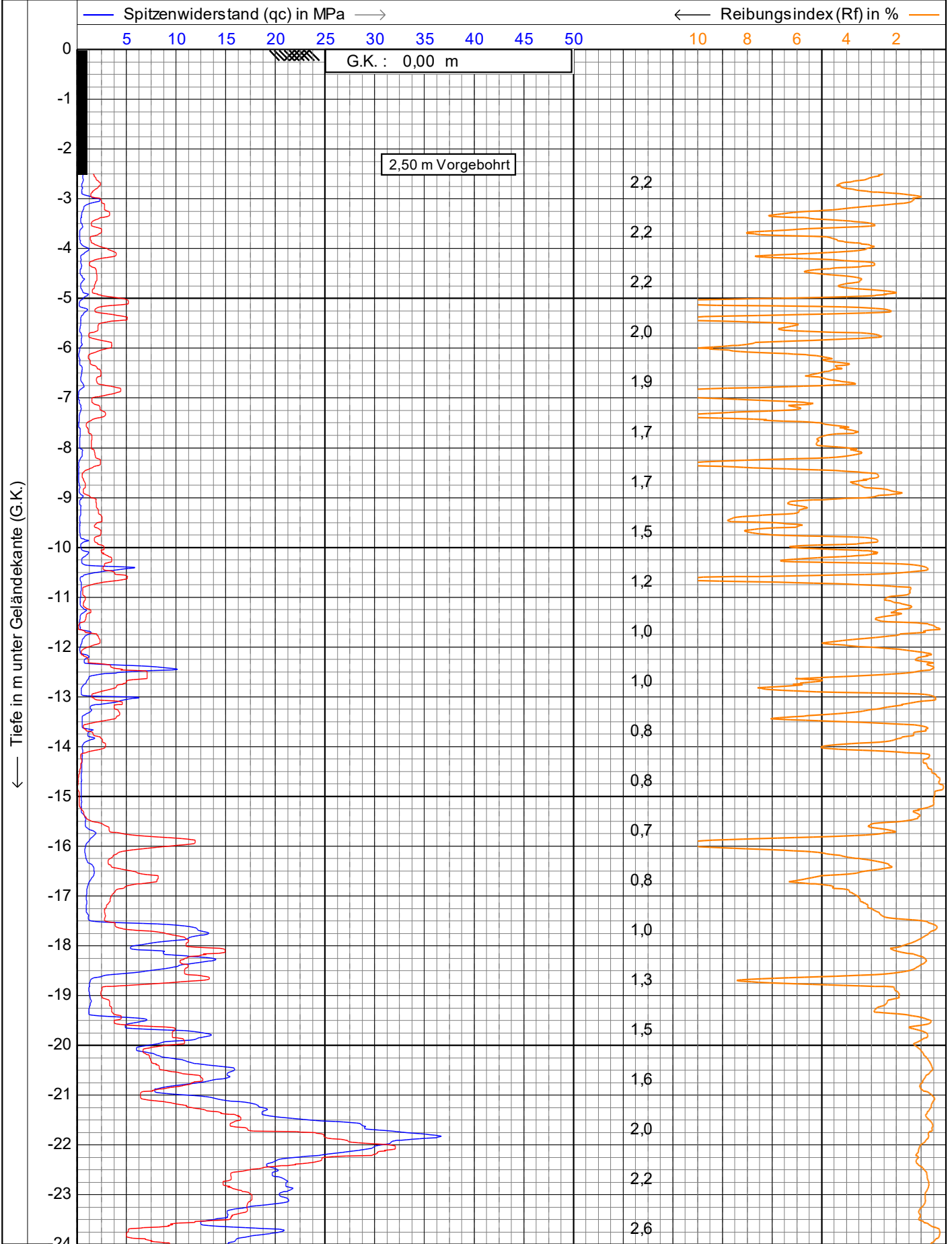
5 10 15 20 25 30 35 40 45 50 55 60 65 70 75

-24
-25
-26
-27
-28
-29
-30
-31
-32
-33
-34
-35
-36
-37
-38
-39
-40
-41
-42
-43
-44
-45
-46
-47
-48



Abbruch: Ende

BL 1.2m zugefallen



geo
technik
heiligenstadt gmbh
Beratende Ingenieure VBI

Drucksondierungen nach DIN EN ISO 22476-1 (2013)

Projekt : **Bremen-Arcelor Mittal**

Ort : **Bremen**

Datum : **01.07.2020**

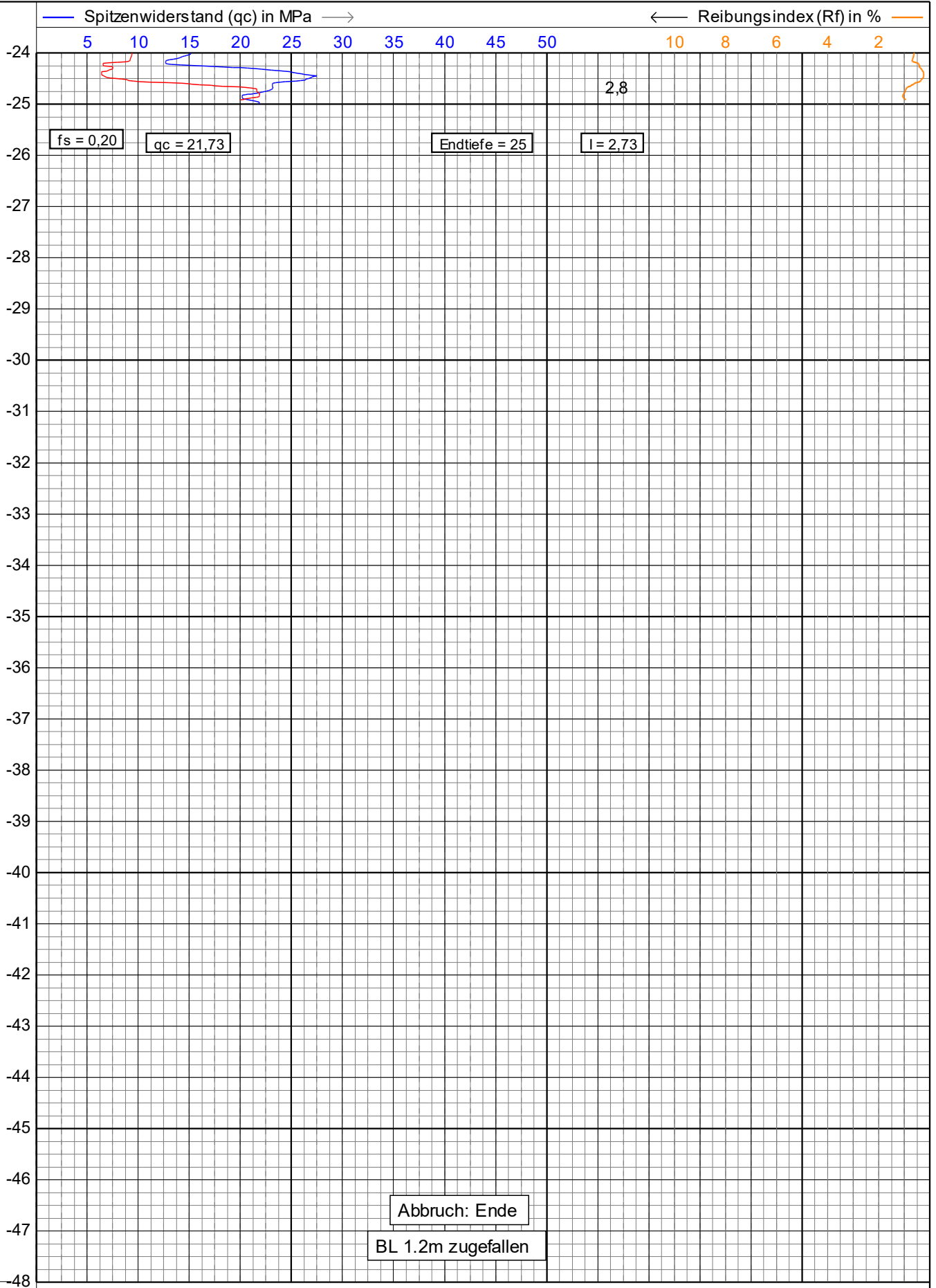
Konus Nr. : **S15CFIP.S15184**

Projekt Nr. : **20200422-10003**

CPT Nr. : **CPT 4**

1/12

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)



0,10 0,20 0,30 0,40 0,50 ☒ Neigung (I) in Grad

— Lokale Reibung (fs) in MPa —→

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Dynamischer Porenwasserdruck (u_2) in MPa →

-0,1 0,0 0,1 0,2 0,3 0,4 0,5 0,6 0,7 0,8 0,9 1,0 1,1 1,2 1,3

G.K. : 0,00 m

2,50 m Vorgebohrt

0
-1
-2
-3
-4
-5
-6
-7
-8
-9
-10
-11
-12
-13
-14
-15
-16
-17
-18
-19
-20
-21
-22
-23
-24

2,2
2,2
2,2
2,0
1,9
1,7
1,7
1,5
1,2
1,0
1,0
0,8
0,8
0,7
0,8
1,0
1,3
1,5
1,6
2,0
2,2
2,6

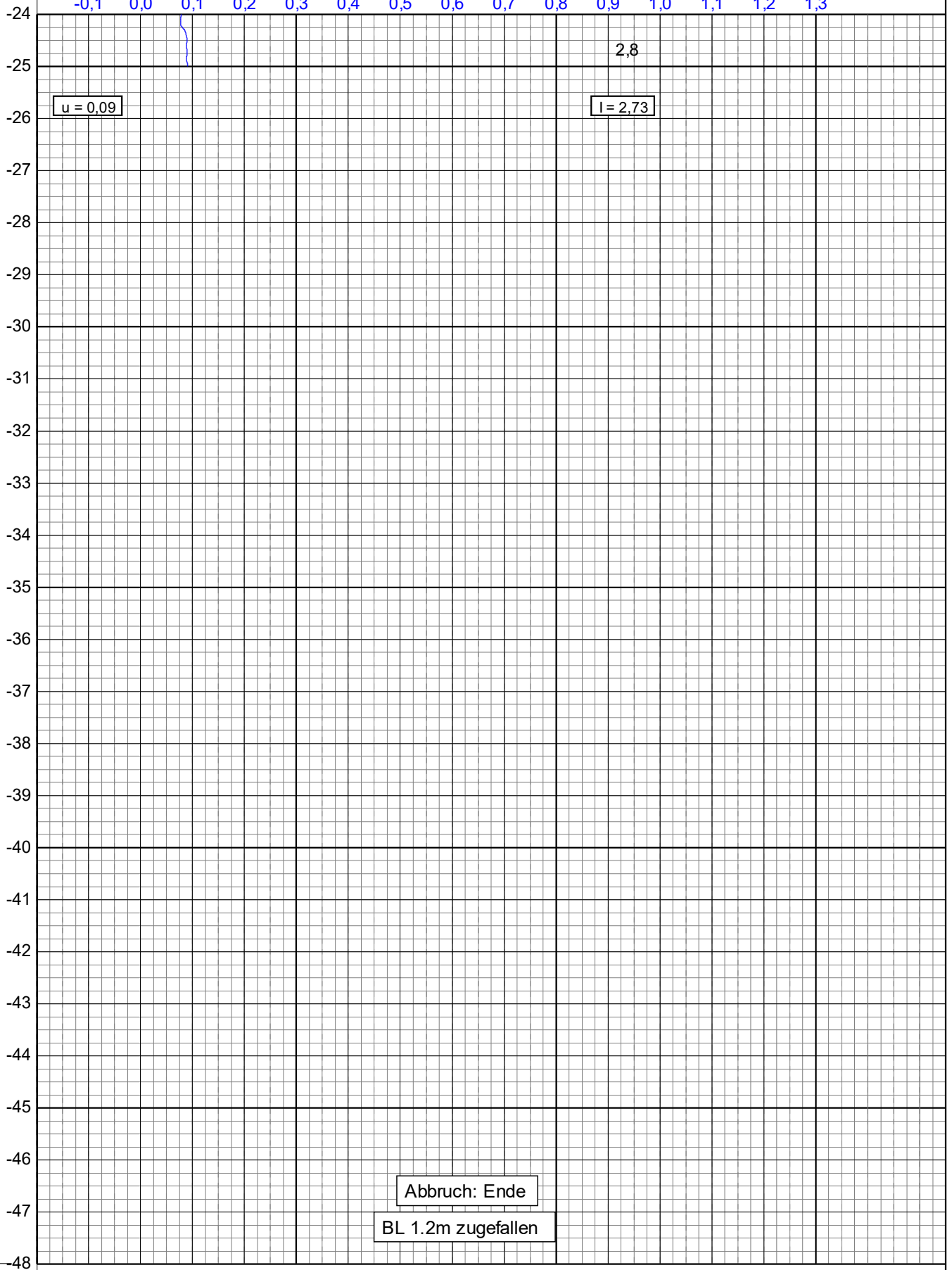
r_{u2}
225 cm²
15 cm²

☒ Neigung (I) in Grad

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Dynamischer Porenwasserdruck (u_2) in MPa →

-0,1 0,0 0,1 0,2 0,3 0,4 0,5 0,6 0,7 0,8 0,9 1,0 1,1 1,2 1,3



☒ Neigung (I) in Grad

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Bodentyp-Index (Ic) —→

0,5 1,0 1,5 2,0 2,5 3,0 3,5 4,0 4,5 5,0 5,5 6,0 6,5 7,0 7,5

G.K. : 0,00 m

2,50 m Vorgebohrt

(2) Organic soils
(3) Clay
(4) Silt mixtures
(5) Sandgemische
(6) Sand clean to silty
(7) Gravelly sand

ru2
225 cm²
15 cm²

7 6 5 4 3 2

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Bodentyp-Index (Ic) —→

0,5 1,0 1,5 2,0 2,5 3,0 3,5 4,0 4,5 5,0 5,5 6,0 6,5 7,0 7,5

-24
-25
-26
-27
-28
-29
-30
-31
-32
-33
-34
-35
-36
-37
-38
-39
-40
-41
-42
-43
-44
-45
-46
-47
-48



Abbruch: Ende

BL 1.2m zugefallen

(2) Organic soils
(3) Clay
(4) Silt mixtures
(5) Sandgemische
(6) Sand clean to silty
(7) Gravelly sand

7

6

5

4

3

2

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Undrainierte Scherfestigkeit (Su) in kPa —→

100 200 300 400 500 600 700 800 900 1000 1100 1200 1300 1400 1500

G.K. : 0,00 m

2,50 m Vorgebohrt

1.47
r u2
225 cm²
15 cm²

geo
technik
heiligenstadt gmbh
Beratende Ingenieure VBI

Drucksondierungen nach DIN EN ISO 22476-1 (2013)

Projekt : **Bremen-Arcelor Mittal**

Ort : **Bremen**

Datum : **01.07.2020**

Konus Nr. : **S15CFIP.S15184**

Projekt Nr. : **20200422-10003**

CPT Nr. : **CPT 4**

7/12

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

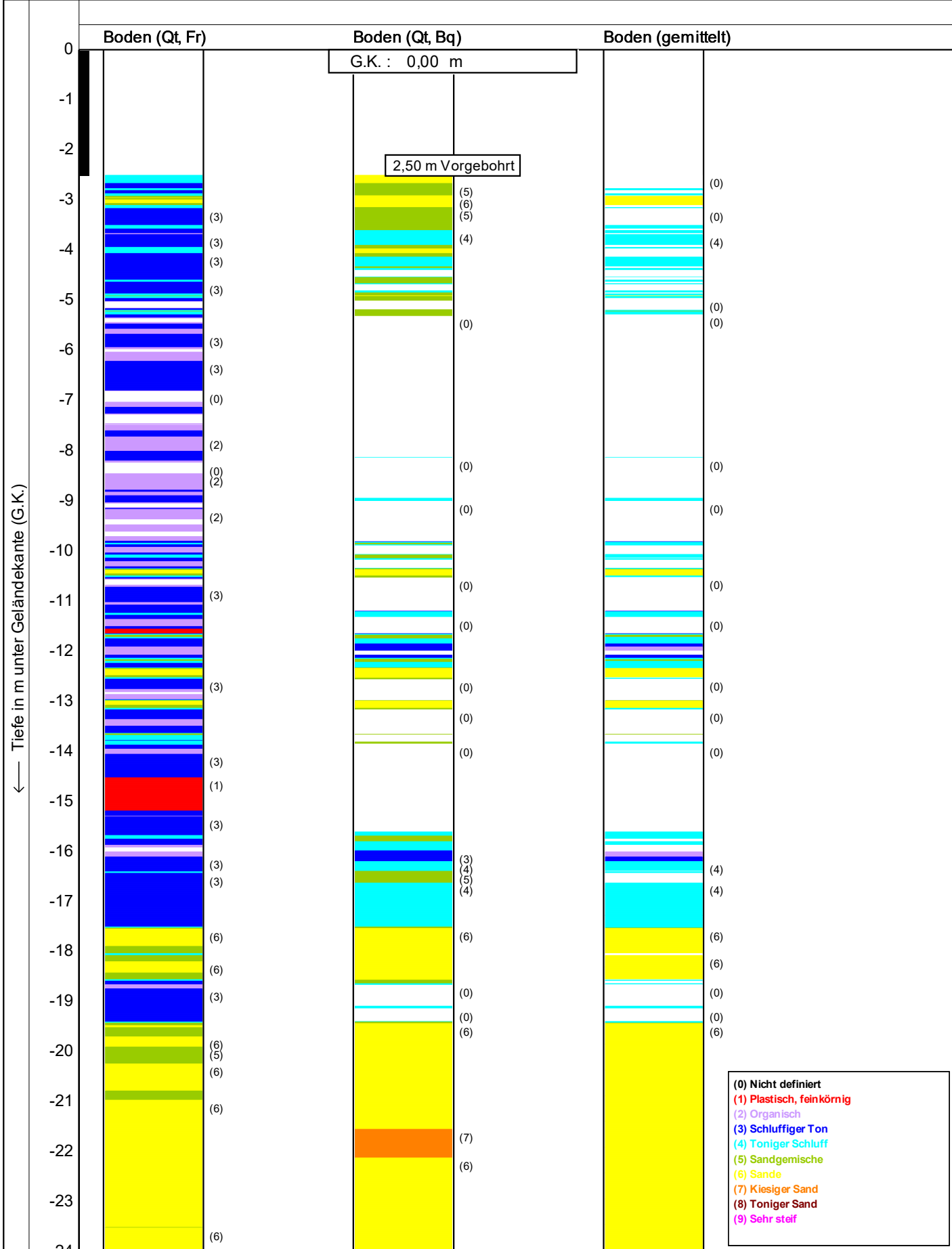
— Undrainierte Scherfestigkeit (Su) in kPa —→

100 200 300 400 500 600 700 800 900 1000 1100 1200 1300 1400 1500

-24
-25
-26
-27
-28
-29
-30
-31
-32
-33
-34
-35
-36
-37
-38
-39
-40
-41
-42
-43
-44
-45
-46
-47
-48

Abbruch: Ende

BL 1.2m zugefallen



← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

-24 Boden (Qt, Fr) Boden (Qt, Bq) Boden (gemittelt)

-25					
-26					
-27					
-28					
-29					
-30					
-31					
-32					
-33					
-34					
-35					
-36					
-37					
-38					
-39					
-40					
-41					
-42					
-43					
-44					
-45					
-46					
-47					
-48					

Abbruch: Ende
BL 1.2m zugefallen

- (0) Nicht definiert
- (1) Plastisch, feinkörnig
- (2) Organisch
- (3) Schluffiger Ton
- (4) Toniger Schluff
- (5) Sandgemische
- (6) Sande
- (7) Kiesiger Sand
- (8) Toniger Sand
- (9) Sehr steif

Bodenklassifikation nach Robertson 1990

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Winkel der inneren Reibung in Grad —>

5 10 15 20 25 30 35 40 45 50 55 60 65 70 75

G.K. : 0,00 m

2,50 m Vorgebohrt

1,47
r u2
225 cm²
15 cm²

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Winkel der inneren Reibung in Grad —→

