

Geotechnik

**GEOTECHNISCHER BERICHT**

<b>Projekt-Nr.:</b>	<b>18/2076-1</b>
<b>Bauvorhaben:</b>	<b>Stralsund / Freienlande B-Plan Nr. 39</b>
<b>Objekt:</b>	<b>Hydrogeologische Erkundung</b>
<b>Auftraggeber:</b>	<b>AIU Architekten- und Ingenieurunion Stralsund GmbH Carl-Heydemann-Ring 55 18437 Stralsund</b>
<b>Aufsteller:</b>	<b>Baugrund Stralsund Ing. mbH Carl-Heydemann-Ring 55 18437 Stralsund</b>
<b>Bearbeiter:</b>	<b>Dipl.-Ing. H. Chamier</b>

**Stralsund, 13. November 2018**

## INHALT

1	Unterlagenverzeichnis .....	3
2	Anlagenverzeichnis.....	4
3	Bauvorhaben / Aufgabenstellung/Untersuchungskonzept.....	4
4	Baugrundverhältnisse .....	5
4.1	Baugelände / bestehende bauliche Anlagen.....	5
4.2	Regionale geologischer und hydrogeologische Situation .....	5
4.3	Lokaler geologischer und hydrogeologischer Überblick .....	7
4.4	Art, Umfang und Lage der Baugrundaufschlüsse.....	8
4.5	Baugrundschichtung .....	9
4.6	Bodenmechanische Laboruntersuchungen.....	13
4.7	Wasserverhältnisse .....	14
5	Hydrogeologische Folgerungen .....	16
5.1	Versickerungsfähigkeit der vorhandenen Böden .....	16

**1            Unterlagenverzeichnis**

- U 1            Vermessungsunterlagen der Höhen- und Lagemessung der Aufschlussan-
- satzpunkte, erstellt von der BAUGRUND Stralsund Ing. mbH am 05./06. und
28. September 2018
- U 2            Gestörte Bodenproben, entnommen bei Ausführung der Aufschlussarbeiten
- von der BAUGRUND Stralsund Ing. mbH am 05./06. und 28. September 2018
- U 3            Lageplan Straßenbau und Beleuchtung, Erschließung B-Plan 39, Architekten-
- und Ingenieurunion Stralsund GmbH
- U 4            Schichtenverzeichnisse und Bodenproben der Bohrsondierungen BS 1/18 bis
- BS 17/18, ausgeführt von der BAUGRUND Stralsund Ingenieurgesellschaft
- mbH, 05./06. und 28. September 2018
- U 5            Bodenmechanischer Laborprüfbericht Nr. 1, BAUGRUND Stralsund Ingeni-
- eurgesellschaft mbH, 08. Oktober 2018
- U 6            Lithofazieskarte Quartär M 1 : 50.000, Blatt Nr. 1266, Stralsund, herausgege-
- ben vom Zentralen Geologischen Institut Berlin, 1979
- U 7            Hydrogeologische Karte der Deutschen Demokratischen Republik,
- M 1 : 50.000, Blatt Stralsund/Garz Rügen, herausgegeben vom Zentralen Ge-
- ologischen Institut Berlin, 1984
- U 8            Stralsund/Freienlande, B-Plan Nr. 39, Geotechnischer Bericht über die gene-
- relle Bebaubarkeit, BAUGRUND Stralsund Ingenieurgesellschaft mbH,
- Stralsund, 30. Oktober 2018

## **2 Anlagenverzeichnis**

A 1	1 Blatt	Lage- und Aufschlussplan
A 2	4 Blatt	Bohr- und Sondierprofile
A 3	10 Blatt	Kornverteilungskurven
A 4	2 Blatt	Idealisierte Baugrundschnitte
A 5	1 Blatt	Grundwasserisohypsenplan

## **3 Bauvorhaben / Aufgabenstellung/Untersuchungskonzept**

Die Liegenschaftsentwicklungsgesellschaft der Hansestadt Stralsund beabsichtigt, in Stralsund ein ca. 21,5 ha großes Areal westlich der Lindenstraße, Freienlande einer städtebaulichen Nutzung zuzuführen. Die zur Erschließung erforderlichen Medien (Trinkwasser, Gas, Strom, Telekomunikation, Kabel TV, Regenwasser, Schutzwasser) werden im Bereich öffentlicher Wege und sonstiger Verkehrsflächen verlegt. Die Verkehrserschließung erfolgt in Asphalt- oder Pflasterbauweise.

Die BAUGRUND Stralsund Ing. mbH wurde von der Liegenschaftsentwicklungsgesellschaft der Hansestadt Stralsund beauftragt, eine hydrogeologische Erkundung und Bewertung des Planungsgebietes durchzuführen. Hierbei sollen die Boden- und Grundwasserverhältnisse im geplanten Bebauungsgebiet, insbesondere hinsichtlich der Versickerungsfähigkeit, erkundet und bewertet werden. Für das Gelände liegt bereits ein Geotechnischer Bericht zur generellen Bebaubarkeit /U 8/ vor. Die Auswirkungen der Maßnahme auf die nördlich gelegenen Senken und Grabenbereiche werden derzeit durch die UmweltPlan Stralsund GmbH bewertet.

Entsprechend der Aufgabenstellung waren zunächst die oberen Schichtbereiche, die zur Beurteilung der Versickerungsfähigkeit zu bewerten waren, zu untersuchen. Hierzu waren die im Rahmen der Baugrunduntersuchung /U 8/ ausgeführten Untergrundaufschlüsse ausreichend.

## **4 Baugrundverhältnisse**

### **4.1 Baugelände / bestehende bauliche Anlagen**

Das Gelände des B-Plangebietes Nr. 39 der Hansestadt Stralsund liegt südlich des Mühlgrabens im westlichen Stadtgebiet von Stralsund und ist ca. 21 ha groß. Das B-Plangebiet wird begrenzt durch die Bremer Straße und den Kieler Ring im Osten und der Rostocker Chaussee im Süden.