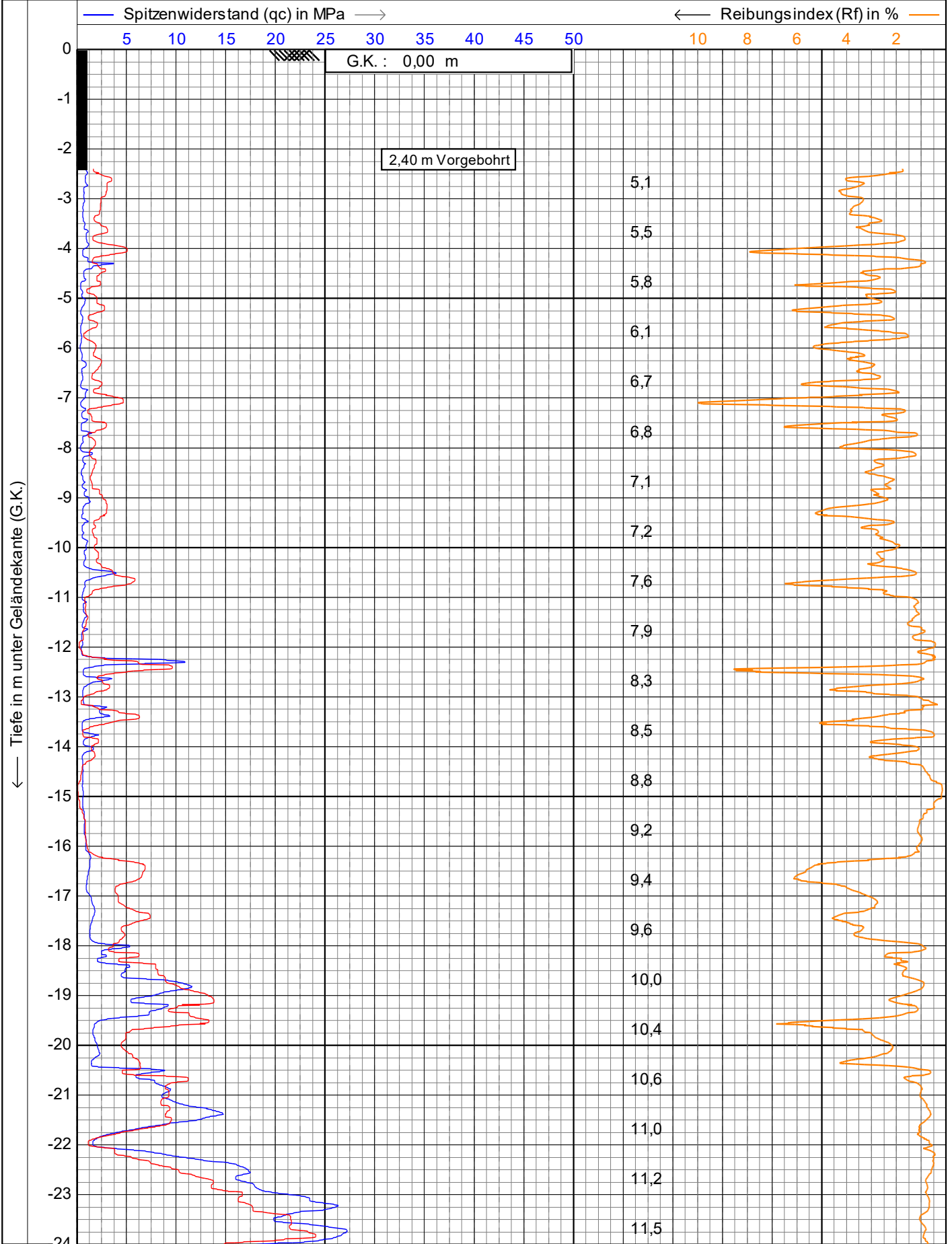
5 10 15 20 25 30 35 40 45 50 55 60 65 70 75

-24
-25
-26
-27
-28
-29
-30
-31
-32
-33
-34
-35
-36
-37
-38
-39
-40
-41
-42
-43
-44
-45
-46
-47
-48



Abbruch: Ende

BL 1.2m zugefallen



**geo
technik**
heiligenstadt gmbh
Beratende Ingenieure VBI

Drucksondierungen nach DIN EN ISO 22476-1 (2013)

Projekt : **Bremen-Arcelor Mittal**

Ort : **Bremen**

Datum : **01.07.2020**

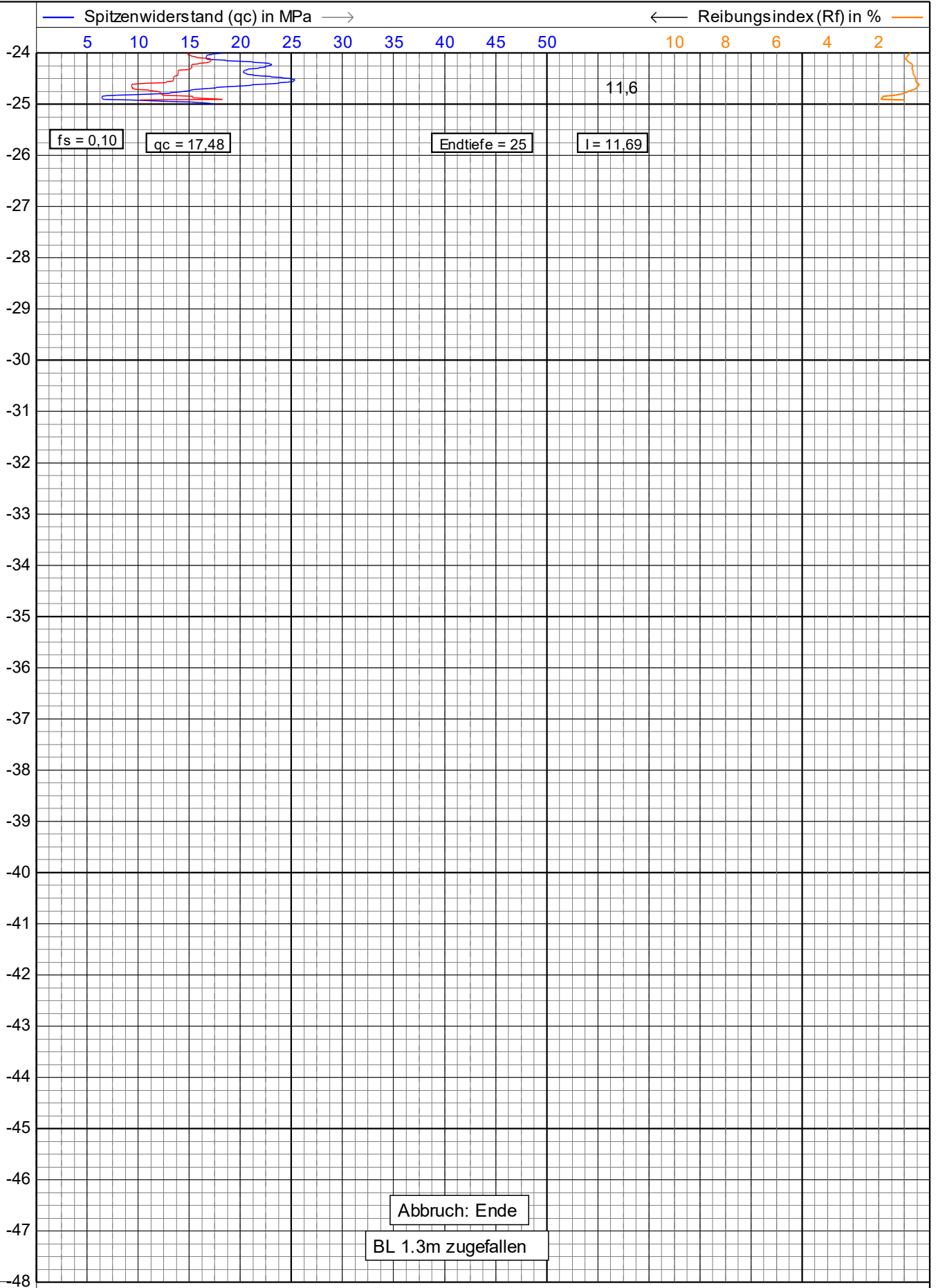
Konus Nr. : **S15CFIP.S15184**

Projekt Nr. : **20200422-10003**

CPT Nr. : **CPT 5**

1/12

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)



0,10 0,20 0,30 0,40 0,50 ☒ Neigung (I) in Grad

— Lokale Reibung (fs) in MPa —→

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Dynamischer Porenwasserdruck (u₂) in MPa →

-0,1 0,0 0,1 0,2 0,3 0,4 0,5 0,6 0,7 0,8 0,9 1,0 1,1 1,2 1,3

G.K. : 0,00 m

2,40 m Vorgebohrt

5,1

5,5

5,8

6,1

6,7

6,8

7,1

7,2

7,6

7,9

8,3

8,5

8,8

9,2

9,4

9,6

10,0

10,4

10,6

11,0

11,2

11,5

$\frac{r}{L}$ u₂
 $\frac{225}{15}$ cm²
 cm²

☒ Neigung (I) in Grad

geo
technik
 heiligenstadt gmbh
 Beratende Ingenieure VBI

Drucksondierungen nach DIN EN ISO 22476-1 (2013)

Projekt : **Bremen-Arcelor Mittal**

Ort : **Bremen**

Datum : **01.07.2020**

Konus Nr. : **S15CFIP.S15184**

Projekt Nr. : **20200422-10003**

CPT Nr. : **CPT 5**

3/12

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Dynamischer Porenwasserdruck (u_2) in MPa →

-0,1 0,0 0,1 0,2 0,3 0,4 0,5 0,6 0,7 0,8 0,9 1,0 1,1 1,2 1,3

-24
-25
-26
-27
-28
-29
-30
-31
-32
-33
-34
-35
-36
-37
-38
-39
-40
-41
-42
-43
-44
-45
-46
-47
-48

$u = 0,04$

11,6

$I = 11,69$

Abbruch: Ende

BL 1.3m zugefallen

☒ Neigung (I) in Grad

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Bodentyp-Index (Ic) —→

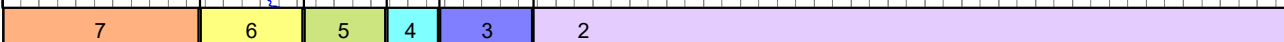
0,5 1,0 1,5 2,0 2,5 3,0 3,5 4,0 4,5 5,0 5,5 6,0 6,5 7,0 7,5

G.K. : 0,00 m

2,40 m Vorgebohrt

(2) Organic soils
(3) Clay
(4) Silt mixtures
(5) Sandgemische
(6) Sand clean to silty
(7) Gravelly sand

ru2
225 cm²
15 cm²



← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Bodentyp-Index (Ic) —→

0,5 1,0 1,5 2,0 2,5 3,0 3,5 4,0 4,5 5,0 5,5 6,0 6,5 7,0 7,5

-24
-25
-26
-27
-28
-29
-30
-31
-32
-33
-34
-35
-36
-37
-38
-39
-40
-41
-42
-43
-44
-45
-46
-47
-48



Abbruch: Ende

BL 1.3m zugefallen

- (2) Organic soils
- (3) Clay
- (4) Silt mixtures
- (5) Sandgemische
- (6) Sand clean to silty
- (7) Gravelly sand

7

6

5

4

3

2

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Undrainierte Scherfestigkeit (Su) in kPa —→

100 200 300 400 500 600 700 800 900 1000 1100 1200 1300 1400 1500

G.K. : 0,00 m

2,40 m Vorgebohrt

1.47
r u2
225 cm²
15 cm²

geo
technik
heiligenstadt gmbh
Beratende Ingenieure VBI

Drucksondierungen nach DIN EN ISO 22476-1 (2013)

Projekt : **Bremen-Arcelor Mittal**

Ort : **Bremen**

Datum : **01.07.2020**

Konus Nr. : **S15CFIP.S15184**

Projekt Nr. : **20200422-10003**

CPT Nr. : **CPT 5**

7/12

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

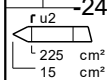
— Undrainierte Scherfestigkeit (Su) in kPa —→

100 200 300 400 500 600 700 800 900 1000 1100 1200 1300 1400 1500

-24
-25
-26
-27
-28
-29
-30
-31
-32
-33
-34
-35
-36
-37
-38
-39
-40
-41
-42
-43
-44
-45
-46
-47
-48

Abbruch: Ende

BL 1.3m zugefallen



Bodenklassifikation nach Robertson 1990

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

-24 Boden (Qt, Fr) Boden (Qt, Bq) Boden (gemittelt)

-25

-26

-27

-28

-29

-30

-31

-32

-33

-34

-35

-36

-37

-38

-39

-40

-41

-42

-43

-44

-45

-46

-47

-48

Abbruch: Ende

BL 1.3m zugefallen

(0) Nicht definiert
(1) Plastisch, feinkörnig
(2) Organisch
(3) Schluffiger Ton
(4) Toniger Schluff
(5) Sandgemische
(6) Sande
(7) Kiesiger Sand
(8) Toniger Sand
(9) Sehr steif

Bodenklassifikation nach Robertson 1990

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Winkel der inneren Reibung in Grad —>

5 10 15 20 25 30 35 40 45 50 55 60 65 70 75

G.K. : 0,00 m

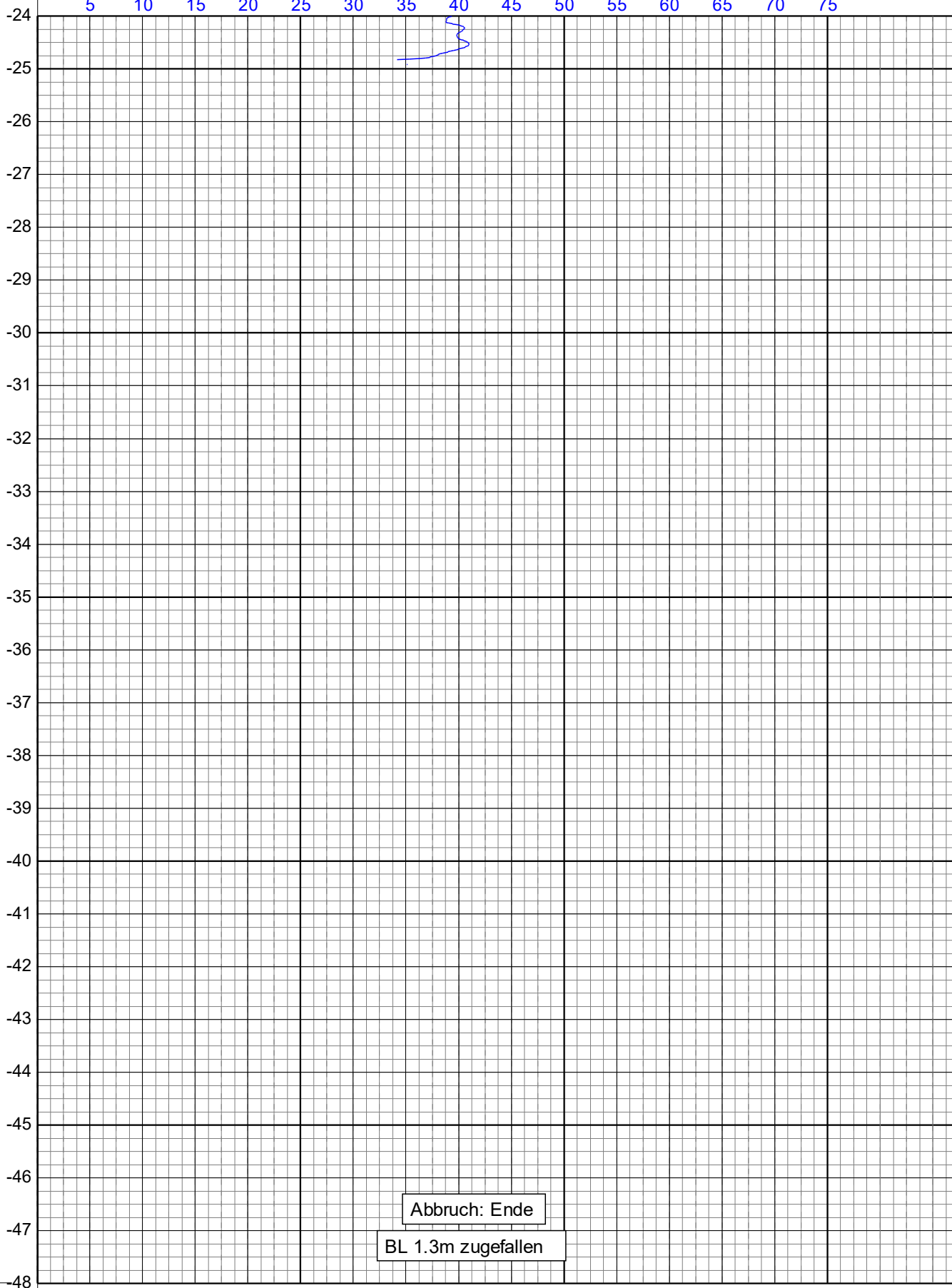
2,40 m Vorgebohrt

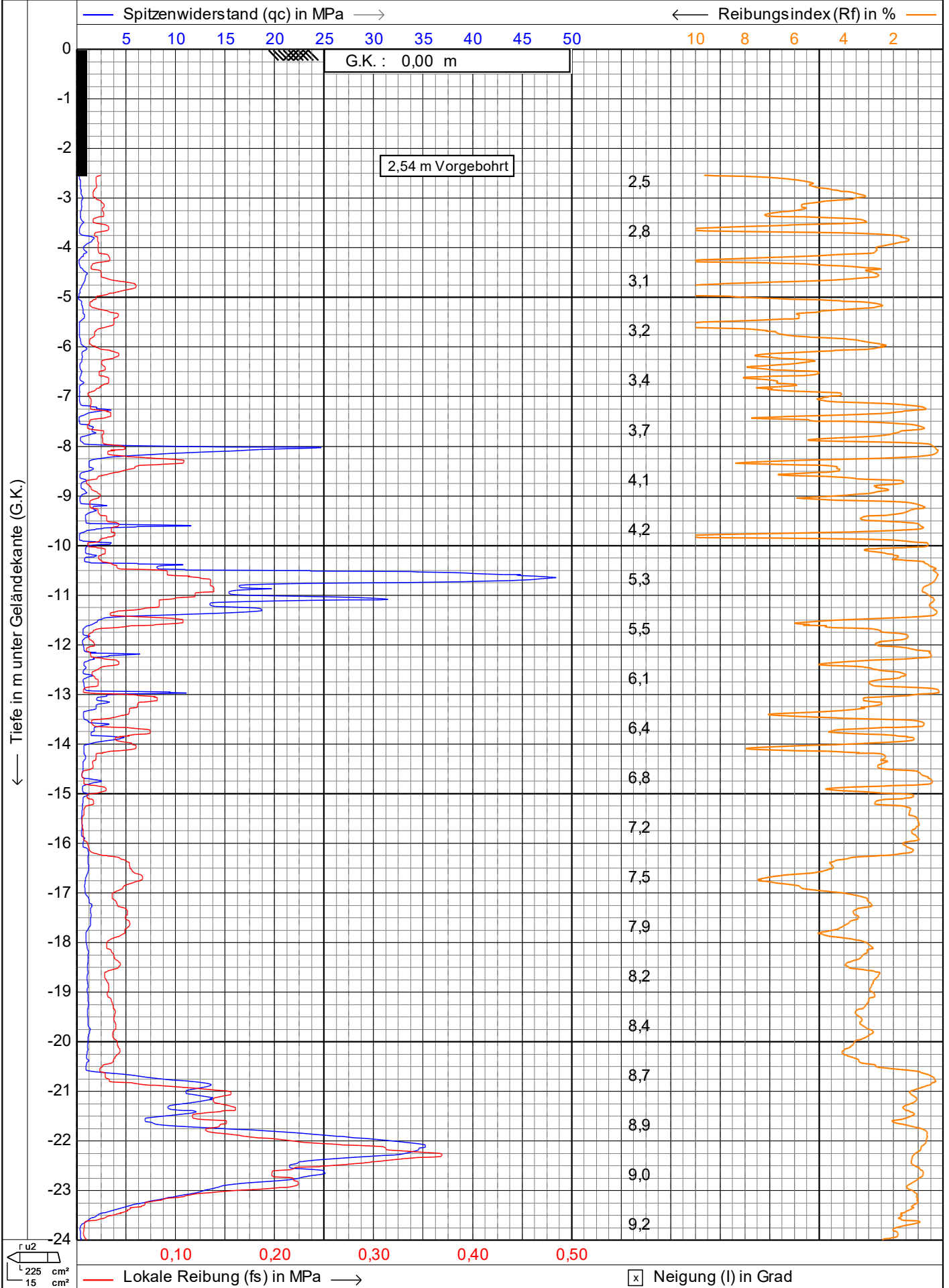
1.47
r u2
225 cm²
15 cm²

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

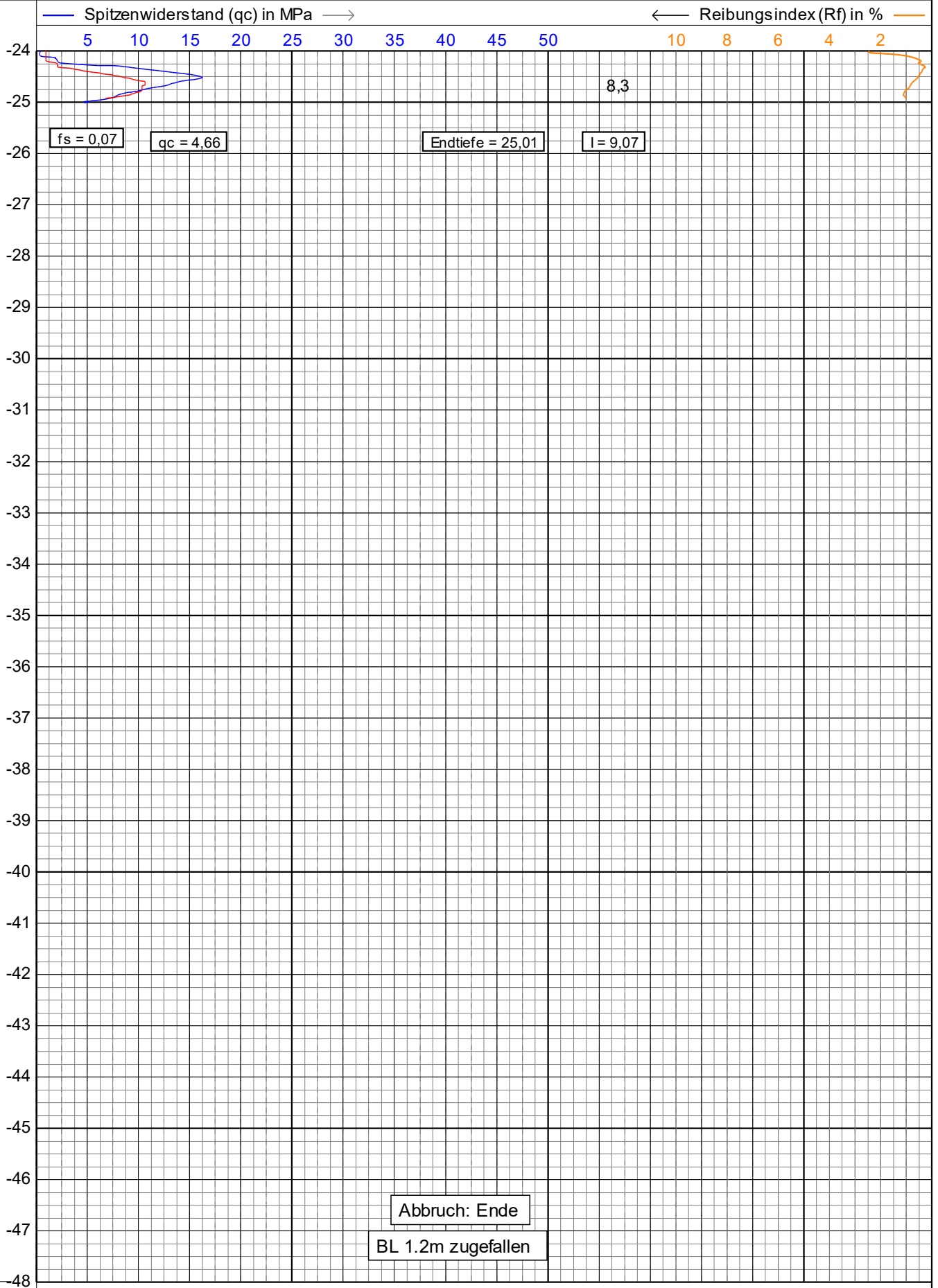
— Winkel der inneren Reibung in Grad —→

5 10 15 20 25 30 35 40 45 50 55 60 65 70 75





← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)



← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Dynamischer Porenwasserdruck (u_2) in MPa →

-0,1 0,0 0,1 0,2 0,3 0,4 0,5 0,6 0,7 0,8 0,9 1,0 1,1 1,2 1,3

G.K. : 0,00 m

2,54 m Vorgebohrt

2,5

2,8

3,1

3,2

3,4

3,7

4,1

4,2

5,3

5,5

6,1

6,4

6,8

7,2

7,5

7,9

8,2

8,4

8,7

8,9

9,0

9,2

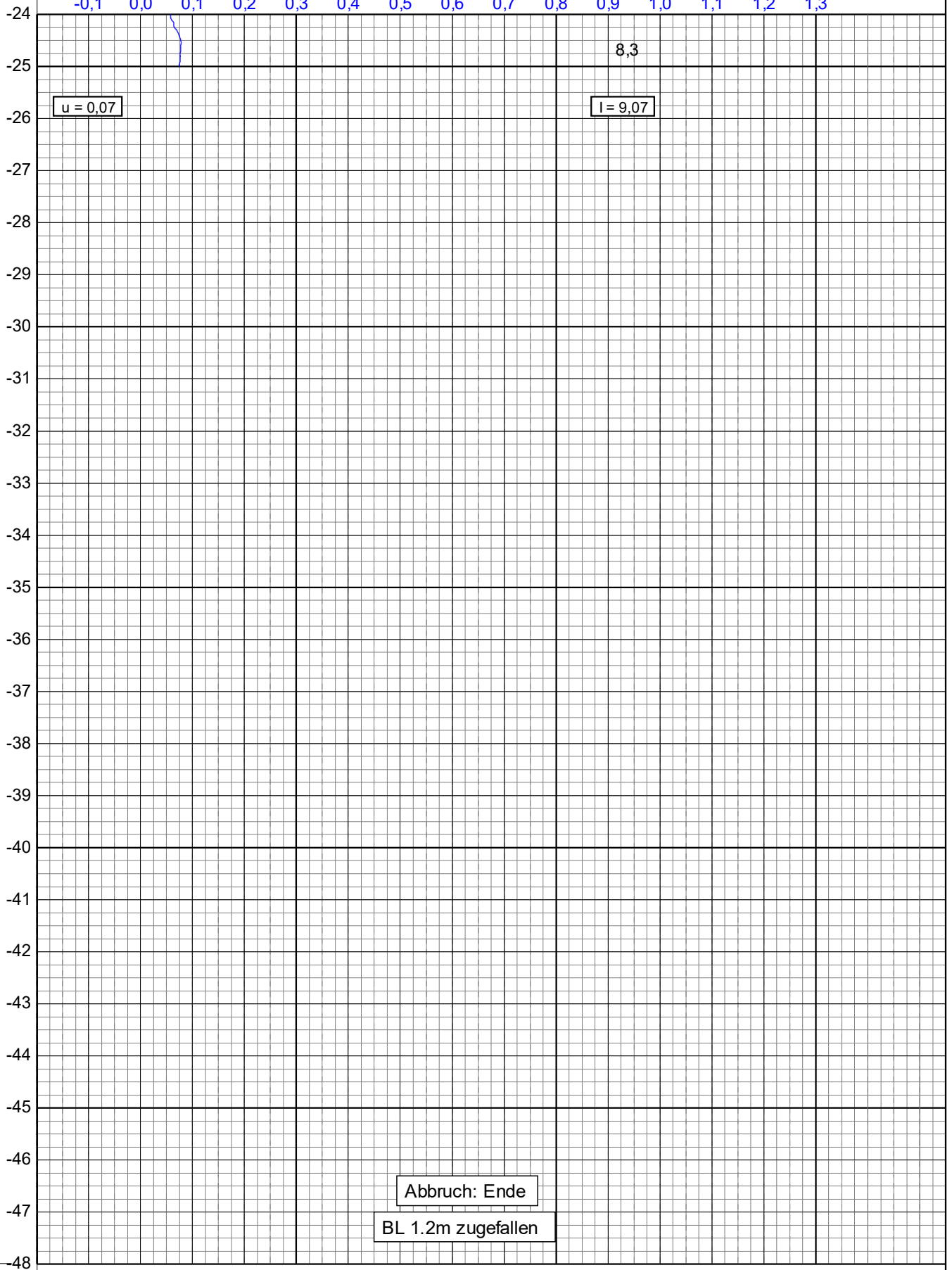
r_{u2}
 $\frac{1}{225} \text{ cm}^2$
 $\frac{1}{15} \text{ cm}^2$

☒ Neigung (I) in Grad

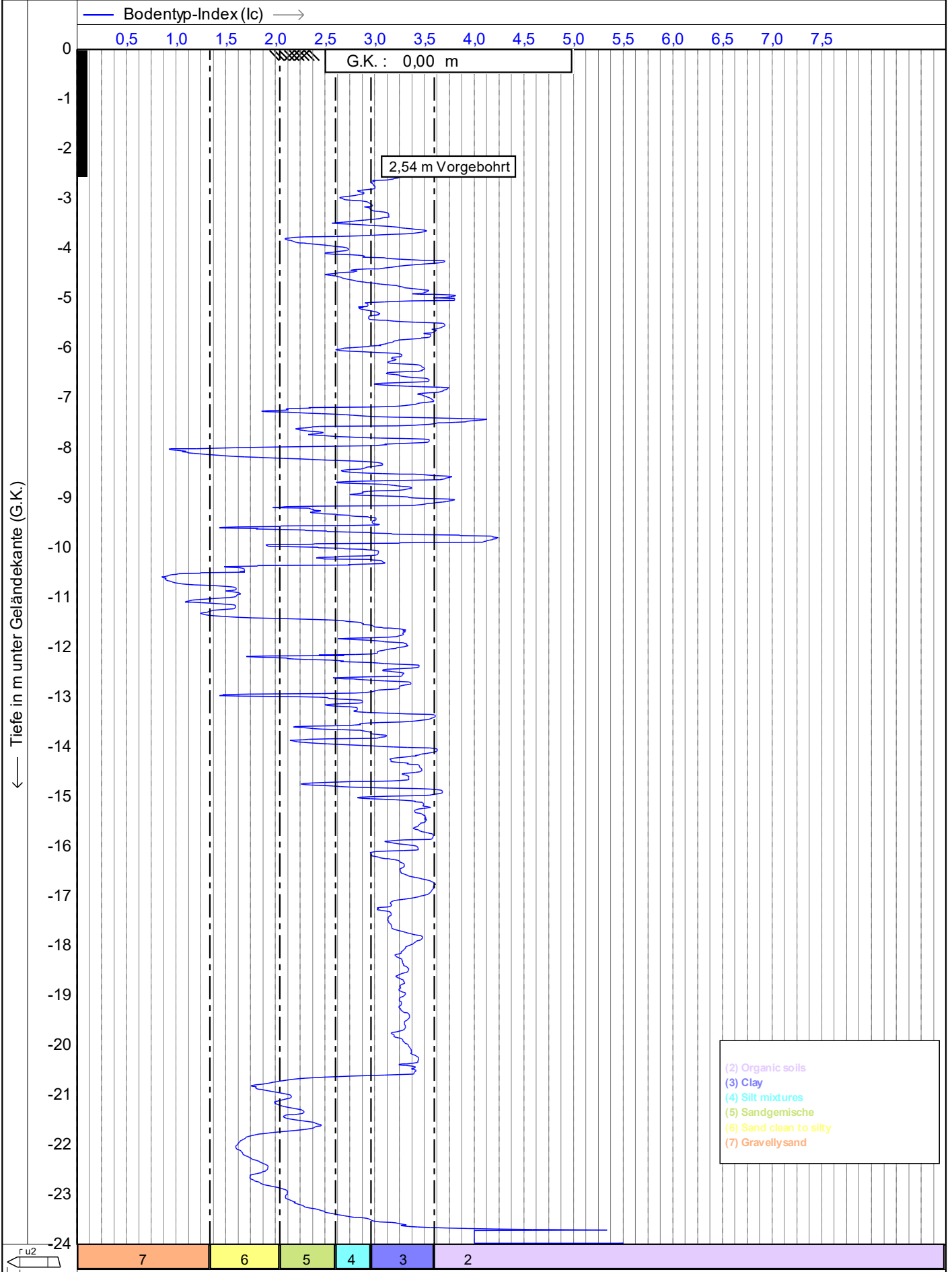
← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Dynamischer Porenwasserdruck (u_2) in MPa →

-0,1 0,0 0,1 0,2 0,3 0,4 0,5 0,6 0,7 0,8 0,9 1,0 1,1 1,2 1,3



☒ Neigung (I) in Grad



← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Bodentyp-Index (Ic) —→

0,5 1,0 1,5 2,0 2,5 3,0 3,5 4,0 4,5 5,0 5,5 6,0 6,5 7,0 7,5

-24
-25
-26
-27
-28
-29
-30
-31
-32
-33
-34
-35
-36
-37
-38
-39
-40
-41
-42
-43
-44
-45
-46
-47
-48



Abbruch: Ende

BL 1.2m zugefallen

(2) Organic soils
(3) Clay
(4) Silt mixtures
(5) Sandgemische
(6) Sand clean to silty
(7) Gravelly sand

7

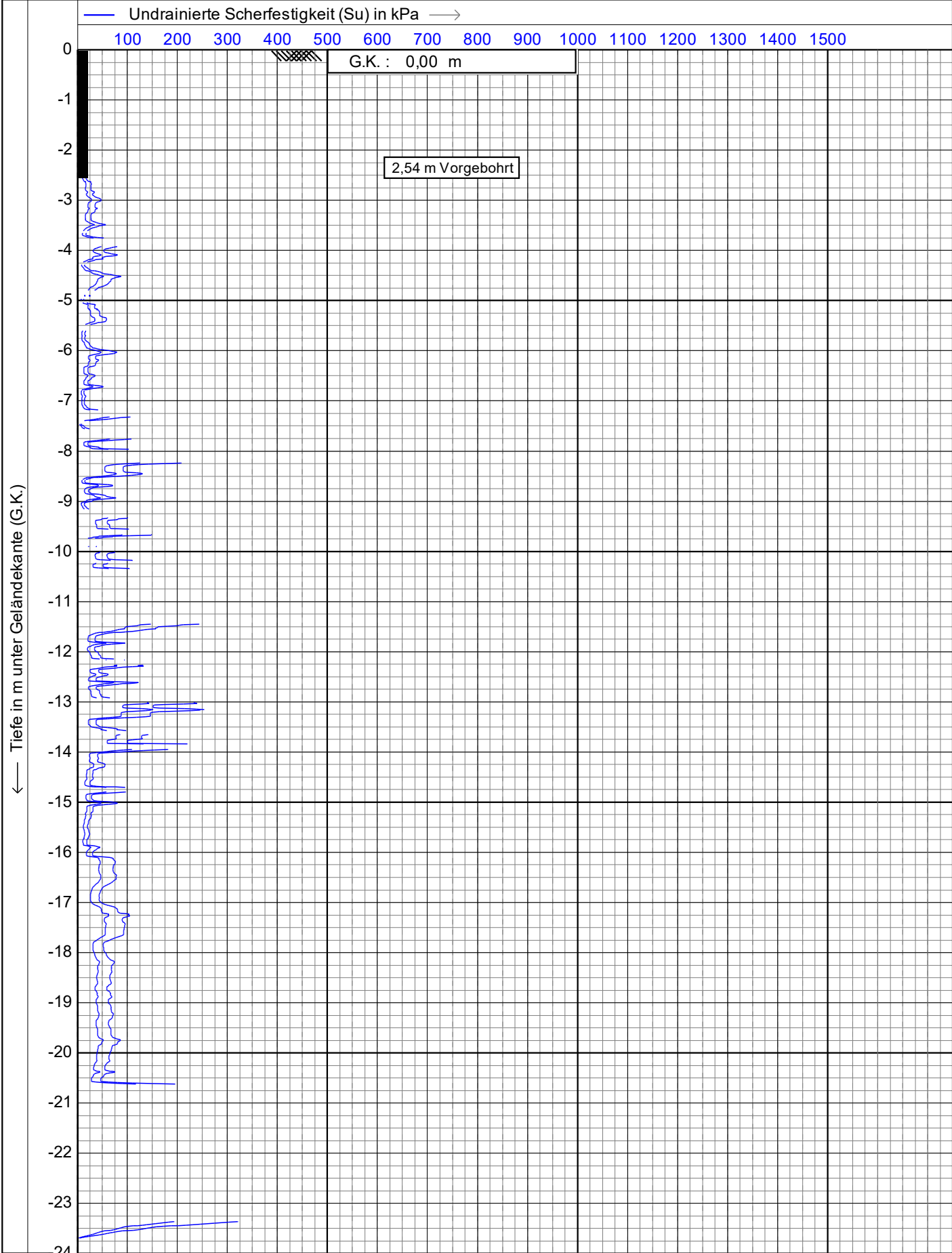
6

5

4

3

2



$\frac{r}{u^2}$
 225 cm²
 15 cm²

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

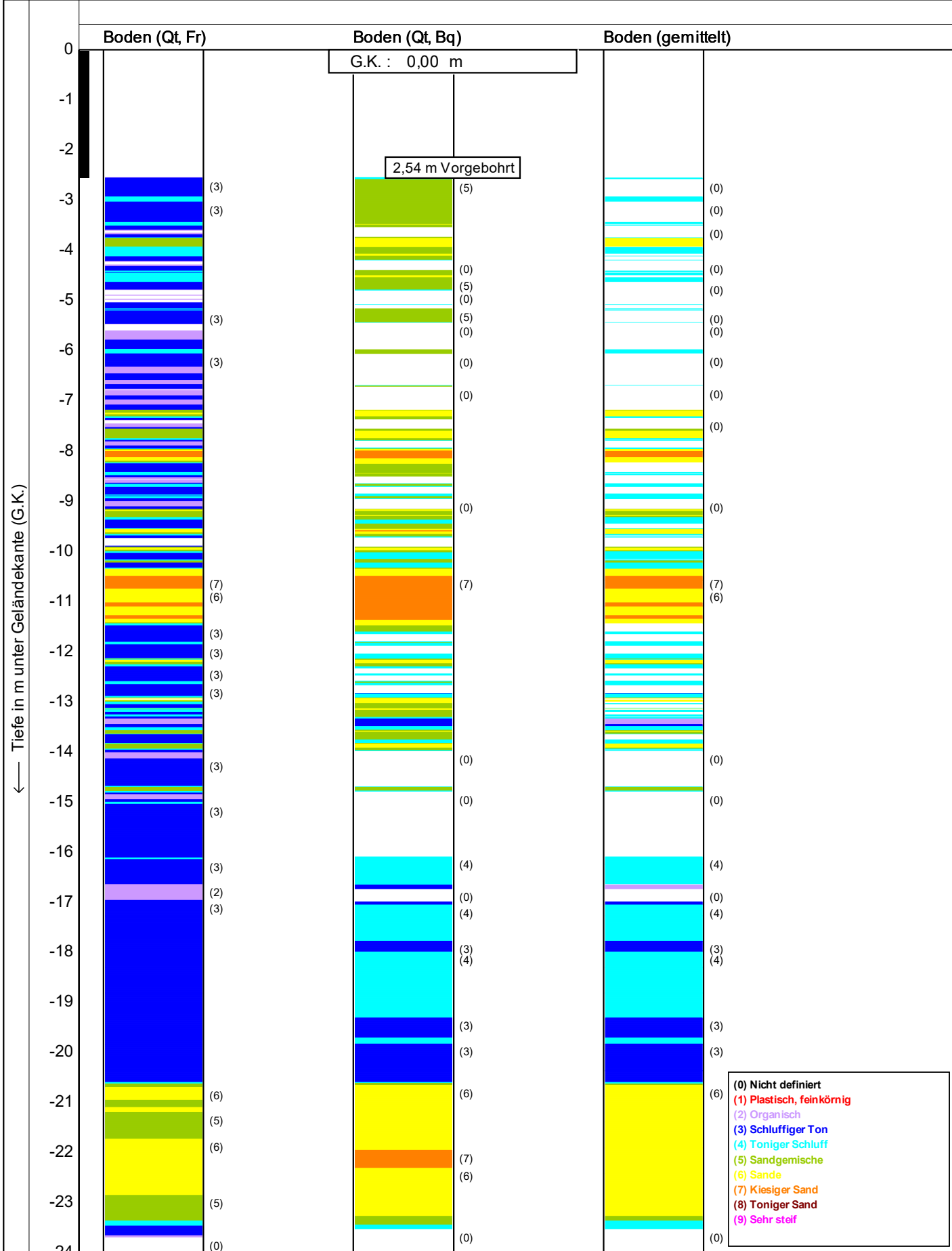
— Undrainierte Scherfestigkeit (Su) in kPa —→

100 200 300 400 500 600 700 800 900 1000 1100 1200 1300 1400 1500

-24
-25
-26
-27
-28
-29
-30
-31
-32
-33
-34
-35
-36
-37
-38
-39
-40
-41
-42
-43
-44
-45
-46
-47
-48