Die Fläche wird derzeit vollständig landwirtschaftlich genutzt. Die Geländehöhen liegen überwiegend zwischen +14,4 und +21,3 m NHN, wobei ein deutlicher Anstieg in südliche Richtung festzustellen ist.

Eine genaue Lageübersicht ist dem Lageplan in Anlage 1 zu entnehmen.

### **4.2 Regionale geologischer und hydrogeologische Situation**

Das Untersuchungsgebiet befindet sich im Bereich der Grundmoräne des Pommerschen Stadiums (gWII) der Weichselkaltzeit /U 6/.

Die anstehenden holozänen und pleistozänen Ablagerungen im weiteren Untersuchungsgebiet können entsprechend nachfolgender Tabelle gegliedert werden.

**Tabelle 1: Lithostratigraphischer Schichtenaufbau im weiteren Untersuchungsgebiet**

	Stratigraphische Einheit	Lithologie; Genese	Grundwasserleiter (GWL)
HOLOZÄN	holozäne Bildungen	organogene Sedimente; Flachmoortorfe; Sande mit organischen Beimengungen	1
PLEISTOZÄN	Weichsel-2-Nachschüttande (W 2n)	fein- bis grobklastische Mischsedimente, Beckenschluffe; glazilimnisch bis glazifluviatil	
	Weichsel-II-Grundmoräne (gW II)	Geschiebemergel/Geschiebelehm	
	Weichsel-1-Nachschüttande (W 1n)	fein- bis grobklastische Mischsedimente, Beckenschluffe; glazilimnisch bis glazifluviatil	2
	Weichsel-I-Grundmoräne (gW I)	Geschiebemergel	
	Saale-Nachschüttande (Sn)	fein- bis grobklastische Mischsedimente, Beckenschluffe; glazilimnisch bis glazifluviatil	3
	Saale-Grundmoräne (gS)	Geschiebemergel	
	Elster-Nachschüttande (En)	fein- bis grobklastische Mischsedimente, Beckenschluffe; glazilimnisch bis glazifluviatil	4
	Elster-Grundmoräne (gE)	Geschiebemergel	

Bei dem in der Tabelle 1 dargestellten Normalprofil handelt es sich um ein schematisches Profil, das alle in der näheren Umgebung des Untersuchungsgebietes vorhandenen geologischen Schichteneinheiten in stratigraphischer Reihenfolge vereinigt. Dieses Profil ist aufgrund von Erosionsvorgängen während der Ablagerung der verschiedenen Einheiten nirgends vollständig ausgebildet. Es treten sowohl Mächtigkeitsreduktionen als auch Schichtlücken auf. Ferner ist zu beachten, dass im Stadtgebiet Stralsund die natürlich abgelagerten Sedimente von anthropogenen Ablagerungen unterschiedlicher Mächtigkeit und Zusammensetzung überlagert werden können.

Ausgehend von der regionalen geologischen und hydrogeologischen Situation werden die lokalen Verhältnisse charakterisiert. Dafür stehen die Ergebnisse der Untergrunderkundungen /U 8/ sowie die unter /U 6 / und /U 7/ genannten Unterlagen zur Verfügung.

#### 4.3 Lokaler geologischer und hydrogeologischer Überblick

Die oberflächennahen Verhältnisse im Westen der Stadt Stralsund sind durch die Ablagerungen der Grundmoräne des Pommerschen Stadiums der Weichselkaltzeit gekennzeichnet. Lokal werden diese Bildungen durch spätpleistozäne bzw. holozäne Bildungen überlagert.

Die oberflächennahen und für unsere Betrachtungen wichtigen stratigraphischen Einheiten werden im Folgenden vom Hangenden zum Liegenden beschrieben:

Anthropogene Ablagerungen (Sande mit schwach organischen Beimengungen), holozäne Bildungen (Mutterboden, Torf, Mudde, Sand) treten mit signifikanter Mächtigkeit nur lokal auf. Nachschütsande des Pommerschen Stadiums (W 2n) treten ebenfalls nur vereinzelt auf. Die Mächtigkeit der Ablagerungen beträgt im Untersuchungsgebiet zusammen max. etwa 2,2 m, vgl. Anlage 2.

Nach vorliegender hydrogeologischer Karte /U 7/ bilden holozäne Sande und die Nachschütsande W 2n den oberflächennahen, nicht abgedeckten Grundwasserleiter 1. Sandige anthropogene Ablagerungen kann man hier ebenfalls mit einbeziehen. Gemeinsam haben diese Ablagerungen im Untersuchungsgebiet eine Mächtigkeit von max. etwa 1,2 m, vgl. Tabelle 3.

Unterhalb der oben beschriebenen Ablagerungen steht der Geschiebemergel des Pommerschen Stadiums der Weichselkaltzeit (W II) überwiegend oberflächennah an. Häufig ist der Geschiebemergel in den oberen Bereichen zu Geschiebelehm verwittert. Nach vorliegender Lithofazieskarte /U 6/ kann mit Mächtigkeiten des Geschiebemergels zwischen 10 und 20 m gerechnet werden. Die Basis liegt bei ca. ± 0 m NN.

Innerhalb des Geschiebemergels W II sind Sandhorizonte ausgebildet, die lokal begrenzt und nicht flächenhaft ausgebildet sind. Diese stellen nach /U 7/ keinen eigenen Grundwasserleiter dar.

Unter dem Geschiebemergel W II folgen nach /U 6/ überwiegend sandige, z. T. schluffige Ablagerungen als Nachschütsande (W 1n) der Weichsel-I-Grundmoräne (gW I) oder als Vorschütsande (W 2v) der Weichsel-II-Grundmoräne (gW II). Diese sandigen, z. T. schluffigen Ablagerungen bilden entsprechend /U 7/ den Grundwasserleiter 2 (GWL 2).