Abbruch: Ende

BL 1.2m zugefallen



← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

	Boden (Qt, Fr)	Boden (Qt, Bq)	Boden (gemittelt)
-24			
-25	(6) (5)	(6)	(6)
-26			
-27			
-28			
-29			
-30			
-31			
-32			
-33			
-34			
-35			
-36			
-37			
-38			
-39			
-40			
-41			
-42			
-43			
-44			
-45			
-46			
-47		Abbruch: Ende BL 1.2m zugefallen	
-48			

(0) Nicht definiert
(1) Plastisch, feinkörnig
(2) Organisch
(3) Schluffiger Ton
(4) Toniger Schluff
(5) Sandgemische
(6) Sande
(7) Kiesiger Sand
(8) Toniger Sand
(9) Sehr steif

Bodenklassifikation nach Robertson 1990

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

Winkel der inneren Reibung in Grad →

5 10 15 20 25 30 35 40 45 50 55 60 65 70 75

G.K. : 0,00 m

2,54 m Vorgebohrt

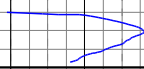
σ_{u2}
 σ_{u2}
 225 cm²
 15 cm²

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Winkel der inneren Reibung in Grad —→

5 10 15 20 25 30 35 40 45 50 55 60 65 70 75

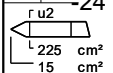
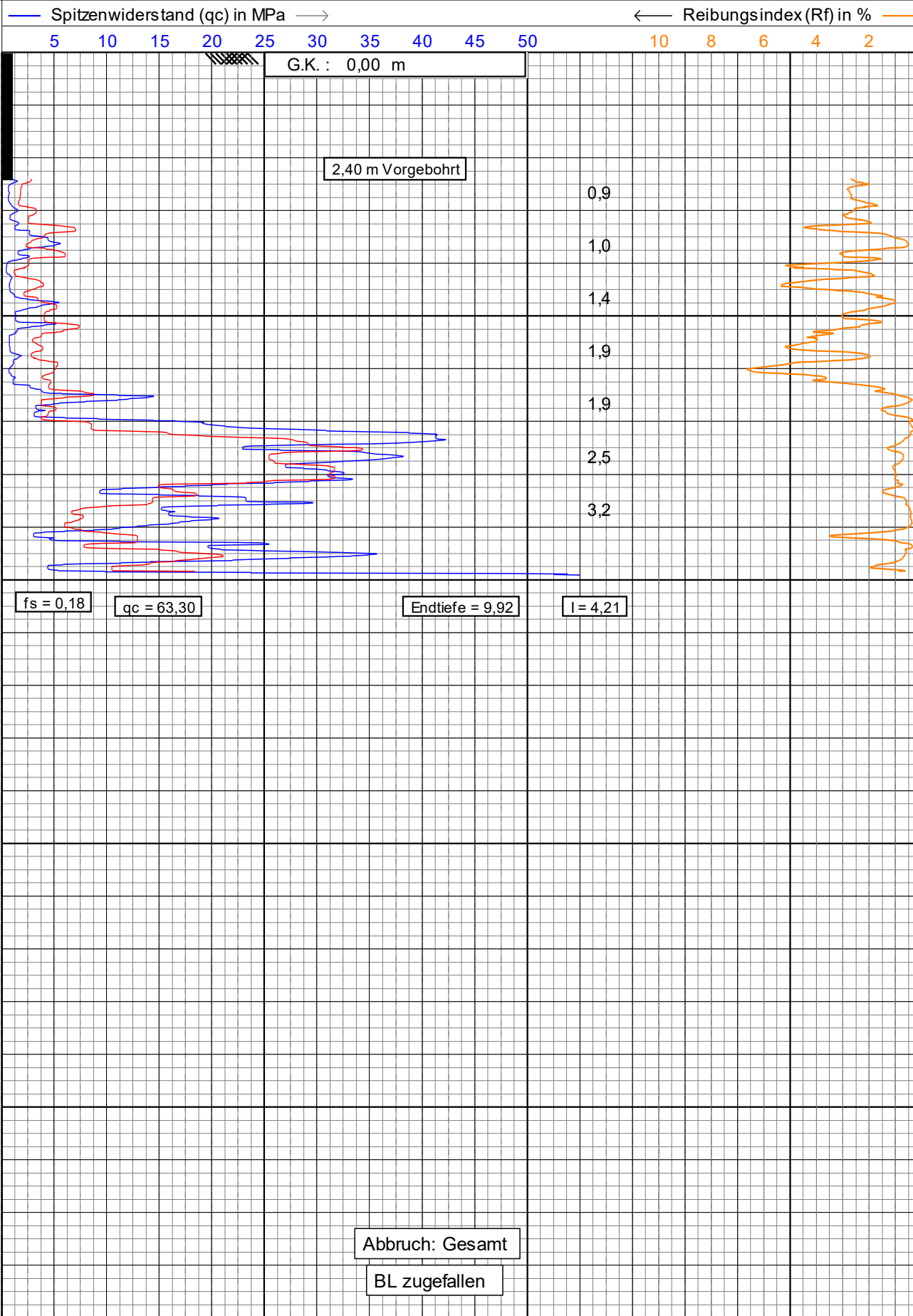
-24
-25
-26
-27
-28
-29
-30
-31
-32
-33
-34
-35
-36
-37
-38
-39
-40
-41
-42
-43
-44
-45
-46
-47
-48



Abbruch: Ende

BL 1.2m zugefallen

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)



geo
technik
heiligenstadt gmbh
Beratende Ingenieure VBI

Drucksondierungen nach DIN EN ISO 22476-1 (2013)

Projekt : **Bremen-Arcelor Mittal**

Ort : **Bremen**

Datum : **01.07.2020**

Konus Nr. : **S15CFIP.S15184**

Projekt Nr. : **20200422-10003**

CPT Nr. : **CPT 7**

1/6

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Dynamischer Porenwasserdruck (u_2) in MPa →

-0,1 0,0 0,1 0,2 0,3 0,4 0,5 0,6 0,7 0,8 0,9 1,0 1,1 1,2 1,3

G.K. : 0,00 m

2,40 m Vorgebohrt

0,9

1,0

1,4

1,9

1,9

2,5

3,2

$u = 0,02$

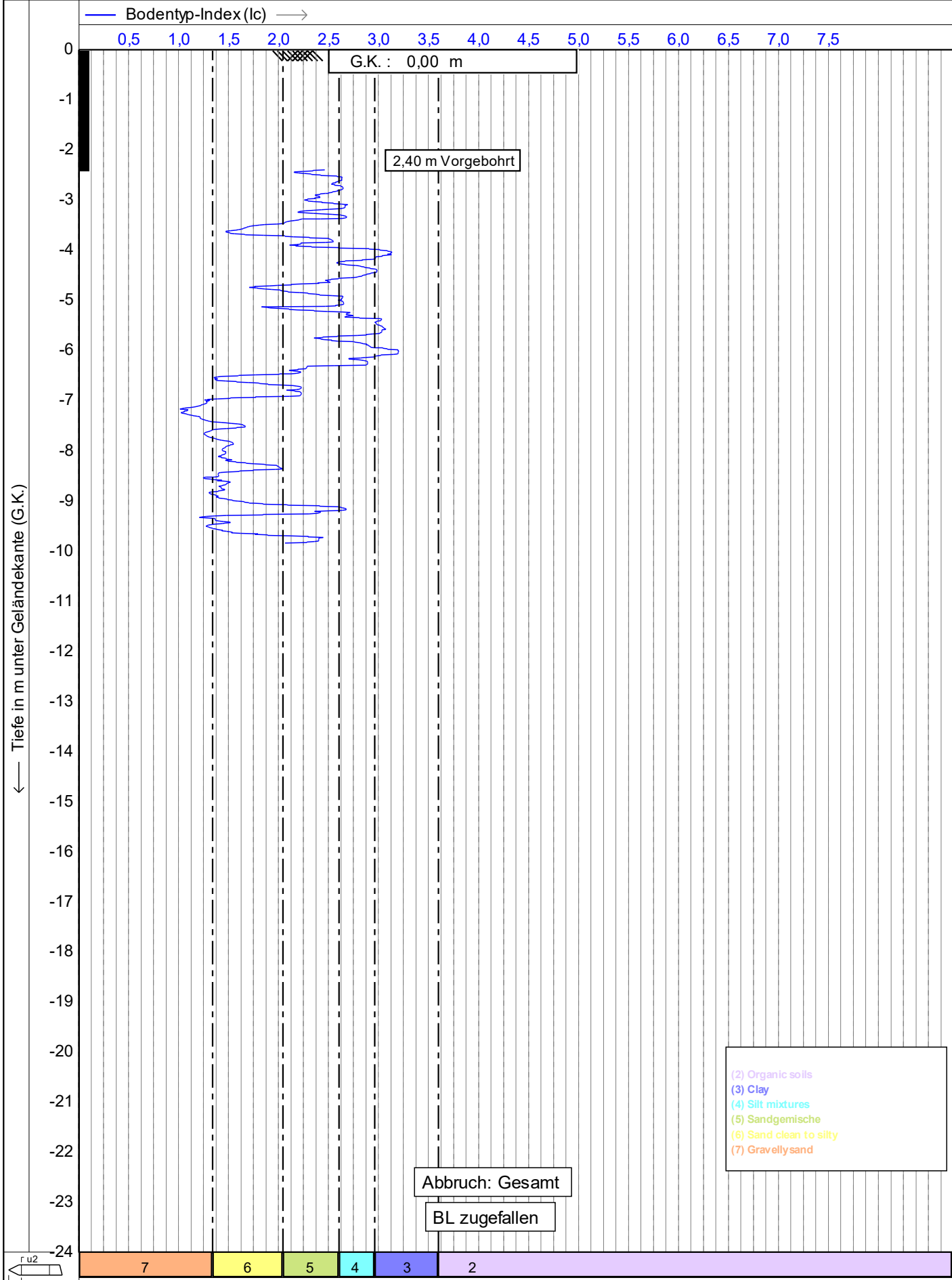
$I = 4,21$

Abbruch: Gesamt

BL zugefallen

$r u_2$
225 cm²
15 cm²

☒ Neigung (I) in Grad



← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Undrainierte Scherfestigkeit (Su) in kPa —→

100 200 300 400 500 600 700 800 900 1000 1100 1200 1300 1400 1500

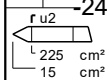
G.K. : 0,00 m

2,40 m Vorgebohrt

Abbruch: Gesamt

BL zugefallen

ru2
225 cm²
15 cm²



Bodenklassifikation nach Robertson 1990

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Winkel der inneren Reibung in Grad —→

5 10 15 20 25 30 35 40 45 50 55 60 65 70 75

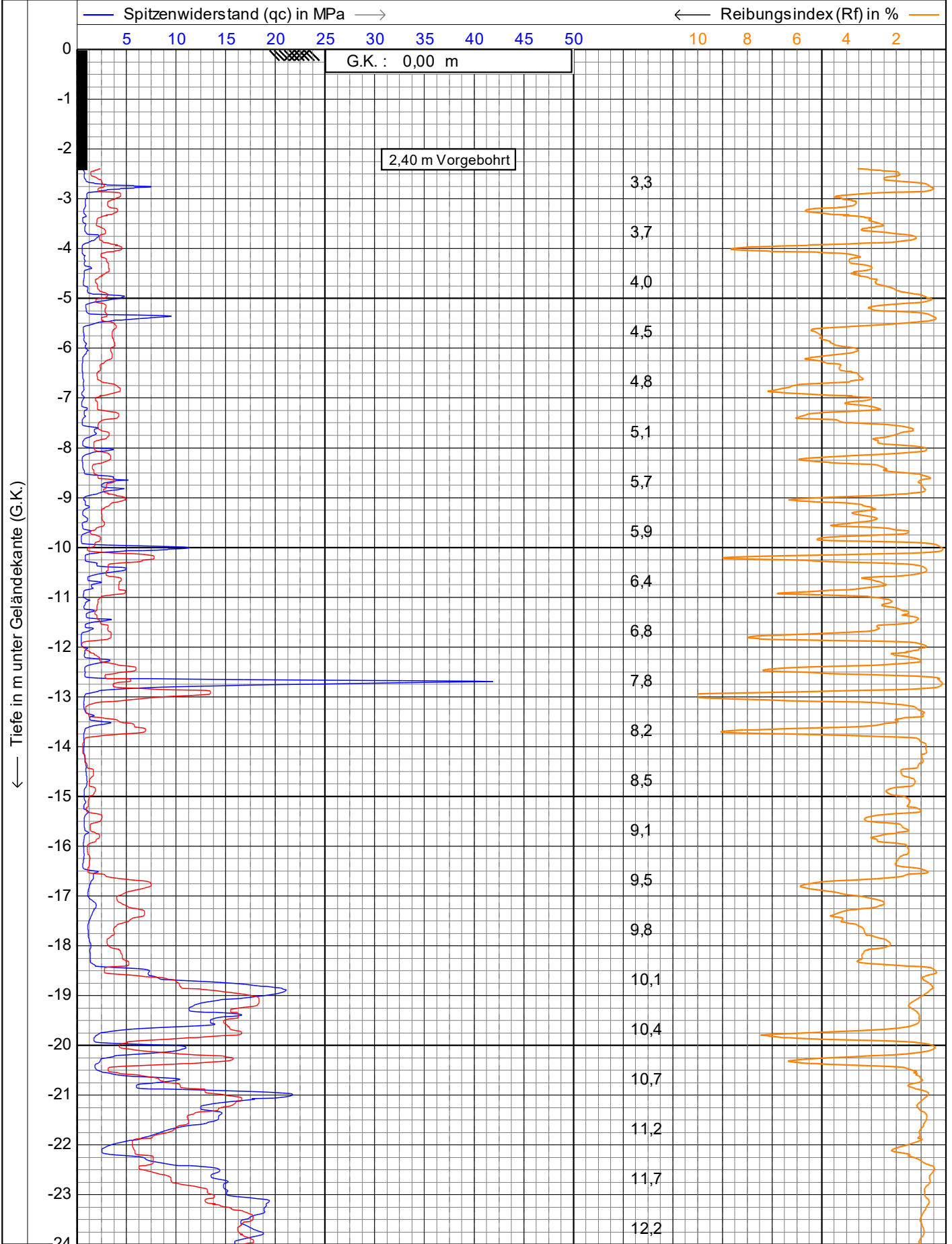
G.K. : 0,00 m

2,40 m Vorgebohrt

Abbruch: Gesamt

BL zugefallen

σ_{u2}
225 cm²
15 cm²



**geo
technik**
heiligenstadt gmbh
Beratende Ingenieure VBI

Drucksondierungen nach DIN EN ISO 22476-1 (2013)

Projekt : **Bremen-Arcelor Mittal**

Ort : **Bremen**

Datum : **01.07.2020**

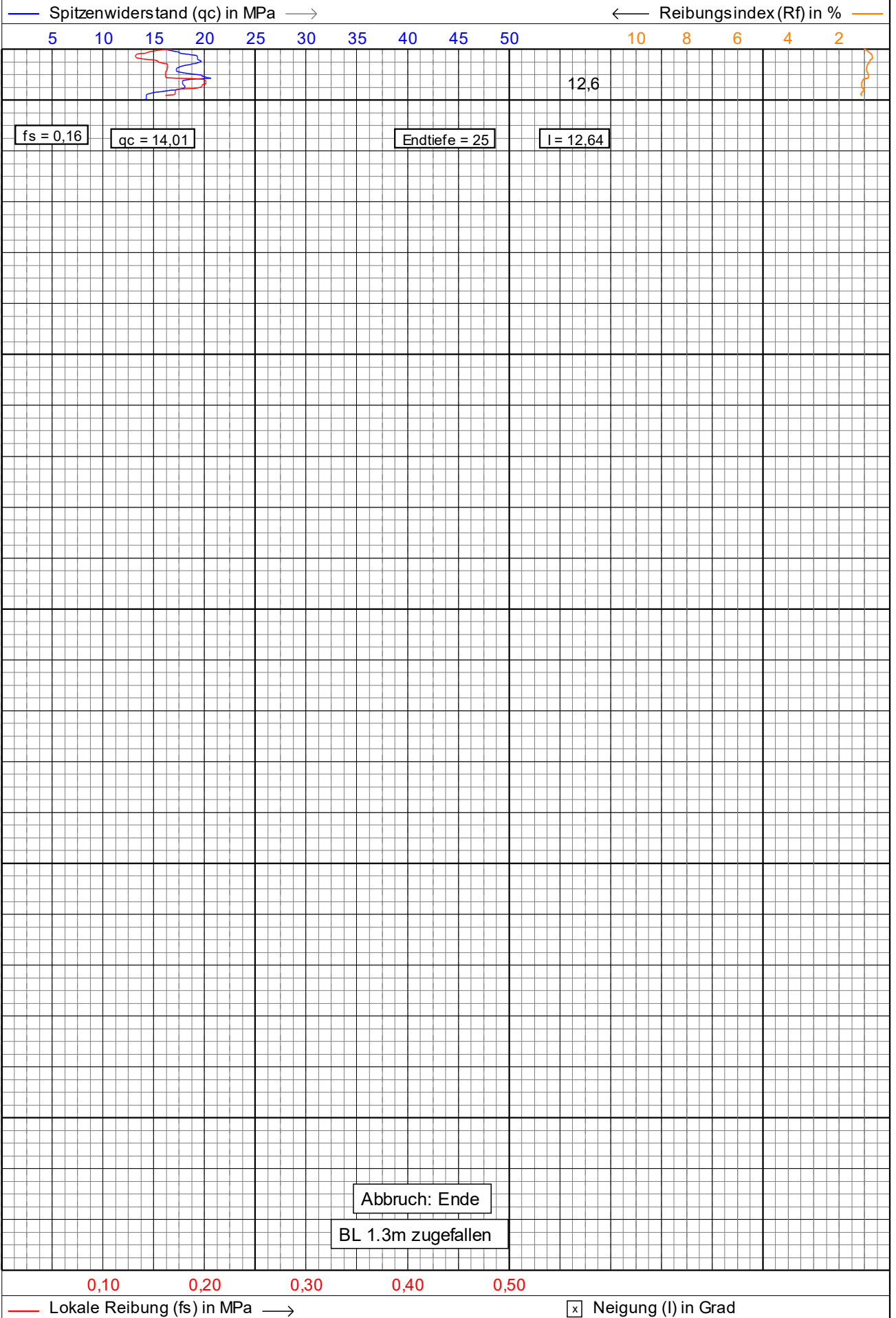
Konus Nr. : **S15CFIP.S15184**

Projekt Nr. : **20200422-10003**

CPT Nr. : **CPT 8**

1/12

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)



← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Dynamischer Porenwasserdruck (u₂) in MPa →

-0,1 0,0 0,1 0,2 0,3 0,4 0,5 0,6 0,7 0,8 0,9 1,0 1,1 1,2 1,3

G.K. : 0,00 m

2,40 m Vorgebohrt

3,3

3,7

4,0

4,5

4,8

5,1

5,7

5,9

6,4

6,8

7,8

8,2

8,5

9,1

9,5

9,8

10,1

10,4

10,7

11,2

11,7

12,2

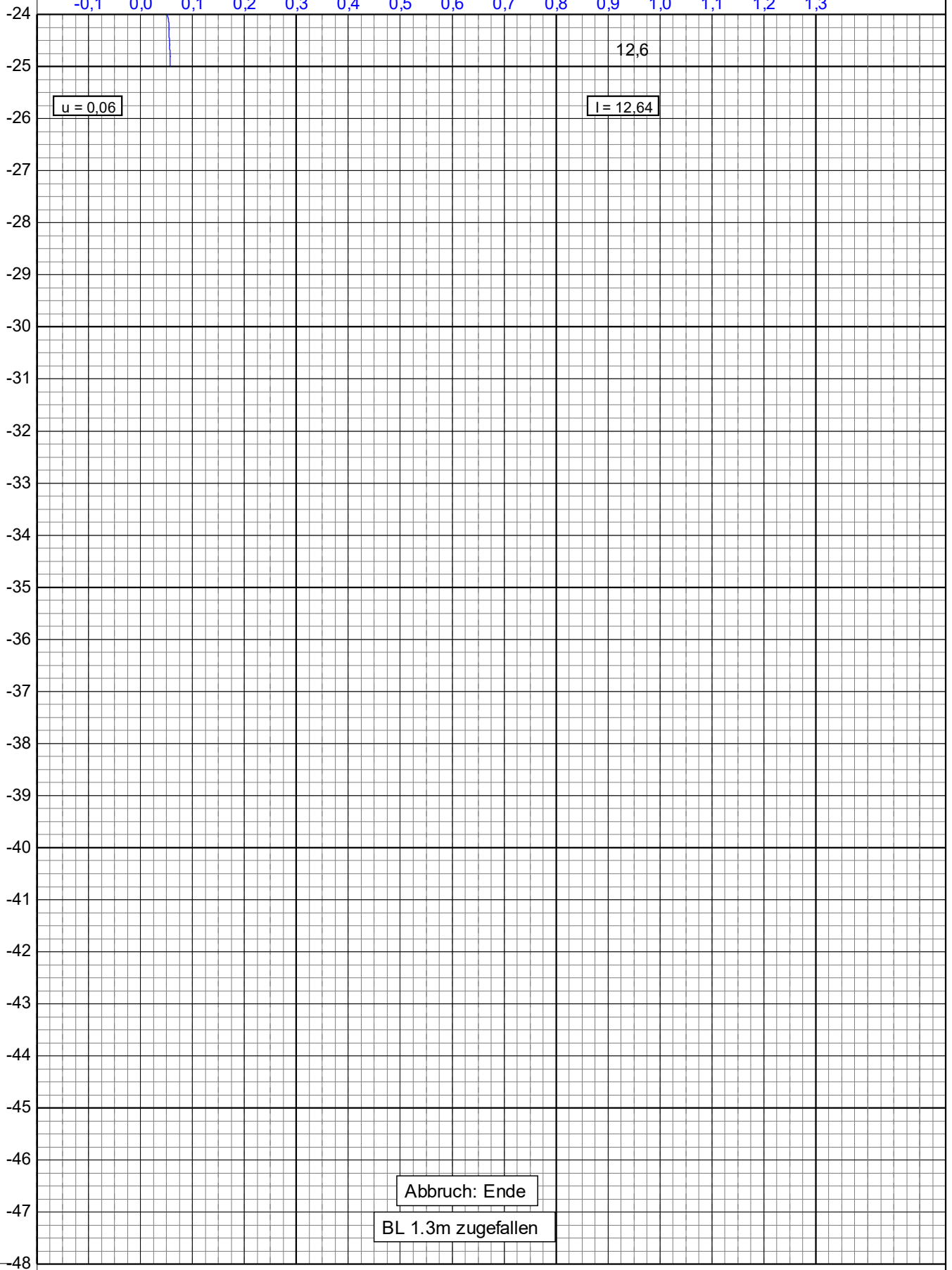
$\frac{r}{u_2}$
 $\frac{225}{15} \frac{\text{cm}^2}{\text{cm}^2}$