Das Grundwasser im GWL 2 ist gespannt. Nach /U 7/ liegt die Druckspiegelhöhe des Grundwassers bei ca. +15 m NN. Das Grundwasser fließt generell Richtung Nordost bis Ost zum Strelasund.

Die stratigraphischen Einheiten gemäß Tabelle 1 wurden unterhalb der Weichsel-II-Grundmoräne (GW II) mit den ausführten Baugrundaufschlüssen nicht erbohrt.

#### 4.4 Art, Umfang und Lage der Baugrundaufschlüsse

Zur Erkundung der Baugrundverhältnisse wurden im Zeitraum vom 05./06. und 28. September 2018 Bohrsondierungen (BS) nach DIN ISO 22475-1 durch der BAUGRUND Stralsund Ingenieurgesellschaft mbH abgeteuft und lage- und höhenmäßig eingemessen. Insgesamt wurden 23 Bohrsondierungen (BS 1/18 bis BS 17/18) abgeteuft. In Torfbereichen / Sölle wurden Abgrenzungssondierungen abgeteuft (a-Nummern).

Die im Bereich des B-Plangebietes anstehenden Bodenhorizonte wurden bis maximal 6 m unter GOK (+8,48 m NHN) erkundet. Die Beschreibung der konkreten Untergrundverhältnisse unmittelbar am Standort erfolgt im Abschnitt 4.5.

Im Vorfeld der Erkundungen erfolgten zum Nachweis der Leitungsfreiheit Handschachtungen an den Ansatzpunkten.

Eine Übersicht über die Aufschlüsse zeigen der Lage- und Aufschlussplan in Anlage 1 sowie Tabelle 2.

**Tabelle 2:** Übersicht über die Aufschlussansatzpunkte

Aufschluss	Höhe [m NHN]	Aufschlussstiefe [m]	Endteufe [m NHN]
BS 1/18	+15,14	6,00	+9,14
BS 1a/18	+14,48	6,00	+8,48
BS 2/18	+15,50	6,00	+9,50
BS 3/18	+16,82	6,00	+10,82
BS 4/18	+15,30	6,00	+9,30
BS 4a/18	+13,78	4,00	+9,78
BS 5/18	+15,65	6,00	+9,65
BS 5a/18	+14,41	6,00	+8,41
BS 6/18	+15,21	6,00	+9,21
BS 7/18	+15,57	6,00	+9,56
BS 8/18	+15,15	6,00	+9,15
BS 9/18	+15,40	6,00	+9,40
BS 10/18	+16,94	6,00	+10,94
BS 11/18	+16,55	6,00	+10,55
BS 12/18	+18,61	6,00	+12,61
BS 13/18	+17,70	6,00	+11,70
BS 13a/18	+18,37	3,00	+15,37
BS 13b/18	+18,01	3,00	+15,01
BS 13c/18	+18,16	3,00	+15,16
BS 14/18	+21,27	6,00	+15,27
BS 15/18	+19,98	6,00	+13,98
BS 16/18	+20,28	6,00	+14,28
BS 17/18	+20,68	6,00	+14,68

#### 4.5 Baugrundschichtung

Nachfolgend werden die bodenmechanischen Eigenschaften und die Baugrundschichtung der Böden zusammenfassend beschrieben. Einzelheiten sind den Schichtprofilen der Anlage 2 zu entnehmen. Die Benennung der Schichten erfolgt gemäß DIN EN ISO 14688-1, die bautechnische Klassifikation in Bodengruppen nach DIN 18 196. Die Schichtnummerierung entspricht der des Geotechnischen Berichtes zur Bebaubarkeit / U 8/. In Anlage 4 sind die idealisierten Baugrundschnitte dargestellt. Die Schnittführung der idealisierten Baugrundschnitte ist auf dem Lage- und Aufschlussplan in Anlage 1 dargestellt.

*Auffüllungen (Schicht 1)*

*A [OH, SU, SU\*]*

Die erkundeten **Auffüllungen** wurden mit einer maximalen Mächtigkeit von 1,5 m aufgeschlossen. Sie bestehen aus Sanden mit unterschiedlichen Schluffanteilen. In der Auffüllung der BS 1/18 sind Fremdstoffe erkundet worden. Organische Bestandteile sind in allen Auffüllungen der BS 1/18, BS 4a/18 und BS 13/18 vorhanden. Bei höheren organischen Anteilen erfolgt die Zuordnung zur Bodengruppe [OH]. Die Auffüllungen sind überwiegend locker gelagert.

*Obere Sande (Oberboden Schicht 2)*

*OH, SU, SU\**

Die oberen **Sande** wurden mit einer maximalen Mächtigkeit von 1,2 m aufgeschlossen. Sie sind überwiegend schluffig (SU) bis stark schluffig (SU\*). In allen Aufschlüssen außer der BS 1/18, BS 4a/18 und BS 13/18 wurden die oberen Sande ab der GOK erkundet. Sie sind organisch verunreinigt. Die Lagerungsdichte der oberen Sande ist überwiegend locker gelagert.

*Organische Böden (Torf, Mudder, Schicht 3)*

*HN, HZ, F*

Die organischen Böden wurden mit einer maximalen Mächtigkeit von 1,3 m und der entsprechenden Unterkante von +15,90 m NHN aufgeschlossen. Bei den in den Aufschlüssen BS 4a/18, BS 13/18 und BS 13c/18 angetroffenen **Torfen** handelt sich um normal bis stark zersetzen Torf (HN – HZ nach DIN 18196). Bei Torf (Schicht 3a) handelt es sich um aufgewachsene pflanzliche Stoffe, die aufgrund von Sauerstoffmangel (Lage unterhalb des Grundwasserspiegels) an der Zersetzung behindert wurden. Torfe bestehen überwiegend aus Wasser, der organische Anteil beträgt meist zwischen 40 und 90 % der gesamten Festsubstanz. An einer Einzelprobe wurde ein organischer Gehalt als Glühverlust mit 40,7 % ermittelt. Torf ist als stark kompressibel einzustufen.