☒ Neigung (I) in Grad

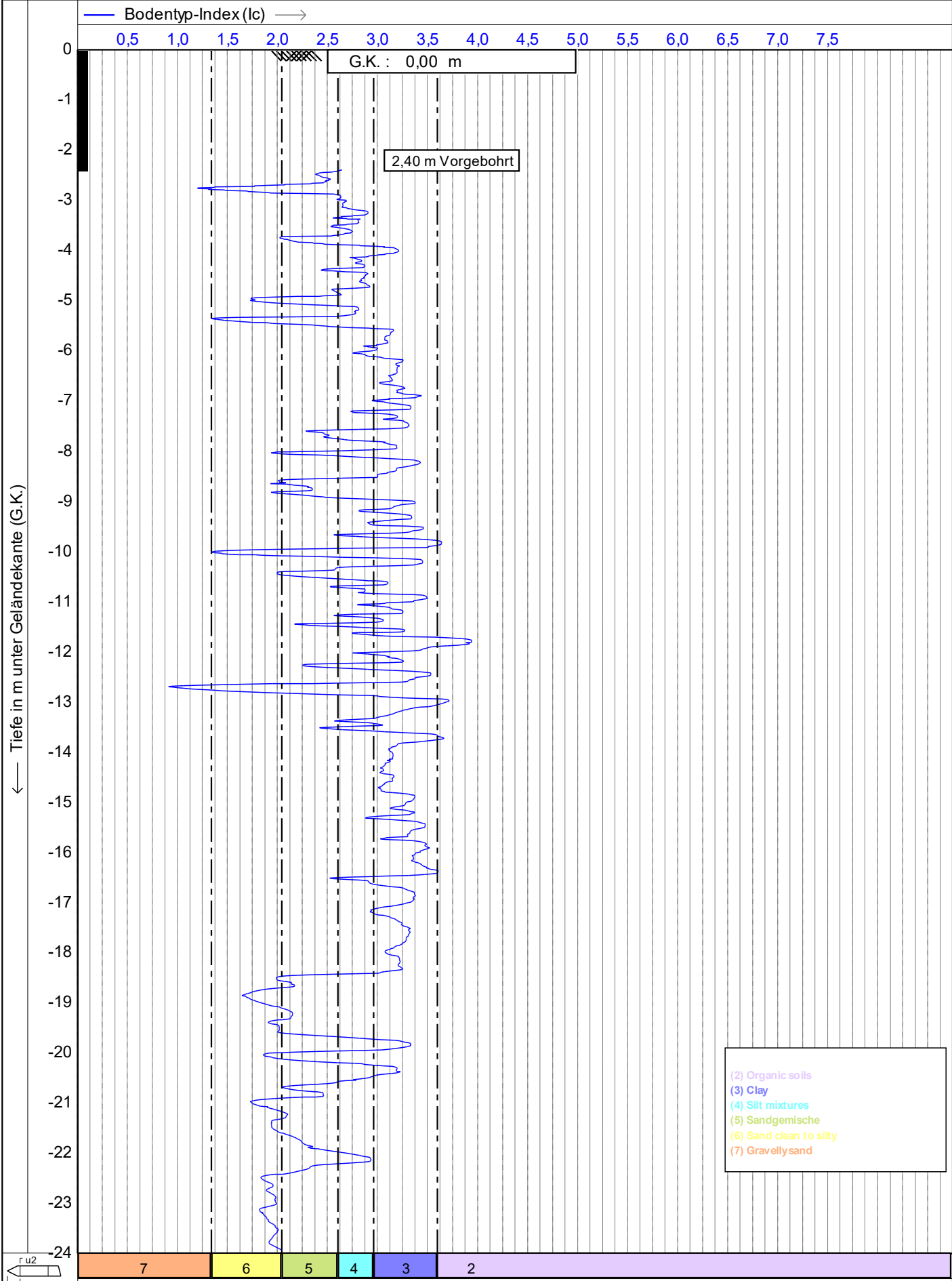
← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Dynamischer Porenwasserdruck (u_2) in MPa →

-0,1 0,0 0,1 0,2 0,3 0,4 0,5 0,6 0,7 0,8 0,9 1,0 1,1 1,2 1,3



☒ Neigung (I) in Grad



← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Bodentyp-Index (Ic) —→

0,5 1,0 1,5 2,0 2,5 3,0 3,5 4,0 4,5 5,0 5,5 6,0 6,5 7,0 7,5

-24
-25
-26
-27
-28
-29
-30
-31
-32
-33
-34
-35
-36
-37
-38
-39
-40
-41
-42
-43
-44
-45
-46
-47
-48



Abbruch: Ende

BL 1.3m zugefallen

(2) Organic soils
(3) Clay
(4) Silt mixtures
(5) Sandgemische
(6) Sand clean to silty
(7) Gravelly sand

7

6

5

4

3

2

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Undrainierte Scherfestigkeit (Su) in kPa —→

100 200 300 400 500 600 700 800 900 1000 1100 1200 1300 1400 1500

G.K. : 0,00 m

2,40 m Vorgebohrt

ru2
225 cm²
15 cm²

geo
technik
heiligenstadt gmbh
Beratende Ingenieure VBI

Drucksondierungen nach DIN EN ISO 22476-1 (2013)

Projekt : **Bremen-Arcelor Mittal**

Ort : **Bremen**

Datum : **01.07.2020**

Konus Nr. : **S15CFIP.S15184**

Projekt Nr. : **20200422-10003**

CPT Nr. : **CPT 8**

7/12

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

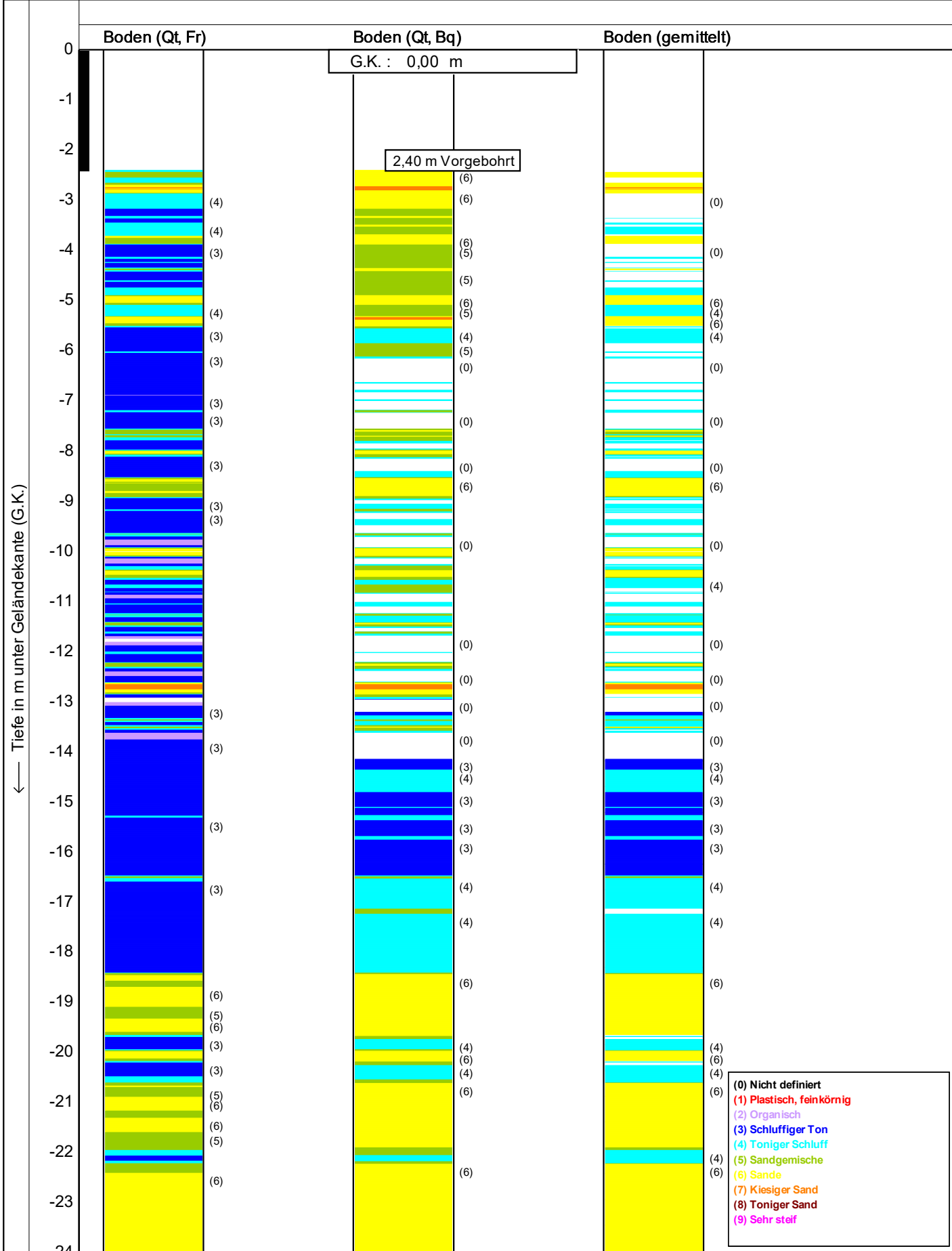
— Undrainierte Scherfestigkeit (Su) in kPa —→

100 200 300 400 500 600 700 800 900 1000 1100 1200 1300 1400 1500

-24
-25
-26
-27
-28
-29
-30
-31
-32
-33
-34
-35
-36
-37
-38
-39
-40
-41
-42
-43
-44
-45
-46
-47
-48

Abbruch: Ende

BL 1.3m zugefallen



Bodenklassifikation nach Robertson 1990

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

-24
-25
-26
-27
-28
-29
-30
-31
-32
-33
-34
-35
-36
-37
-38
-39
-40
-41
-42
-43
-44
-45
-46
-47
-48

Boden (Qt, Fr)

Boden (Qt, Bq)

Boden (gemittelt)

Abbruch: Ende

BL 1.3m zugefallen

(0) Nicht definiert
(1) Plastisch, feinkörnig
(2) Organisch
(3) Schluffiger Ton
(4) Toniger Schluff
(5) Sandgemische
(6) Sande
(7) Kiesiger Sand
(8) Toniger Sand
(9) Sehr steif

Bodenklassifikation nach Robertson 1990

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

Winkel der inneren Reibung in Grad →

5 10 15 20 25 30 35 40 45 50 55 60 65 70 75

G.K. : 0,00 m

2,40 m Vorgebohrt

r_{u2}
 $\frac{1}{2} \cdot 225 \text{ cm}^2$
 $\frac{1}{2} \cdot 15 \text{ cm}^2$

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Winkel der inneren Reibung in Grad —→

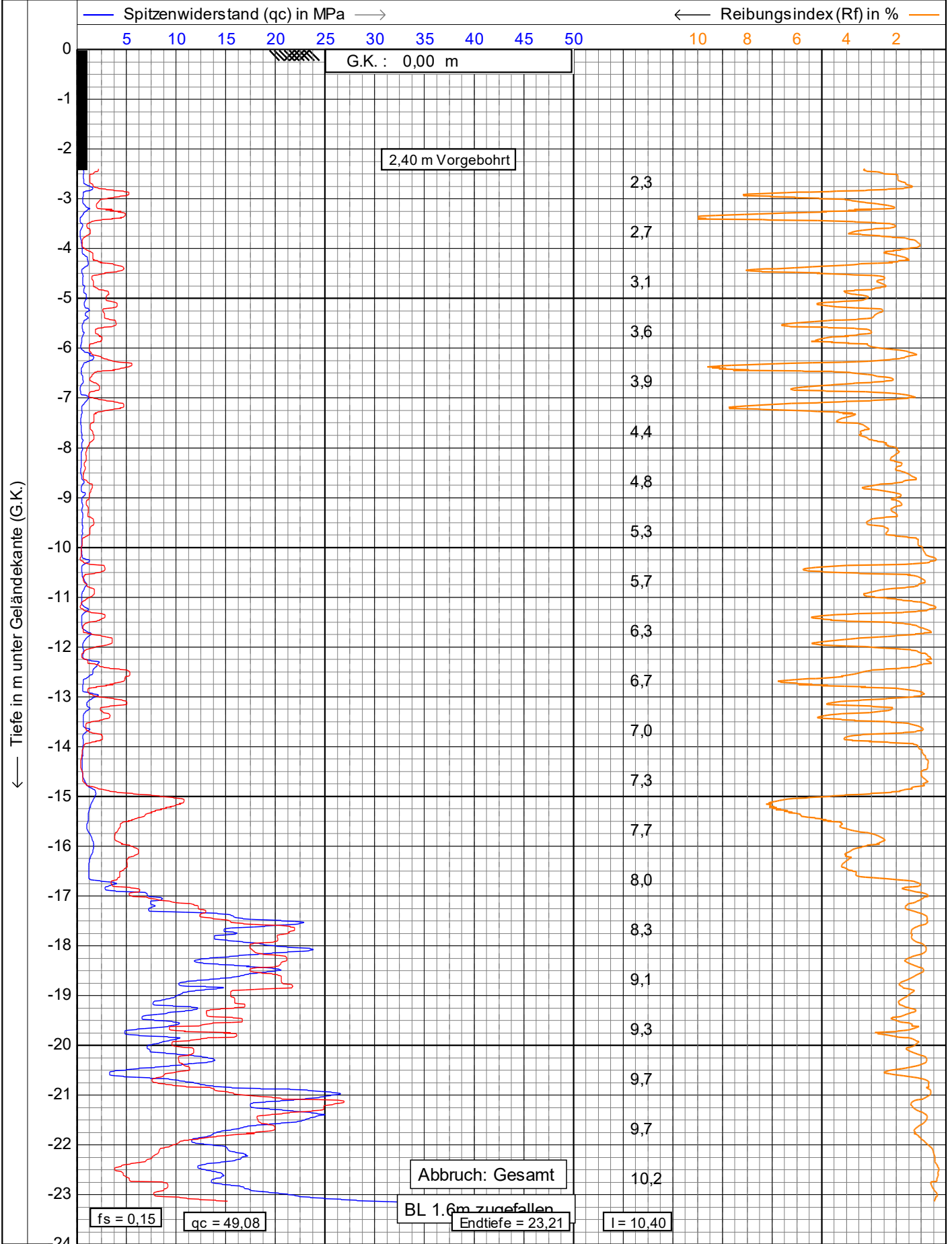
5 10 15 20 25 30 35 40 45 50 55 60 65 70 75

-24
-25
-26
-27
-28
-29
-30
-31
-32
-33
-34
-35
-36
-37
-38
-39
-40
-41
-42
-43
-44
-45
-46
-47
-48



Abbruch: Ende

BL 1.3m zugefallen



geo
technik
heiligenstadt gmbh
Beratende Ingenieure VBI

Drucksondierungen nach DIN EN ISO 22476-1 (2013)

Projekt : **Bremen-Arcelor Mittal**

Ort : **Bremen**

Datum : **01.07.2020**

Konus Nr. : **S15CFIP.S15184**

Projekt Nr. : **20200422-10003**

CPT Nr. : **CPT 9**

1/6

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Dynamischer Porenwasserdruck (u_2) in MPa →

-0,1 0,0 0,1 0,2 0,3 0,4 0,5 0,6 0,7 0,8 0,9 1,0 1,1 1,2 1,3

G.K. : 0,00 m

2,40 m Vorgebohrt

2,3

2,7

3,1

3,6

3,9

4,4

4,8

5,3

5,7

6,3

6,7

7,0

7,3

7,7

8,0

8,3

9,1

9,3

9,7

9,7

10,2

Abbruch: Gesamt

BL 1.6m zugefallen

$u = 0,08$

$I = 10,40$

$r \ u_2$
225 cm²
15 cm²

☒ Neigung (I) in Grad

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Bodentyp-Index (Ic) —→

0,5 1,0 1,5 2,0 2,5 3,0 3,5 4,0 4,5 5,0 5,5 6,0 6,5 7,0 7,5

G.K. : 0,00 m

2,40 m Vorgebohrt

Abbruch: Gesamt

BL 1.6m zugefallen

- (2) Organic soils
- (3) Clay
- (4) Silt mixtures
- (5) Sandgemische
- (6) Sand clean to silty
- (7) Gravelly sand

ru2
225 cm²
15 cm²

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Undrainierte Scherfestigkeit (Su) in kPa —→

100 200 300 400 500 600 700 800 900 1000 1100 1200 1300 1400 1500

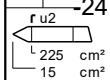
G.K. : 0,00 m

2,40 m Vorgebohrt

Abbruch: Gesamt

BL 1.6m zugefallen

ru2
225 cm²
15 cm²



Bodenklassifikation nach Robertson 1990

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Winkel der inneren Reibung in Grad →

5 10 15 20 25 30 35 40 45 50 55 60 65 70 75

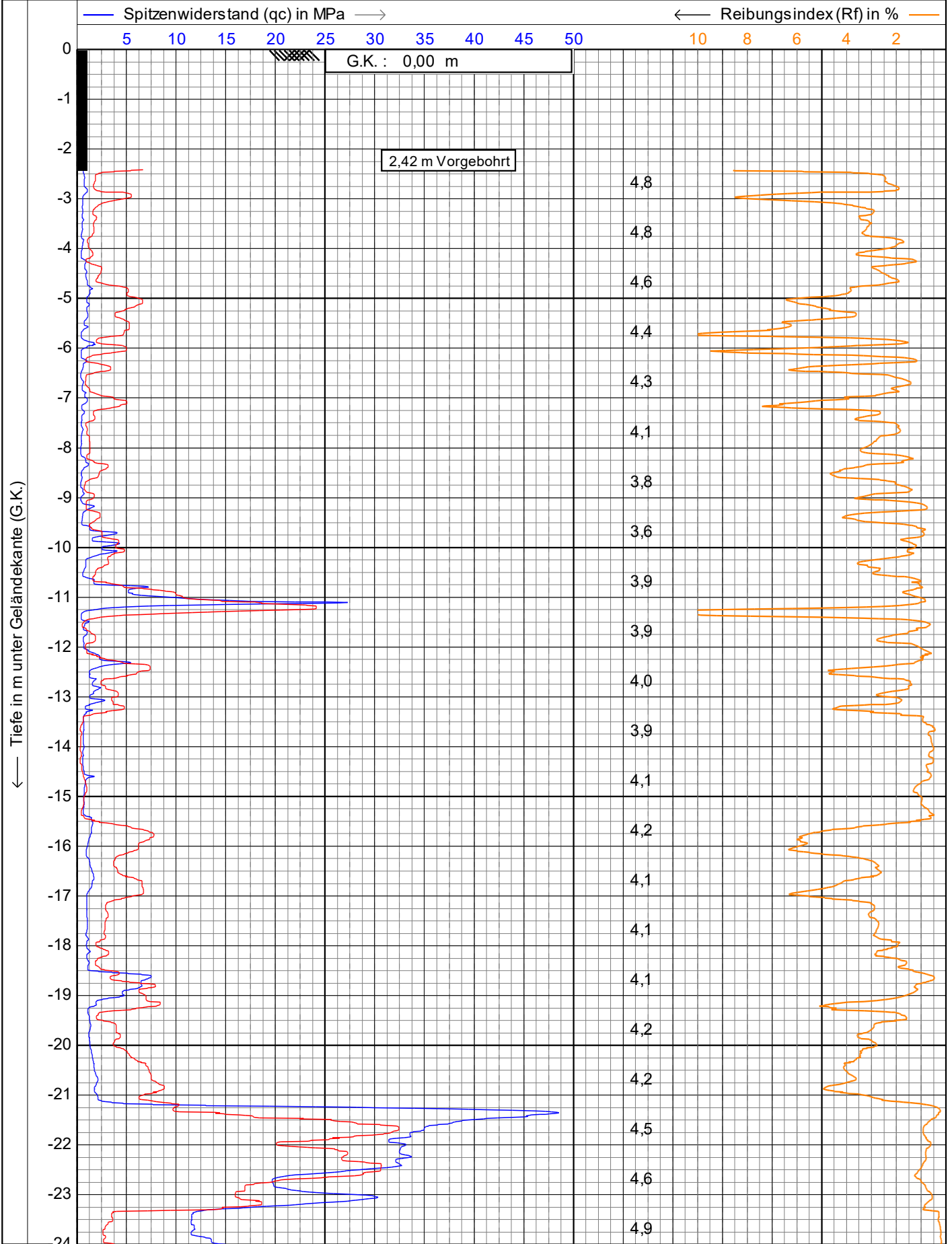
G.K. : 0,00 m

2,40 m Vorgebohrt

Abbruch: Gesamt

BL 1.6m zugefallen

$r u_2$
225 cm²
15 cm²



geo
technik
heiligenstadt gmbh
Beratende Ingenieure VBI

Drucksondierungen nach DIN EN ISO 22476-1 (2013)

Projekt : **Bremen-Arcelor Mittal**

Ort : **Bremen**

Datum : **01.07.2020**

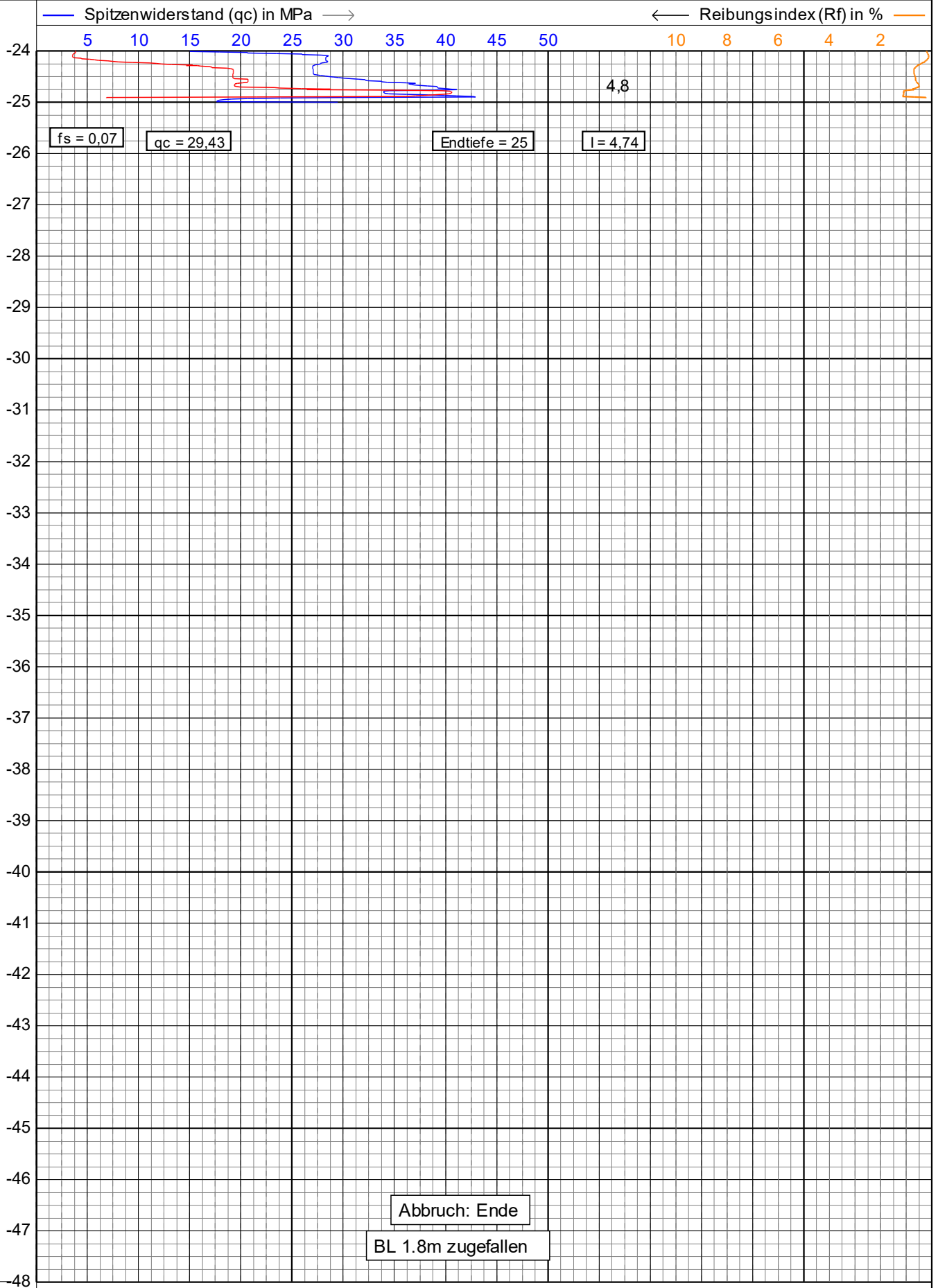
Konus Nr. : **S15CFIP.S15184**

Projekt Nr. : **20200422-10003**

CPT Nr. : **CPT 10**

1/12

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)



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

— Lokale Reibung (fs) in MPa →

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Dynamischer Porenwasserdruck (u₂) in MPa →

-0,1 0,0 0,1 0,2 0,3 0,4 0,5 0,6 0,7 0,8 0,9 1,0 1,1 1,2 1,3

G.K. : 0,00 m

2,42 m Vorgebohrt

0
-1
-2
-3
-4
-5
-6
-7
-8
-9
-10
-11
-12
-13
-14
-15
-16
-17
-18
-19
-20
-21
-22
-23
-24

4,8
4,8
4,6
4,4
4,3
4,1
3,8
3,6
3,9
3,9
4,0
3,9
4,1
4,2
4,1
4,1
4,1
4,2
4,2
4,5
4,6
4,9

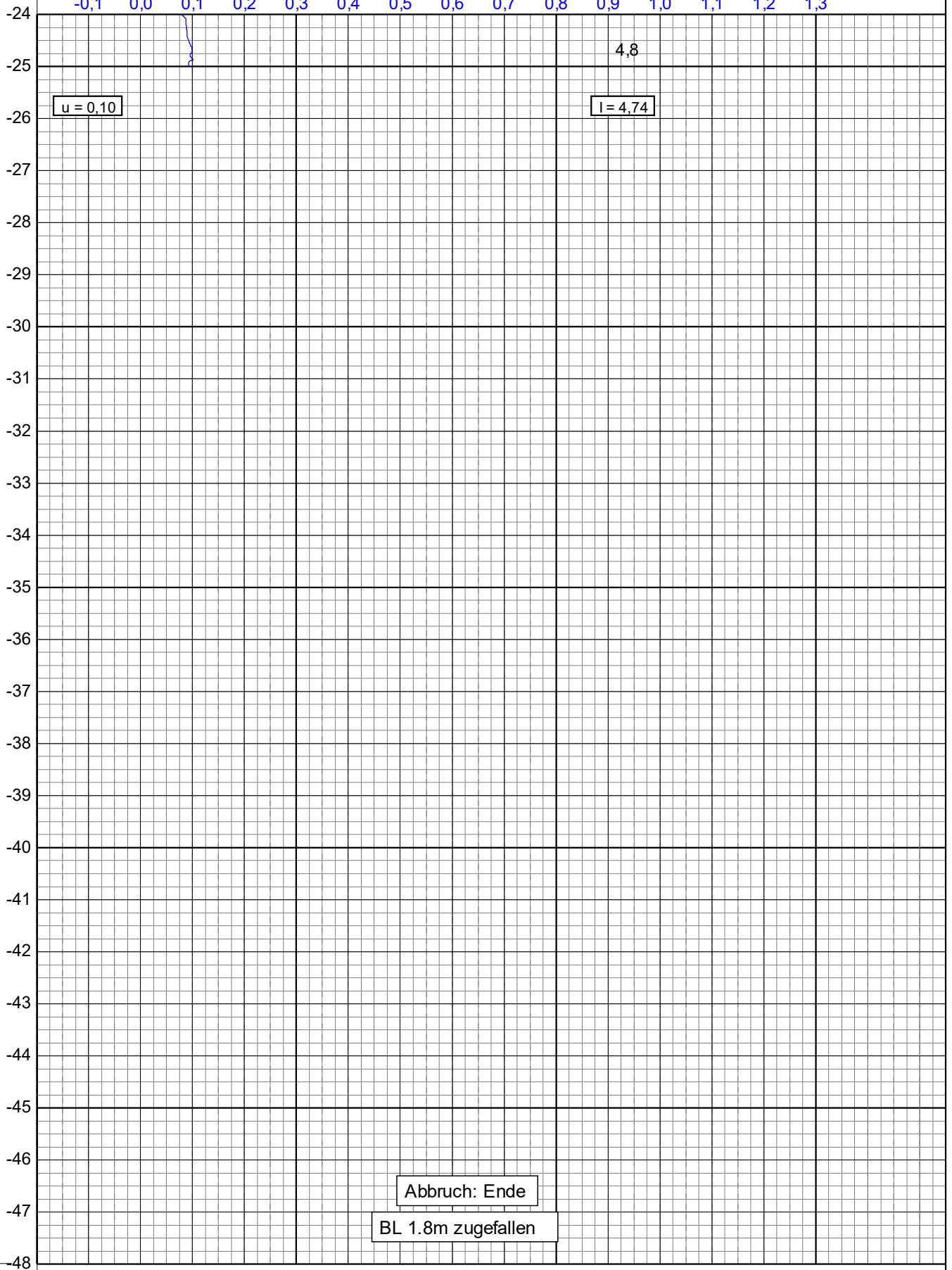
$\frac{r}{u_2}$
 $\frac{225}{15} \frac{\text{cm}^2}{\text{cm}^2}$

☒ Neigung (I) in Grad

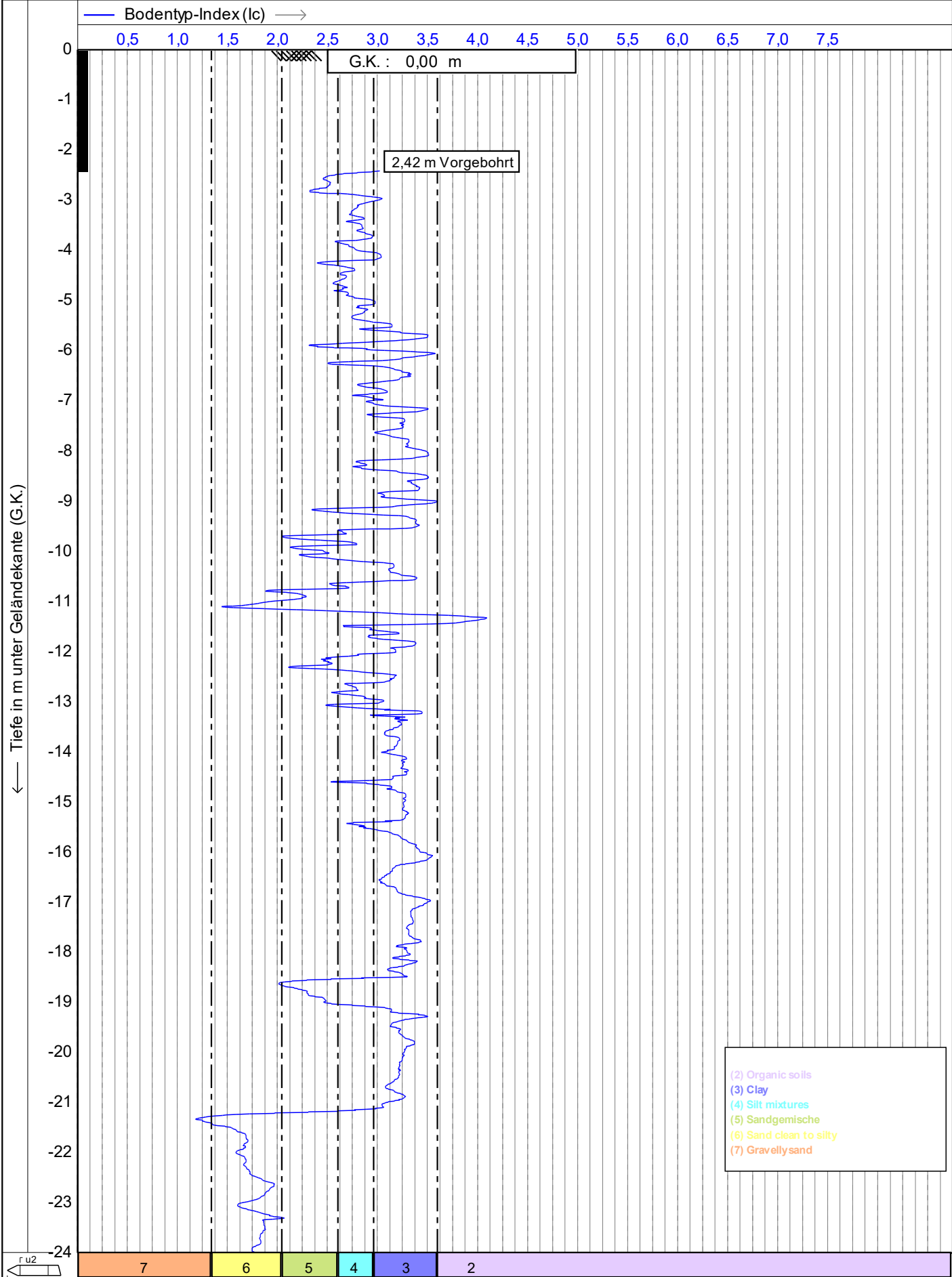
← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Dynamischer Porenwasserdruck (u_2) in MPa →

-0,1 0,0 0,1 0,2 0,3 0,4 0,5 0,6 0,7 0,8 0,9 1,0 1,1 1,2 1,3



☒ Neigung (I) in Grad



← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Bodentyp-Index (Ic) —→

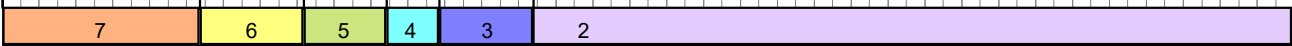
0,5 1,0 1,5 2,0 2,5 3,0 3,5 4,0 4,5 5,0 5,5 6,0 6,5 7,0 7,5

-24
-25
-26
-27
-28
-29
-30
-31
-32
-33
-34
-35
-36
-37
-38
-39
-40
-41
-42
-43
-44
-45
-46
-47
-48



Abbruch: Ende
BL 1.8m zugefallen

- (2) Organic soils
- (3) Clay
- (4) Silt mixtures
- (5) Sandgemische
- (6) Sand clean to silty
- (7) Gravelly sand



← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Undrainierte Scherfestigkeit (Su) in kPa —→

100 200 300 400 500 600 700 800 900 1000 1100 1200 1300 1400 1500

G.K. : 0,00 m

2,42 m Vorgebohrt

1.47
r u2
225 cm²
15 cm²

geo
technik
heiligenstadt gmbh
Beratende Ingenieure VBI

Drucksondierungen nach DIN EN ISO 22476-1 (2013)

Projekt : **Bremen-Arcelor Mittal**

Ort : **Bremen**

Datum : **01.07.2020**

Konus Nr. : **S15CFIP.S15184**

Projekt Nr. : **20200422-10003**

CPT Nr. : **CPT 10**

7/12

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

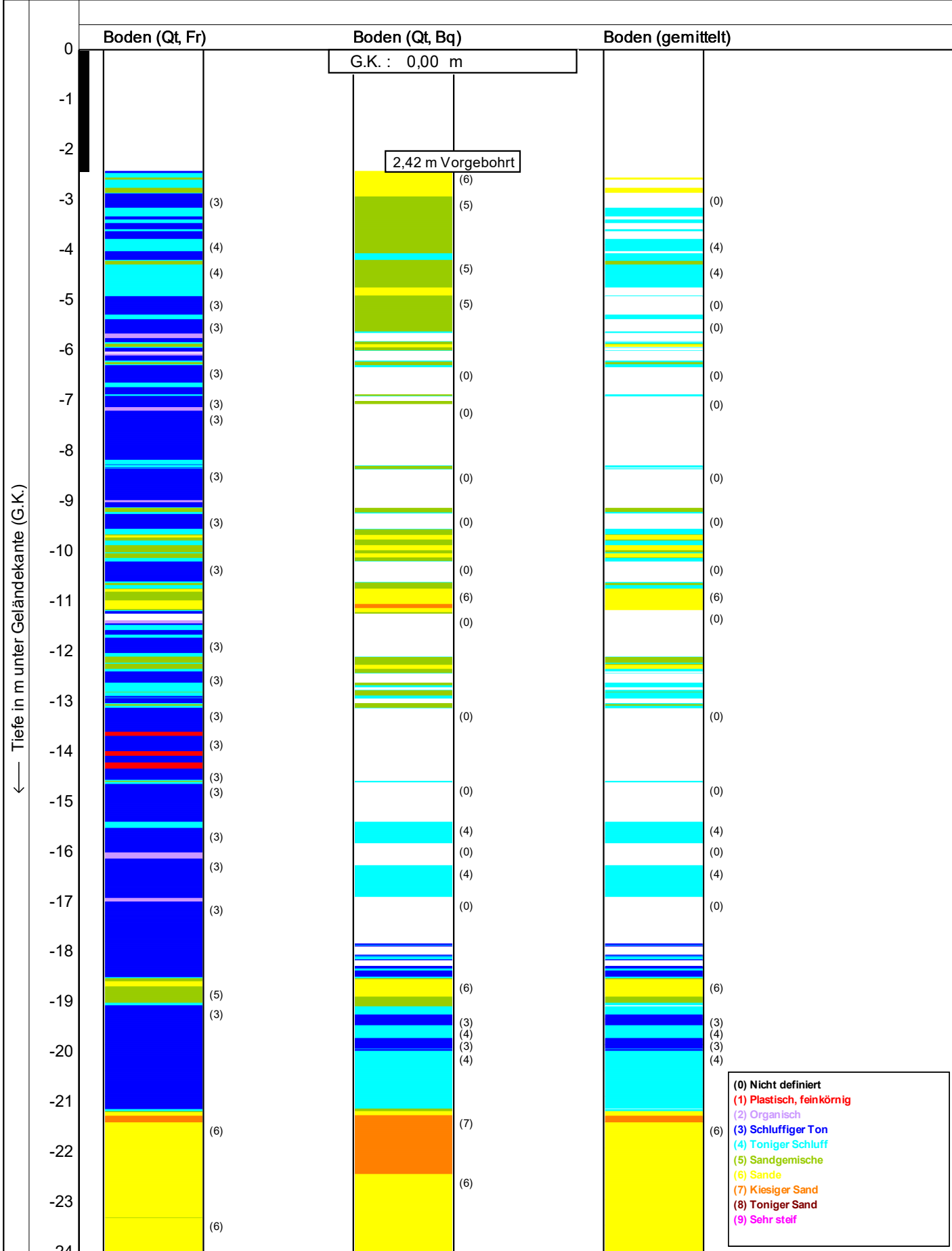
— Undrainierte Scherfestigkeit (Su) in kPa —→

100 200 300 400 500 600 700 800 900 1000 1100 1200 1300 1400 1500

-24
-25
-26
-27
-28
-29
-30
-31
-32
-33
-34
-35
-36
-37
-38
-39
-40
-41
-42
-43
-44
-45
-46
-47
-48