Bei den in den Aufschlüssen BS 4a/18 und BS 13/18 angetroffenen **Mudden** (Schicht 3b) handelt sich im Gegensatz zu den Torfen um Gewässersedimente mit Anteilen pflanzlicher und tierischer Substanz. Aufgrund des Sauerstoffmangels ist die Mineralisierung aber ebenso wie bei den Torfen stark gehemmt. Mudden sind aufgrund deren Genese sehr feinkörnig und befinden sich in natürlicher Lagerung in einem breiartigen, z.T. auch flüssigen Zustand. Mudden sind daher ebenfalls grundsätzlich als stark kompressibel und gering tragfähig einzustufen. Ebenso wie die Torfe weisen die Mudden eine geringe Vorbelastung auf.

An Einzelproben wurden organische Gehalte von 7,4 %, bei Wassergehalten von 61,3 % ermittelt.

*Geschiebemergel, -lehm (Schicht 4)* *SU\*, ST\**

Der **Geschiebemergel** (Hauptbodenart im Untersuchungsgebiet) der Weichsel-Kaltzeit besteht grundsätzlich aus Sand mit überwiegend schluffigen bis stark schluffigen und schwach tonigen bis tonigen Anteilen. Kiese sind ebenfalls enthalten. Geschiebelehm ist das Verwitterungsprodukt des Geschiebemergels und weist eine gleichartige Kornverteilung auf. Bei dem Geschiebemergel der Schicht 4 handelt es sich überwiegend entsprechend der Kornverteilung um stark schluffige Sande mit schwach tonigen und schwach kiesigen Beimengungen der Bodengruppen SU\* und ST\*. Steine und Gerölle jeglicher Korngröße können enthalten sein. Ebenso ist in den Geschiebeböden mit wasserführenden Sandeinlagerungen zu rechnen.

Bei dem Geschiebemergel handelt es sich um einen schwach plastischen Boden. Die Konsistenz wurde als weich bis steif beurteilt. In den Aufschlüssen der BS 2/18, BS 3/18, BS 4a/18, BS 5a/18 bis BS 7/18 und BS 9/18 bis BS 17/18 wurden die Geschiebeböden nicht durchteuft.

*untere Sande (Schicht 5)* *SU, SU\**

Bei den unterhalb und im Geschiebemergel anstehenden **Sanden** handelt es sich um schluffige bis stark schluffige Fein- und Mittelsande der Bodengruppen SU und SU\*. Sie wurden in den Aufschlüssen BS 1/18, BS 1a/18, BS 5/18 und BS 8/18 erkundet. Die Lagerungsdichte der Sande wird nach den Betrachtungen des Bohrfortschrittes als mitteldicht beschrieben.

*Schluff (Schicht 6)* *UL, TL*

In den Aufschlüssen der BS 1a/18 und BS 4/18 stehen schwach tonige **Schliffe** der Bodengruppen UL - TL in und unter den Geschiebeböden an. In beiden Aufschlüssen wurden die Schliffe nicht durchteuft. Sie besitzen eine weiche bis steife Konsistenz.

In allen Aufschlüssen im Planungsgebiet werden die Auffüllungen bzw. die oberen Sande, die hier die Geländedeckschicht bilden, oberflächennah von **Geschiebelehm und Geschiebemergel** (Schicht 4) unterlagert. Eine Übersicht über die oberflächennahe Verteilung von Geschiebelehm und Geschiebemergel ist nachfolgend tabellarisch dargestellt. In der Schichtmächtigkeit wurde wegen der geringwasserleitenden Eigenschaften auch der lokal anstehende Schluff sowie organische Bildungen mitberücksichtigt.

**Tabelle 3: Oberflächennahe Verteilung von geringleitenden Schichten**

Aufschluss	Schichtoberkante [m u. GOK]	[m NHN]	Schichtmächtigkeit [m]
BS 1/18	0,3	+14,84	4,2
BS 1a/18	0,7	+13,78	3,1
BS 2/18	1,2	+14,30	> 4,8
BS 3/18	0,5	+16,32	>5,5
BS 4/18	0,5	+14,80	>5,5
BS 4a/18	0,7	+13,08	>3,3
BS 5/18	0,4	+15,25	>5,6
BS 5a/18	0,6	+13,81	>5,4
BS 6/18	0,7	+14,51	>5,3
BS 7/18	0,5	+15,06	>5,5
BS 8/18	0,5	+14,65	4,5
BS 9/18	1,2	+14,50	>3,8
BS 10/18	1,1	+15,84	>3,9
BS 11/18	0,3	+16,25	>5,7
BS 12/18	0,3	+18,31	>5,7
BS 13/18	0,5	+17,20	>5,5
BS 13a/18	0,7	+17,67	>2,3
BS 13b/18	0,6	+17,41	>2,4
BS 13c/18	0,8	+17,36	>2,2
BS 14/18	0,3	+20,97	>5,7
BS 15/18	0,3	+19,68	>5,7
BS 16/18	0,3	+19,98	>5,7
BS 17/18	0,3	+20,38	>5,7

#### 4.6 Bodenmechanische Laboruntersuchungen

Während der Aufschlussarbeiten wurden gestörte Bodenproben entnommen. An ausgewählten Proben wurden die nachfolgend aufgeführten bodenmechanischen Laborversuche durchgeführt:

- Bestimmung des Wassergehaltes nach DIN EN ISO 17892-1
- Bestimmung der Korngrößenverteilung nach DIN EN ISO 17892-4
- Bestimmung des Glühverlustes nach DIN 18128

Die für die Versickerung maßgebenden Kornverteilungskurven sind in der Anlage 3 zusammengestellt. Aus diesen Untersuchungen und unseren Erfahrungswerten können folgende Durchlässigkeitsbeiwerte für die einzelnen Schichten angegeben werden:

**Tabelle 4: Durchlässigkeitsbeiwerte**

Schicht	1	2	3a, 3b	4 a, b,	5 / 6
geologische Bezeichnung	Auffüllung	obere Sande (Oberboden)	Torf, Mudde	Geschiebeliehm/-mergel	Sande / Schluffe
Bodengruppe nach DIN 18 196	A [OH, SU, SU*]	OH, SU, SU*	HN, HZ, F	SU*, ST*, TL	UL, SU, SU*
Kornanteil d ≤ 0,002 mm [%]	-	-	-	≤ 15	≤ 15
Kornanteil d = 0,002...0,063 mm [%]	≤ 30	≤ 30	-	≤ 30	≤ 80
Kornanteil d > 2 mm [%]	≤ 5	≤ 5	-	≤ 5	≤ 2
Massenanteil Steine/ Blöcke [%]	-	-	-	≤ 30	-
Durchlässigkeitsbeiwert [m/s]	10*10 <sup>-4</sup> ... 10*10 <sup>-5</sup>	7,3*10 <sup>-6</sup> ... 7,8*10 <sup>-5</sup>	1,0*10 <sup>-9</sup> ... 1,0*10 <sup>-8</sup>	3,5*10 <sup>-9</sup> ... 4,2*10 <sup>-9</sup>	10*10 <sup>-5</sup> ... 10*10 <sup>-7</sup>

#### 4.7 Wasserverhältnisse

Die im Baugebiet oberhalb des Geschiebegebods (Schicht 4) erkundeten nichtbindigen Auffüllungen und Sande (Schichten 1, 2) weisen eine hohe bis mäßige Wasserdurchlässigkeit auf und stellen den oberen Grundwasserleiter im Untersuchungsgebiet (GWL 1) dar, der im Untersuchungszeitraum nicht wasserführend war. In diesem Zusammenhang ist auch der sehr trockene Sommer 2018 zu berücksichtigen. Eine längerfristige Wasserführung bei längeren Niederschlägen und Schneeschmelze in diesem Aquifer kann nicht ausgeschlossen werden.

Die organischen Böden (Schicht 3) sind nicht vollflächig ausgebildet und bilden nur sehr lokal einen Grundwasserstauer. Der Hauptgrundwassergeringleiter wird von den Geschiebeböden (Schicht 4) gebildet (Grundwassergeringleiter; GWL 1), der im Baugebiet durchgängig vorhanden ist. Die unteren Sande der Schicht 5 stellen z.T. in Verbindung mit den Zwischenlagerungen im Geschiebemergel (Schicht 4) den ersten abgedeckten und leicht gespannten Grundwasserleiter (GWL 2) dar.

Die während der aktuellen Baugrundkundungen gemessenen Wasserstände sind in Tabelle 5 zusammengefasst.

**Tabelle 5: Wasserstände während und nach Beendigung der Aufschlussarbeiten**

Aufschluss	GWA [m u. GOK]	GWE [m u. GOK]	GWA [m NHN]	GWE [m NHN]
BS 1/18	2,50	1,80	+12,64	+13,34
BS 1a/18	2,00	2,00	+12,48	+12,48
BS 2/18	2,30	2,30	+13,20	+13,20
BS 3/18	2,10	3,10	+14,72	+13,72
BS 4/18	2,00	2,30	+13,30	+13,00
BS 4a/18	1,50	1,50	+12,28	+12,28
BS 5/18	3,30	3,28	+12,35	+12,37
BS 5a/18	1,80	1,80	+12,61	+12,61
BS 6/18		kein Grundwasser		
BS 7/18	4,60	3,70	+10,96	+11,86
BS 8/18	3,50	3,20	+11,65	+11,95
BS 9/18		kein Grundwasser		
BS 10/18	-	3,80	-	+13,14
BS 11/18	2,80	2,80	+13,75	+13,75
BS 12/18	3,00	2,60	+15,61	+16,01
BS 13/18	2,00	1,20	+15,70	+16,50
BS 13a/18	1,10	1,80	+17,27	+16,57
BS 13b/18	2,30	2,25	+15,71	+15,76
BS 13c/18	1,50	1,50	+16,66	+16,66
BS 14/18	3,40	4,20	+17,87	+17,07
BS 15/18	4,50	3,50	+15,48	+16,48
BS 16/18	3,00	3,00	+17,28	+17,28
BS 17/18	2,40	3,10	+18,28	+17,58

Bei den gemessenen Grundwasserständen handelt es sich um im Bohrloch gemessene, nicht ausgepegelte Spiegelhöhen. Insbesondere in Aufschlässen, in denen kaum wasserführende Sandschichten vorhanden sind, ist davon auszugehen, dass bei längeren Standzeiten geringfügig höhere Wasserspiegel hätten gemessen werden können.

Im Lageplan wurden die genannten Grundwasserstände in den Bohrsondierungen in einem Grundwassergleichenplan ausgewertet, der als Anlage 5 beigelegt ist. Im Ergebnis zeigt sich eine nördlich bzw. nordöstlich gerichtete Grundwasserströmung. Die höchsten Wasserstände wurden im südlichen Bereich des Planungsgebietes (3. Bauabschnitt) mit ca. +17 m NHN erkundet. Die Spiegelhöhe fallen dann im nördlichen Teil (1. Bauabschnitt) auf ca. +12 m NHN ab.

Für den oberen nichtabgedeckten Grundwasserleiter (GWL 1) ist aufgrund der Morphologie der Geschiebemergeloberkante bei Wasserführung von einer ähnlichen Fließrichtung auszugehen.