Abbruch: Ende

BL 1.8m zugefallen



Bodenklassifikation nach Robertson 1990

- (0) Nicht definiert
- (1) Plastisch, feinkörnig
- (2) Organisch
- (3) Schluffiger Ton
- (4) Toniger Schluff
- (5) Sandgemische
- (6) Sande
- (7) Kiesiger Sand
- (8) Toniger Sand
- (9) Sehr steif

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

	Boden (Qt, Fr)	Boden (Qt, Bq)	Boden (gemittelt)
--	----------------	----------------	-------------------

-24
-25
-26
-27
-28
-29
-30
-31
-32
-33
-34
-35
-36
-37
-38
-39
-40
-41
-42
-43
-44
-45
-46
-47
-48

Abbruch: Ende
BL 1.8m zugefallen

- (0) Nicht definiert
(1) Plastisch, feinkörnig
(2) Organisch
(3) Schluffiger Ton
(4) Toniger Schluff
(5) Sandgemische
(6) Sande
(7) Kiesiger Sand
(8) Toniger Sand
(9) Sehr steif

Bodenklassifikation nach Robertson 1990

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Winkel der inneren Reibung in Grad →

5 10 15 20 25 30 35 40 45 50 55 60 65 70 75

G.K. : 0,00 m

2,42 m Vorgebohrt

γ u2
225 cm²
15 cm²

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

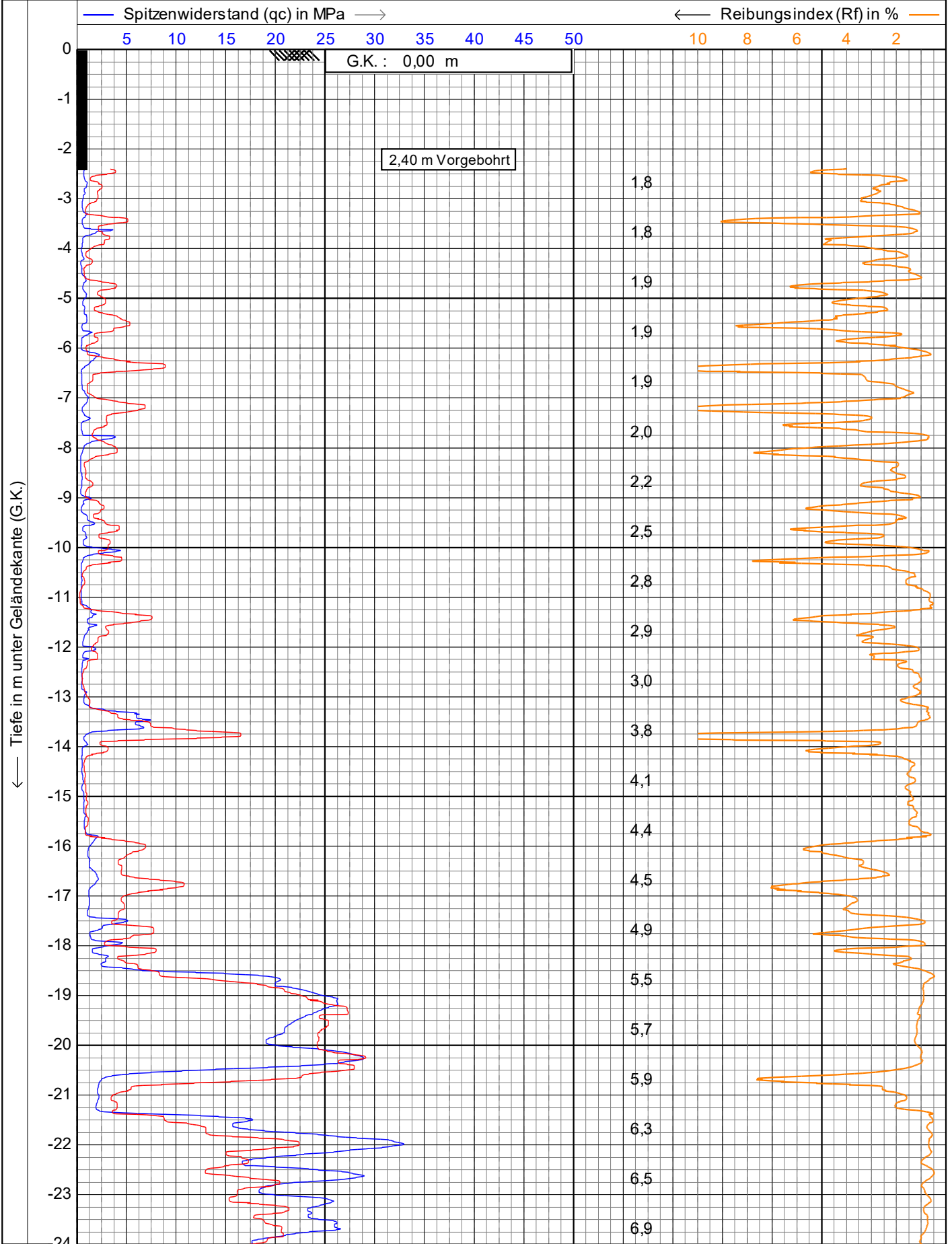
— Winkel der inneren Reibung in Grad —→

5 10 15 20 25 30 35 40 45 50 55 60 65 70 75

-24
-25
-26
-27
-28
-29
-30
-31
-32
-33
-34
-35
-36
-37
-38
-39
-40
-41
-42
-43
-44
-45
-46
-47
-48

Abbruch: Ende

BL 1.8m zugefallen



**geo
technik**
heiligenstadt gmbh
Beratende Ingenieure VBI

Drucksondierungen nach DIN EN ISO 22476-1 (2013)

Projekt : **Bremen-Arcelor Mittal**

Ort : **Bremen**

Datum : **01.07.2020**

Konus Nr. : **S15CFIP.S15184**

Projekt Nr. : **20200422-10003**

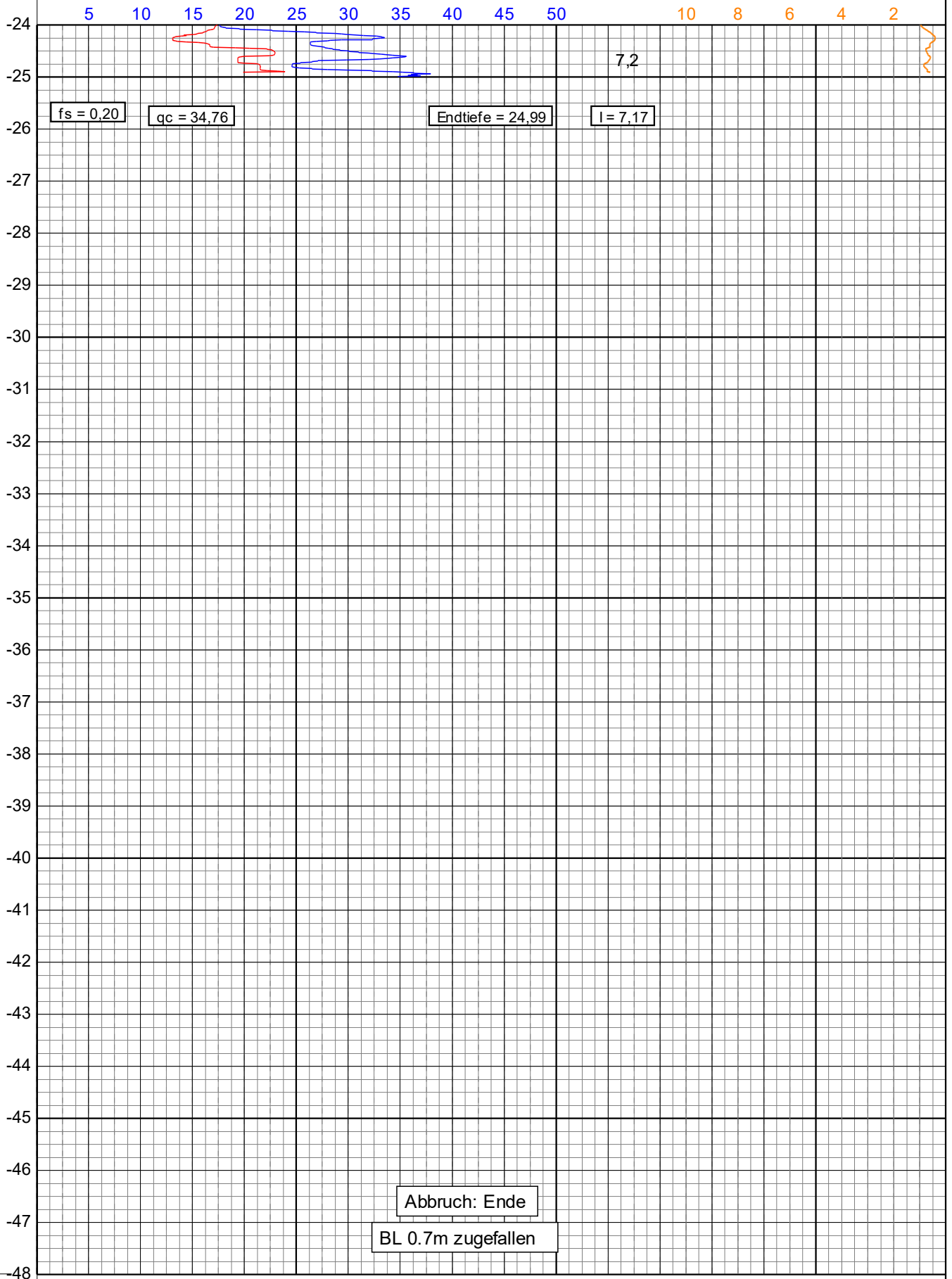
CPT Nr. : **CPT 11**

1/12

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Spitzenwiderstand (qc) in MPa →

← Reibungsindex (Rf) in % —



0,10 0,20 0,30 0,40 0,50

— Lokale Reibung (fs) in MPa →

☒ Neigung (I) in Grad

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Dynamischer Porenwasserdruck (u₂) in MPa →

-0,1 0,0 0,1 0,2 0,3 0,4 0,5 0,6 0,7 0,8 0,9 1,0 1,1 1,2 1,3

G.K. : 0,00 m

2,40 m Vorgebohrt

1,8

1,8

1,9

1,9

1,9

2,0

2,2

2,5

2,8

2,9

3,0

3,8

4,1

4,4

4,5

4,9

5,5

5,7

5,9

6,3

6,5

6,9

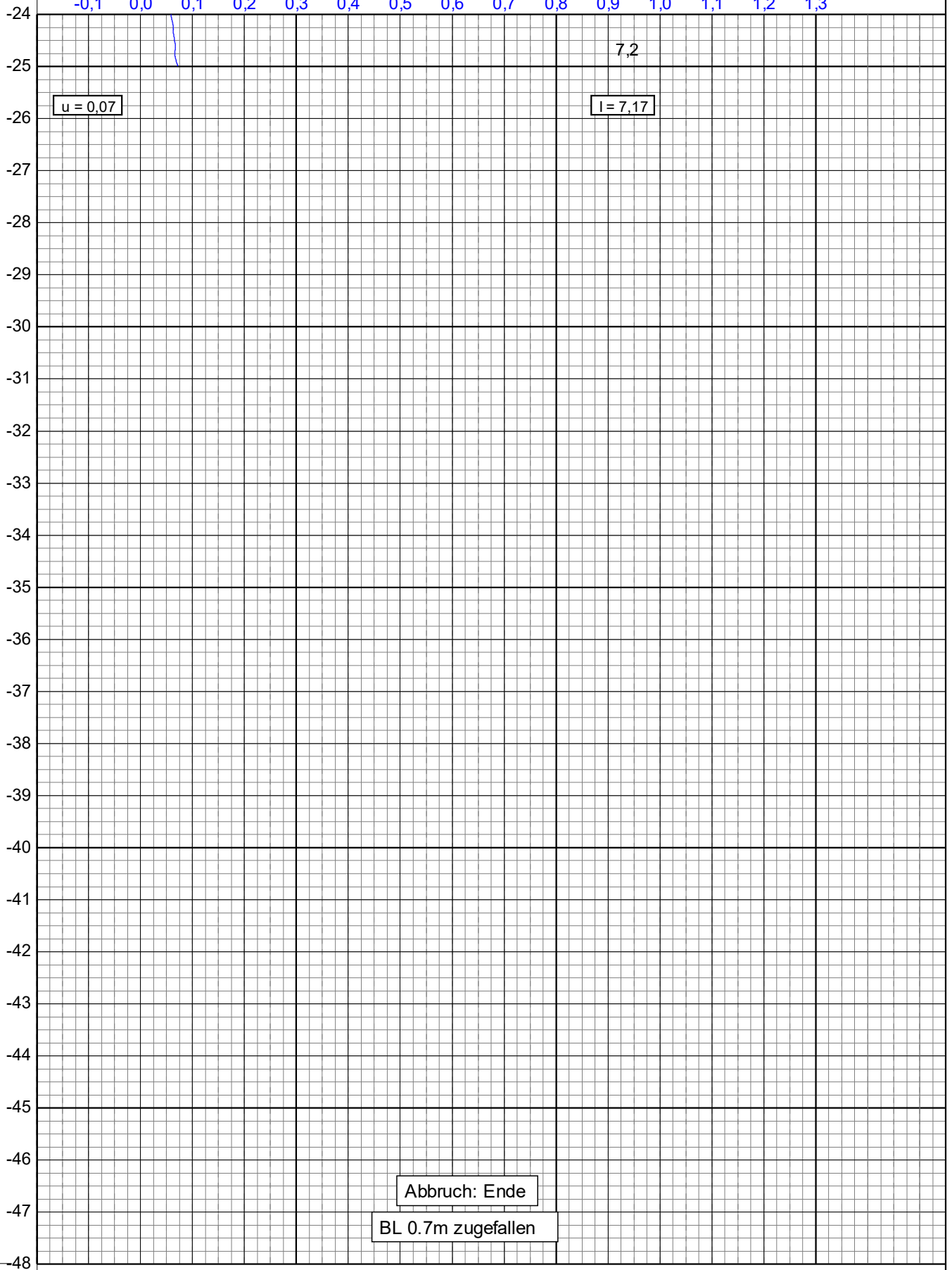
$\frac{r}{u_2}$
 $\frac{225}{15} \frac{\text{cm}^2}{\text{cm}^2}$

☒ Neigung (I) in Grad

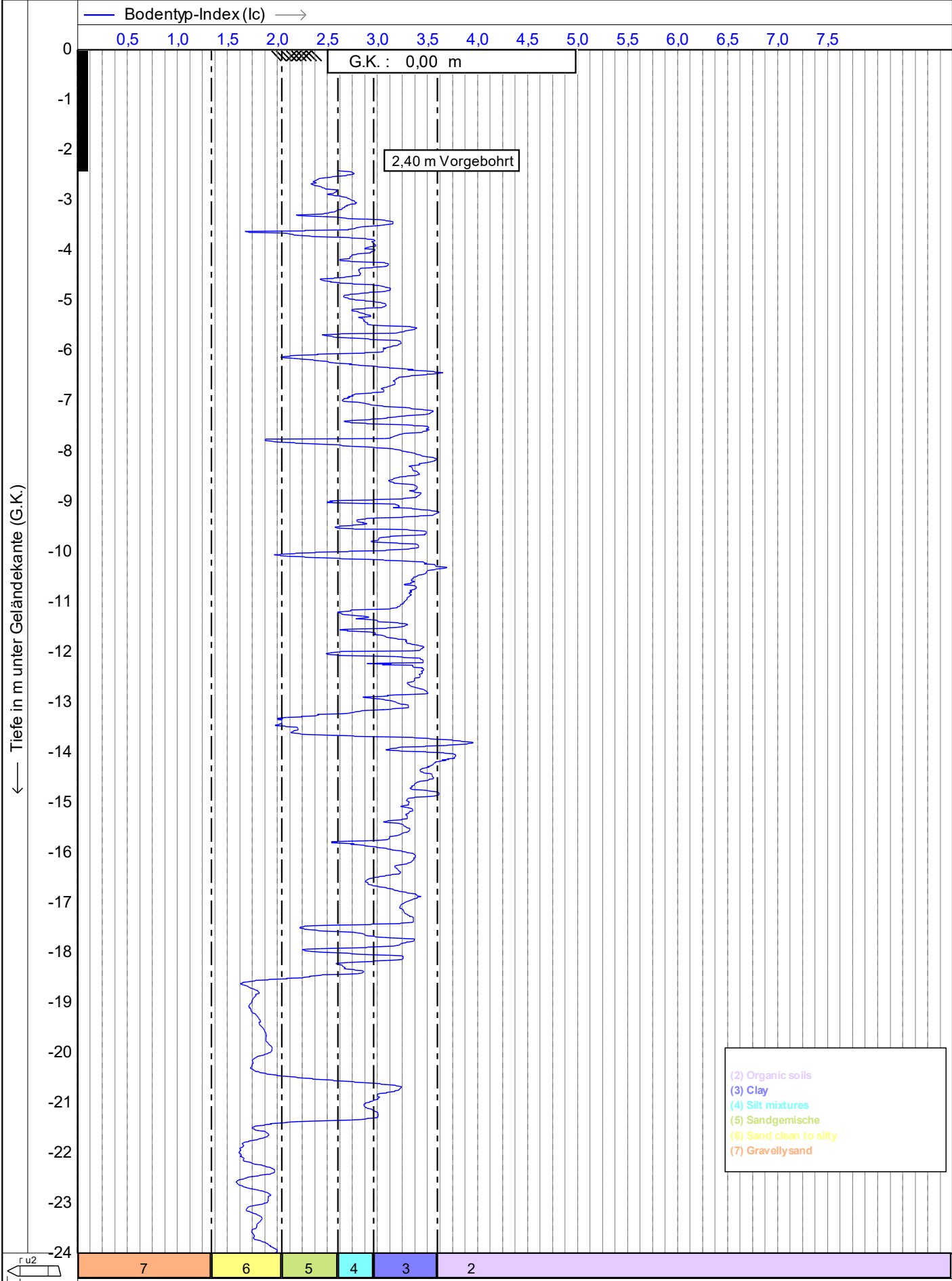
← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Dynamischer Porenwasserdruck (u_2) in MPa →

-0,1 0,0 0,1 0,2 0,3 0,4 0,5 0,6 0,7 0,8 0,9 1,0 1,1 1,2 1,3



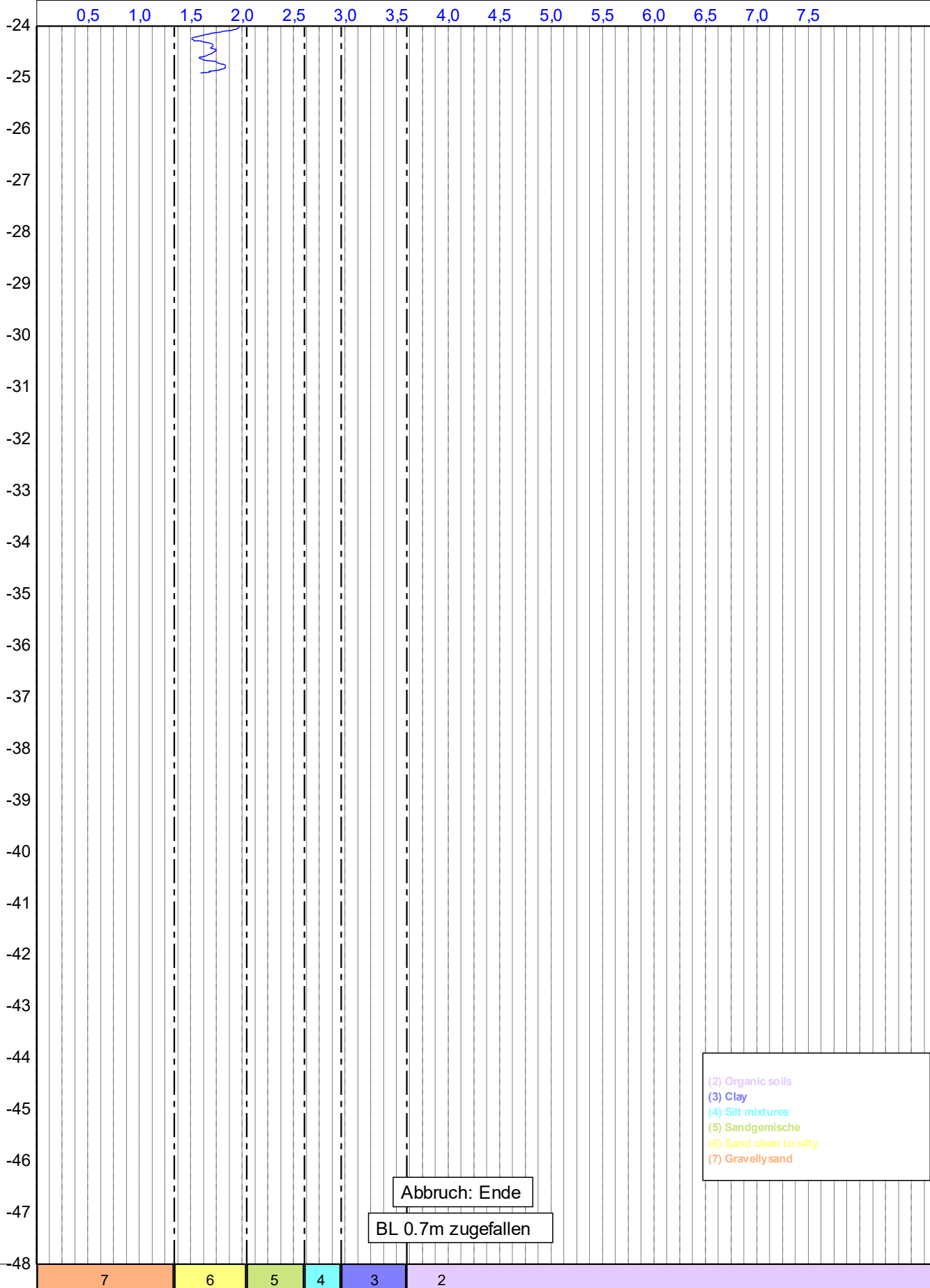
☒ Neigung (I) in Grad



← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Bodentyp-Index (Ic) —→

0,5 1,0 1,5 2,0 2,5 3,0 3,5 4,0 4,5 5,0 5,5 6,0 6,5 7,0 7,5



← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Undrainierte Scherfestigkeit (Su) in kPa —→

100 200 300 400 500 600 700 800 900 1000 1100 1200 1300 1400 1500

G.K. : 0,00 m

2,40 m Vorgebohrt

1.47
r u2
225 cm²
15 cm²

geo
technik
heiligenstadt gmbh
Beratende Ingenieure VBI

Drucksondierungen nach DIN EN ISO 22476-1 (2013)

Projekt : **Bremen-Arcelor Mittal**

Ort : **Bremen**

Datum : **01.07.2020**

Konus Nr. : **S15CFIP.S15184**

Projekt Nr. : **20200422-10003**

CPT Nr. : **CPT 11**

7/12

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

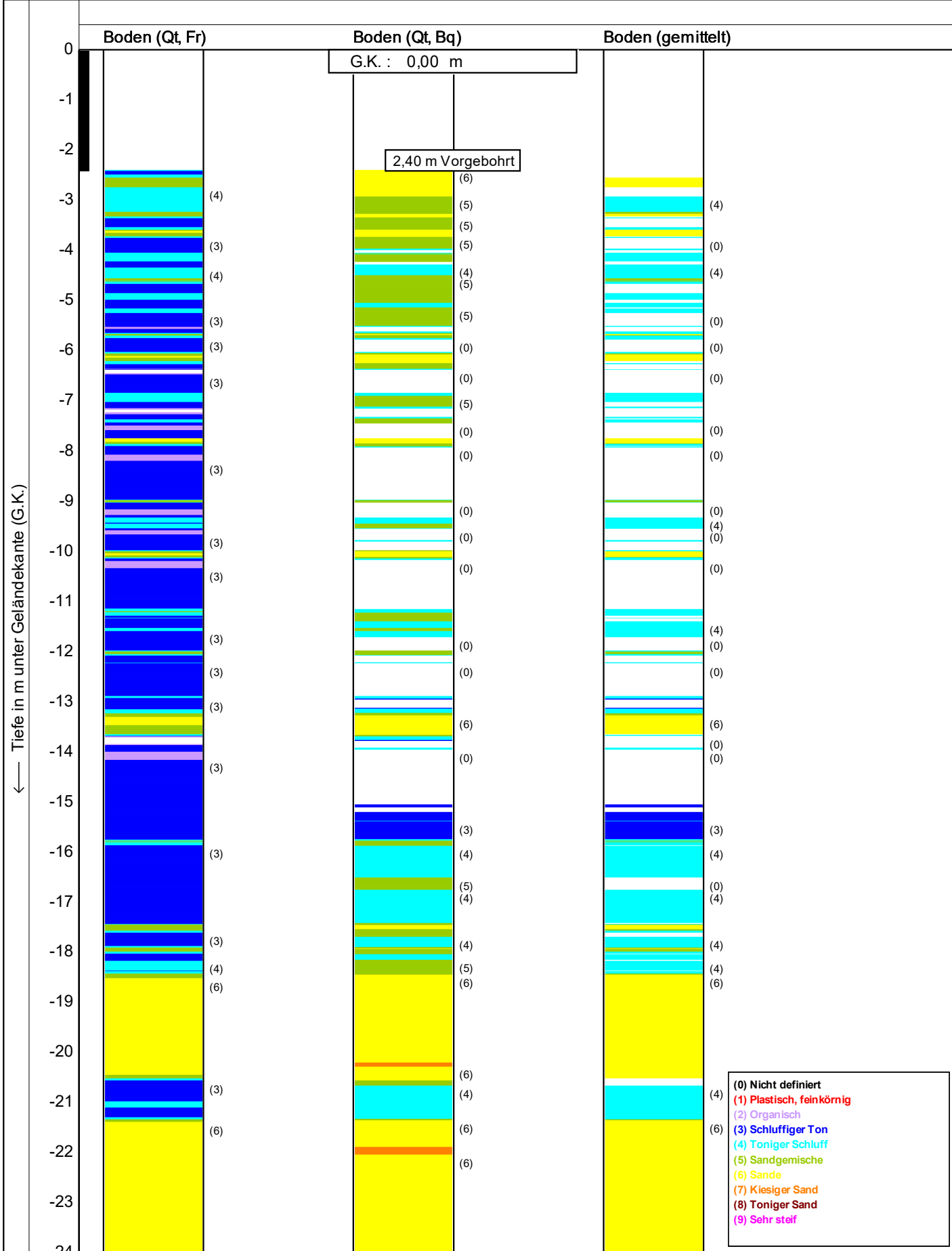
— Undrainierte Scherfestigkeit (Su) in kPa —→

100 200 300 400 500 600 700 800 900 1000 1100 1200 1300 1400 1500

-24
-25
-26
-27
-28
-29
-30
-31
-32
-33
-34
-35
-36
-37
-38
-39
-40
-41
-42
-43
-44
-45
-46
-47
-48

Abbruch: Ende

BL 0.7m zugefallen



Bodenklassifikation nach Robertson 1990

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

	Boden (Qt, Fr)	Boden (Qt, Bq)	Boden (gemittelt)
--	----------------	----------------	-------------------

-24			
-25		(6)	
-26			
-27			
-28			
-29			
-30			
-31			
-32			
-33			
-34			
-35			
-36			
-37			
-38			
-39			
-40			
-41			
-42			
-43			
-44			
-45			
-46			
-47		Abbruch: Ende BL 0.7m zugefallen	
-48			

- (0) Nicht definiert
(1) Plastisch, feinkörnig
(2) Organisch
(3) Schluffiger Ton
(4) Toniger Schluff
(5) Sandgemische
(6) Sande
(7) Kiesiger Sand
(8) Toniger Sand
(9) Sehr steif

Bodenklassifikation nach Robertson 1990

← Tiefe in m unter Geländeante (G.K.)

Winkel der inneren Reibung in Grad →

5 10 15 20 25 30 35 40 45 50 55 60 65 70 75

G.K. : 0,00 m

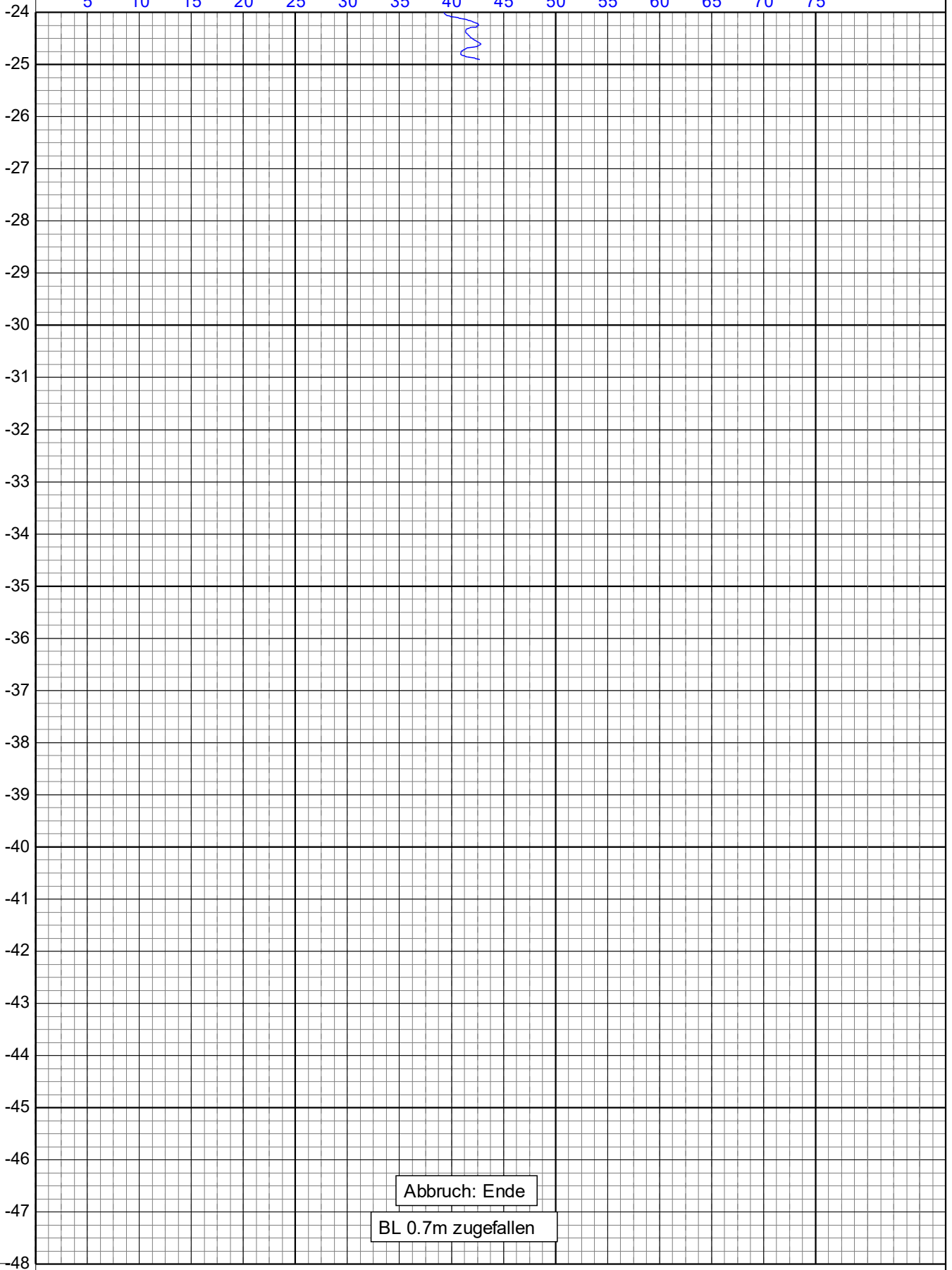
2,40 m Vorgebohrt

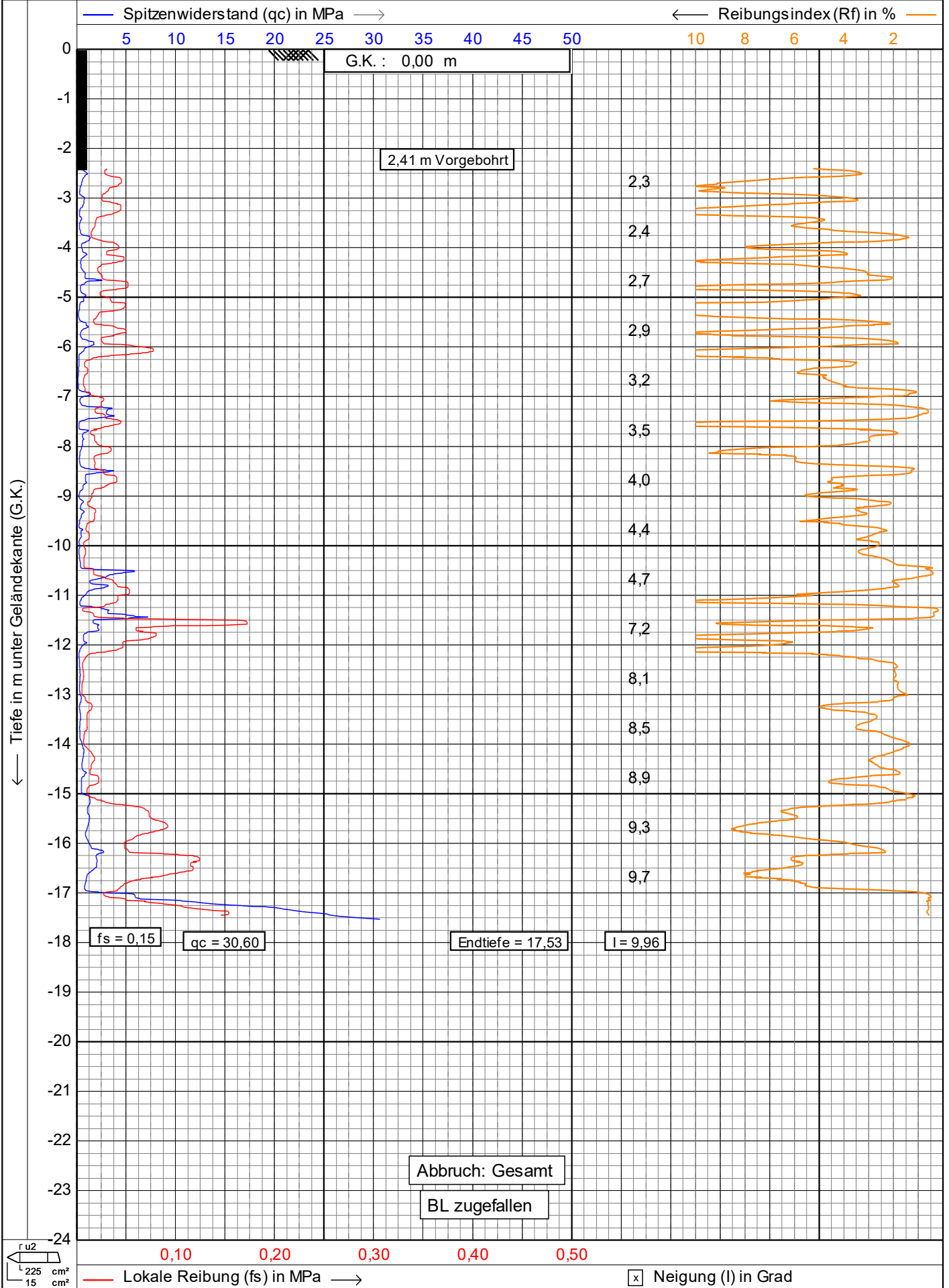
ru2
225 cm²
15 cm²

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Winkel der inneren Reibung in Grad —>

5 10 15 20 25 30 35 40 45 50 55 60 65 70 75





← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Dynamischer Porenwasserdruck (u_2) in MPa →

-0,1 0,0 0,1 0,2 0,3 0,4 0,5 0,6 0,7 0,8 0,9 1,0 1,1 1,2 1,3

G.K. : 0,00 m

2,41 m Vorgebohrt

2,3

2,4

2,7

2,9

3,2

3,5

4,0

4,4

4,7

7,2

8,1

8,5

8,9

9,3

9,7

$u = 0,05$

$I = 9,96$

Abbruch: Gesamt

BL zugefallen

r_{u2}
225 cm²
15 cm²

☒ Neigung (I) in Grad

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Bodentyp-Index (Ic) —→

0,5 1,0 1,5 2,0 2,5 3,0 3,5 4,0 4,5 5,0 5,5 6,0 6,5 7,0 7,5

G.K. : 0,00 m

2,41 m Vorgebohrt

Abbruch: Gesamt

BL zugefallen

- (2) Organic soils
- (3) Clay
- (4) Silt mixtures
- (5) Sandgemische
- (6) Sand clean to silty
- (7) Gravelly sand

ru2
225 cm²
15 cm²

7

6

5

4

3

2

← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

— Undrainierte Scherfestigkeit (Su) in kPa —→

100 200 300 400 500 600 700 800 900 1000 1100 1200 1300 1400 1500

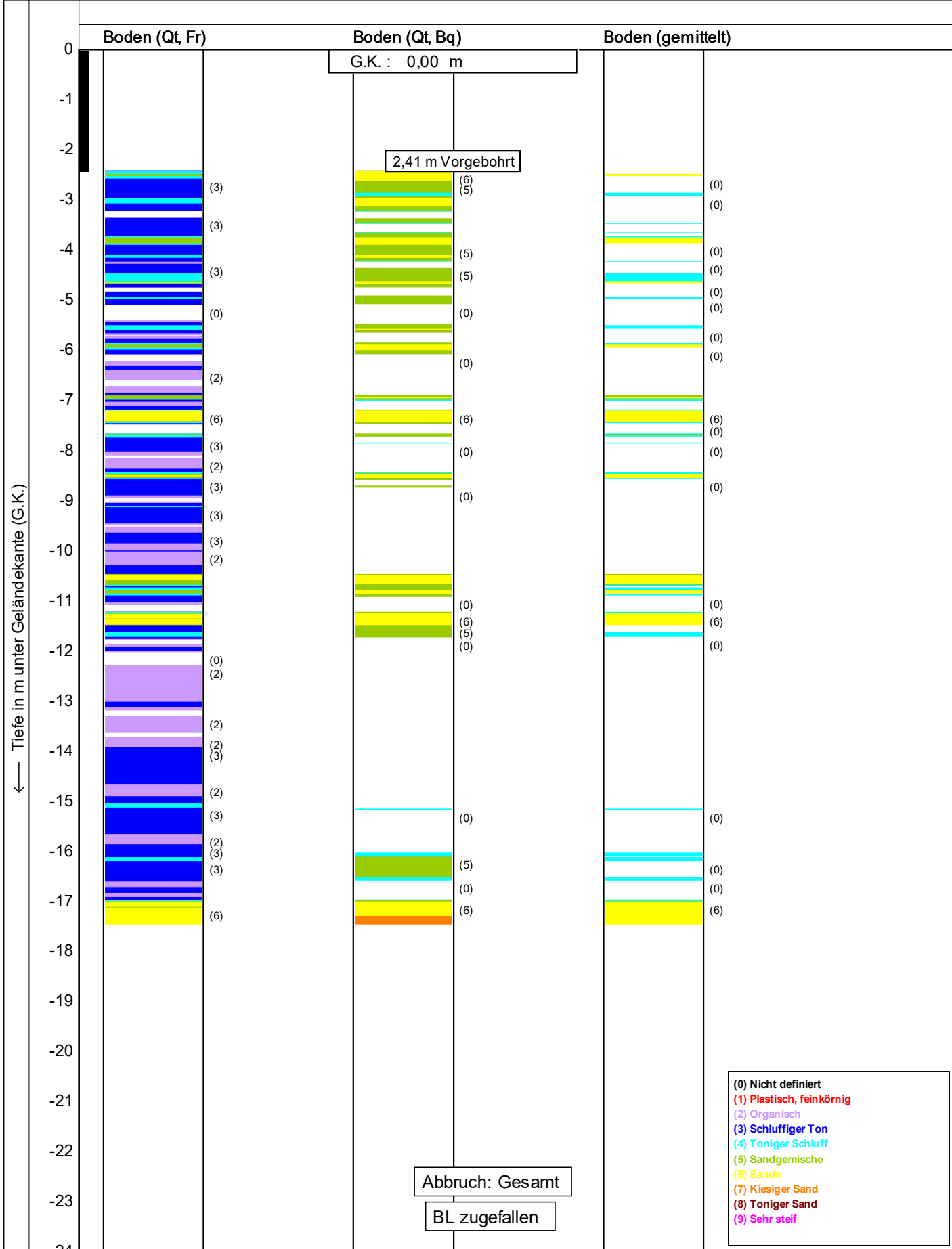
G.K. : 0,00 m

2,41 m Vorgebohrt

Abbruch: Gesamt

BL zugefallen

ru2
225 cm²
15 cm²



← Tiefe in m unter Geländekante (G.K.)

Winkel der inneren Reibung in Grad →

5 10 15 20 25 30 35 40 45 50 55 60 65 70 75

G.K. : 0,00 m

2,41 m Vorgebohrt

Abbruch: Gesamt

BL zugefallen

σ_{u2}
 σ_{u1}
 225 cm²
 15 cm²