## **5 Hydrogeologische Folgerungen**

### **5.1 Versickerungsfähigkeit der vorhandenen Böden**

Nach DWA-A 138 liegt die für eine Versickerung in Betracht kommende Spannbreite des Wasserdurchlässigkeitsbeiwertes zwischen  $k_f = 1 \cdot 10^{-6}$  m/s und  $1 \cdot 10^{-4}$  m/s. Für eine Versickerung wären somit die Auffüllungen, der Oberboden (holozänen Sande) (Schichten 1, 2) prinzipiell geeignet. Es wird jedoch allgemein empfohlen, einen Sickerraum oberhalb des Grundwassers von mindestens 1 m zu belassen. Durch den hoch anstehenden Geschiebeprofilen ist dies überwiegend nicht gegeben.

Die im Untersuchungsgebiet vorhandenen Böden können hinsichtlich des Aufnahmevermögens von Versickerungswässern entsprechend den Regelungen der ATV - DVWK - A 138 grundsätzlich wie folgt eingestuft werden:

Schichten 1,2,5	Sande, Mutterboden, sandige Auffüllungen	geeignet
Schichten 3, 4, 6	Torf, Geschiebelehm / -mergel, Schluff	nicht geeignet

Zu berücksichtigen ist außerdem die bewegte Morphologie des Geländes und der Geschiebemergeloberkante. Eine Versickerung in höheren südlichen Flächen kann zu einem Aufstau von Stauwasser im oberen Grundwasserleiter in tieferen Geländebereichen, auch bis oberhalb der Geländeoberkante, führen.

Eine Versickerung von Oberflächenwasser ist daher nur dann möglich, wenn entweder ein Überstauen der Geländeoberkante in Kauf genommen werden kann oder die Schicht 4 durch technische Bauwerke durchteuft wird (z. B. Schachtversickerung).

Die Variante des Überstaus ist nicht weiter zu betrachten, da dieser Aufstau in Bereichen erfolgen würde, die für die bauliche Nutzung vorgesehen sind.

Eine Versickerung in den lokal auftretenden Sand- und Schluffhorizonten innerhalb sowie im Grundwasserleiter 2 unterhalb des geringdurchlässigen Geschiebemergels der Grundmöräne (gW II) kann vorbehaltlich der wasserrechtlichen Erlaubnis geprüft werden.

Es erscheint aber technisch wegen der nicht vollflächigen Ausbildung der Sand- und der geringen Durchlässigkeit der Schluffhorizonte im Geschiebemergel, auch wenn diese die horizontale Durchlässigkeit im Geschiebemergel lokal deutlich erhöhen sowie der Tiefenlage des Grundwasserleiters 2, den hier gespannten Grundwasserverhältnisses und einer möglichen Trinkwassernutzung als kaum aussichtsreich.

Insofern ist das gesamte Planungsgebiet ungeeignet für eine Versickerung von anfallenden Grund- oder Niederschlagswasser.

BAUGRUND STRALSUND

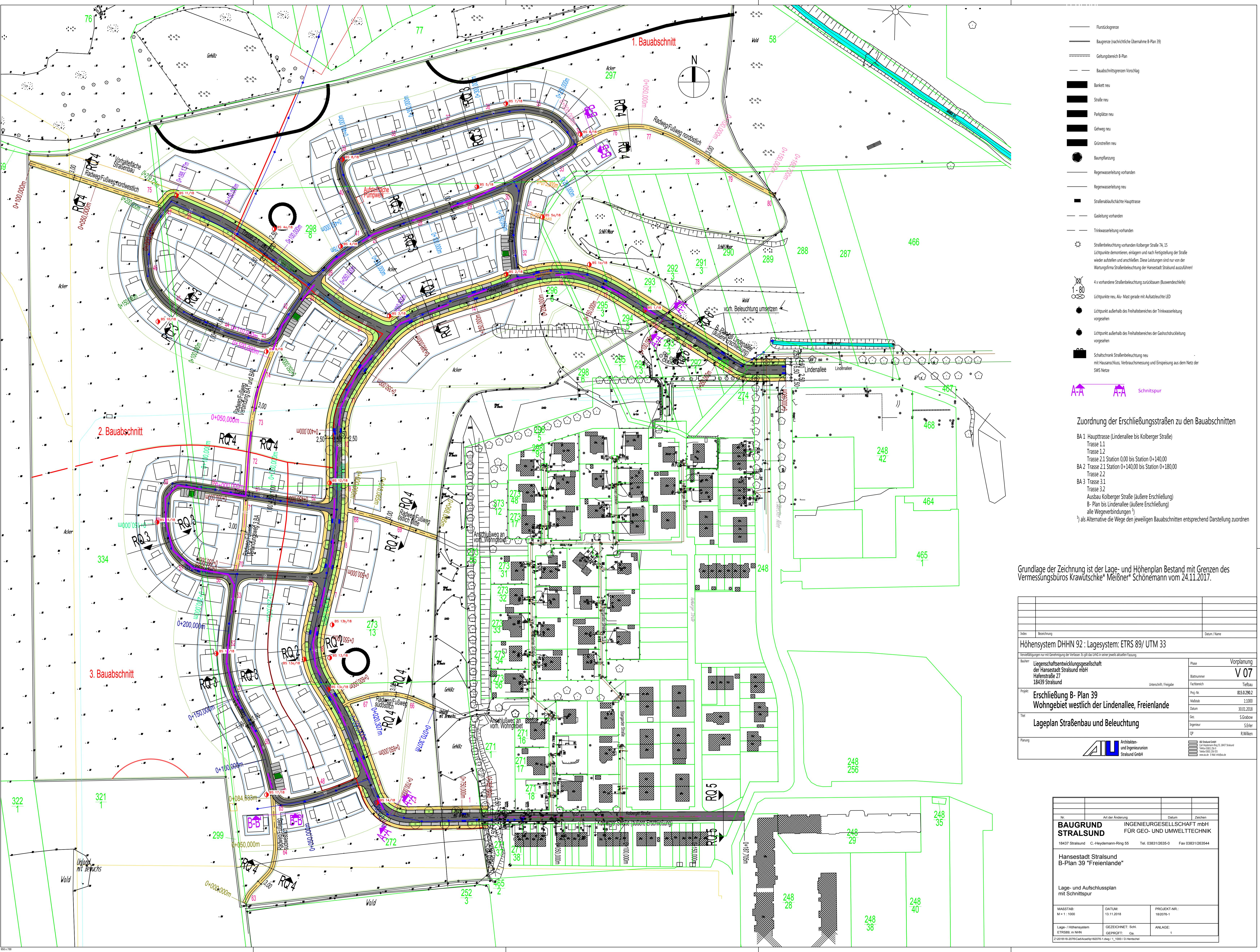
i.V.

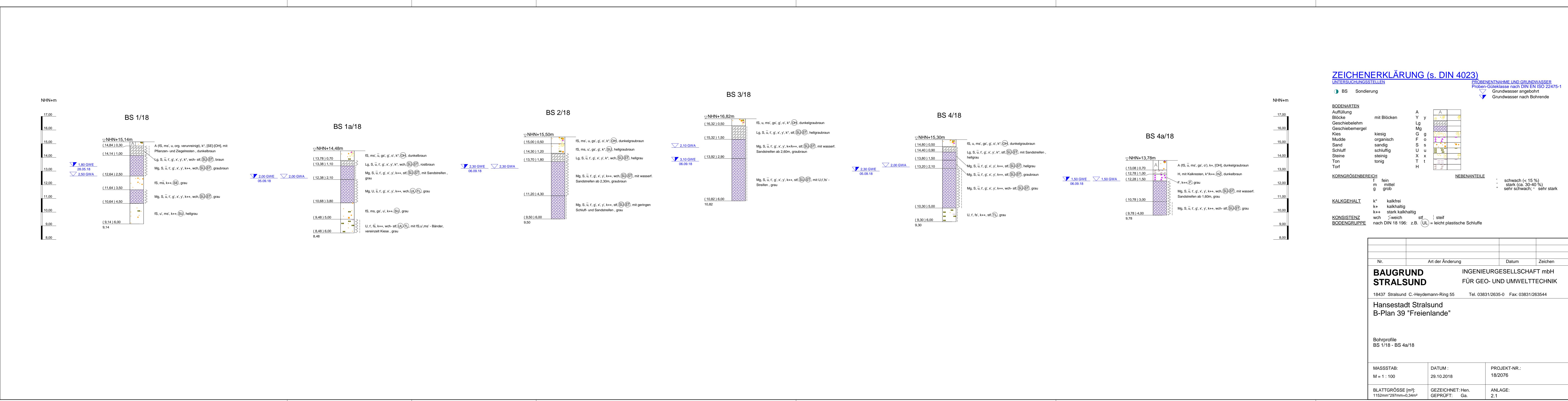


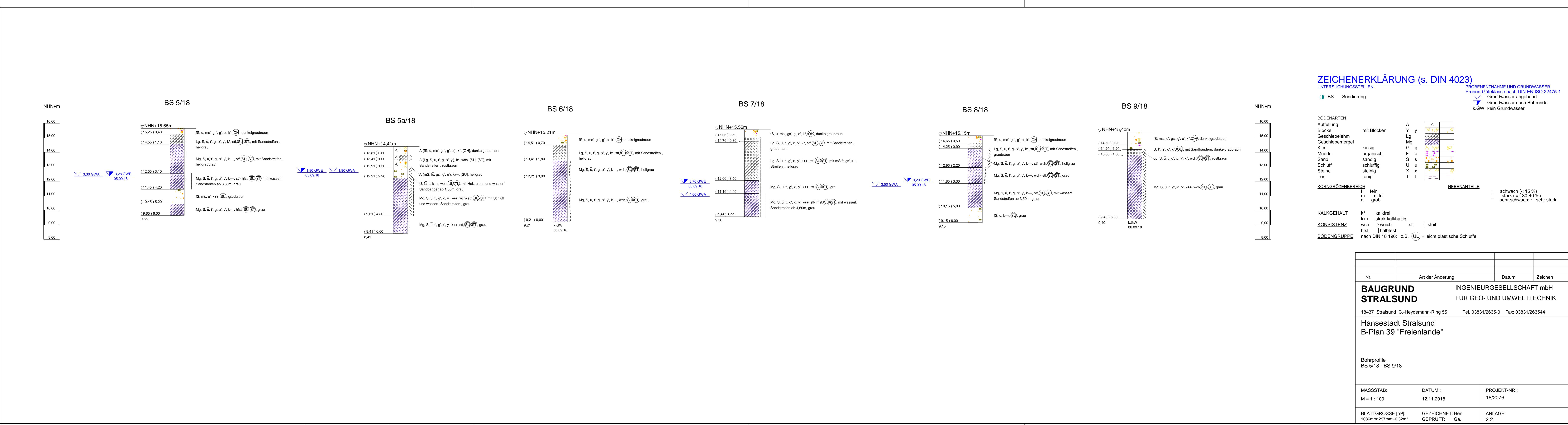
Dipl.-Ing. Holger Chamier

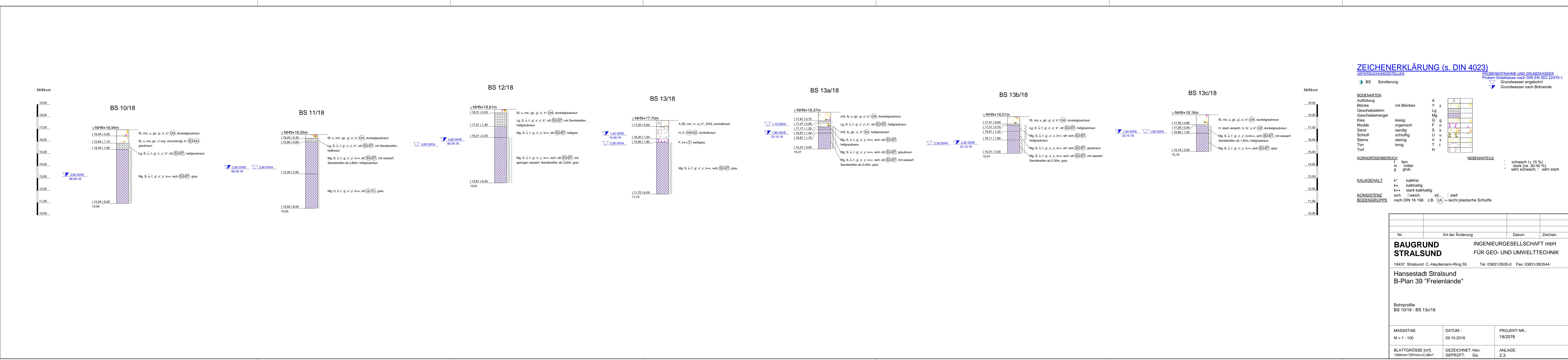


Dipl.-Ing. Kerstin Gallasch





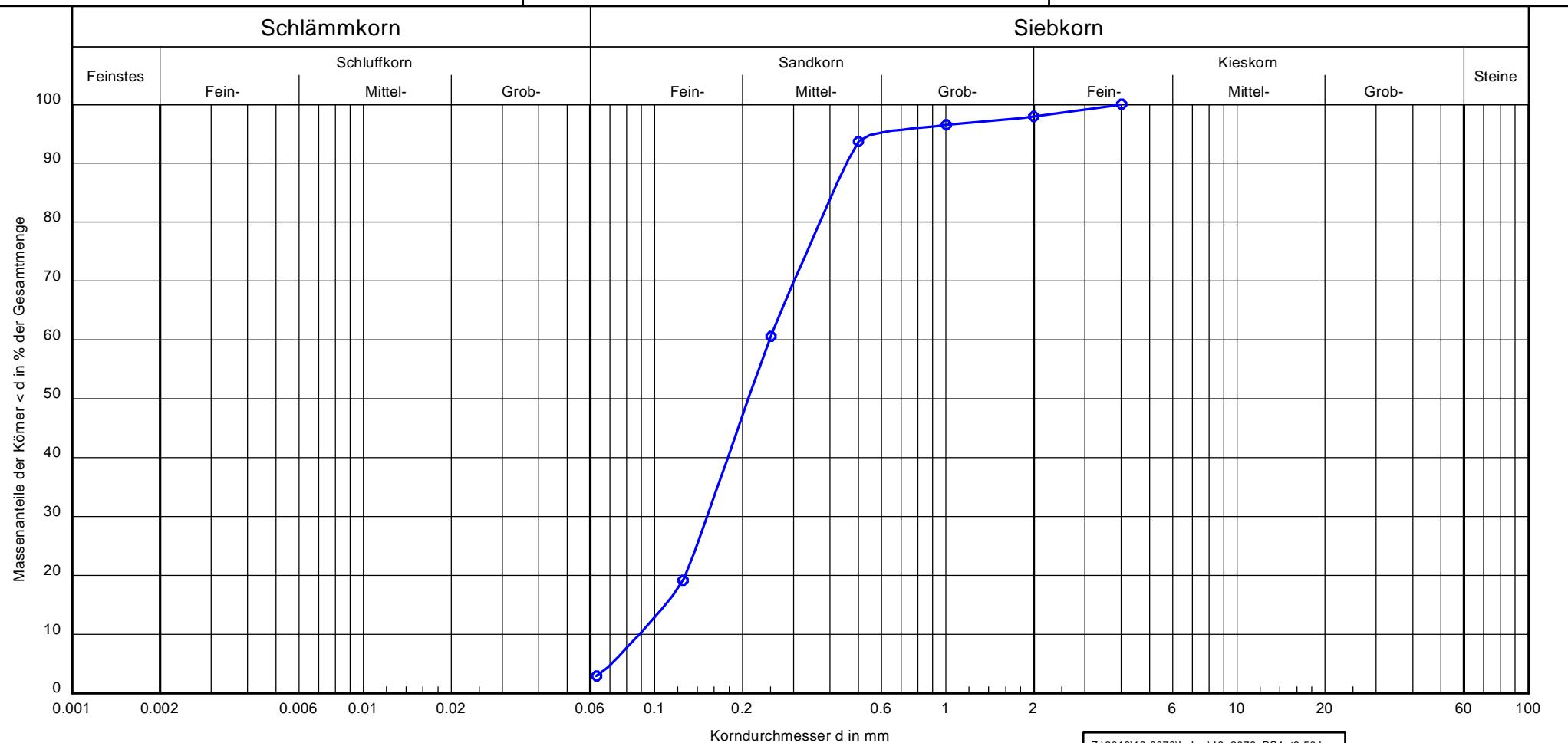




Baugrund Stralsund Ingenieurgesellschaft  
für Geo- und Umwelttechnik mbH  
C.- Heydemann Ring 55, 18437 Stralsund  
Tel.: 03831/26350. Fax: 03831/293544

Körnungslinie nach DIN EN ISO 17892-4  
Hansestadt Stralsund  
Erschließung B-Plan 39

Prüfbericht-Nr.: 1  
Projekt-Nr.: 18/2076  
Bearbeiter/Datum: Br. / 24.09.2018  
geprüft/Datum: Bau./ 26.10.2018

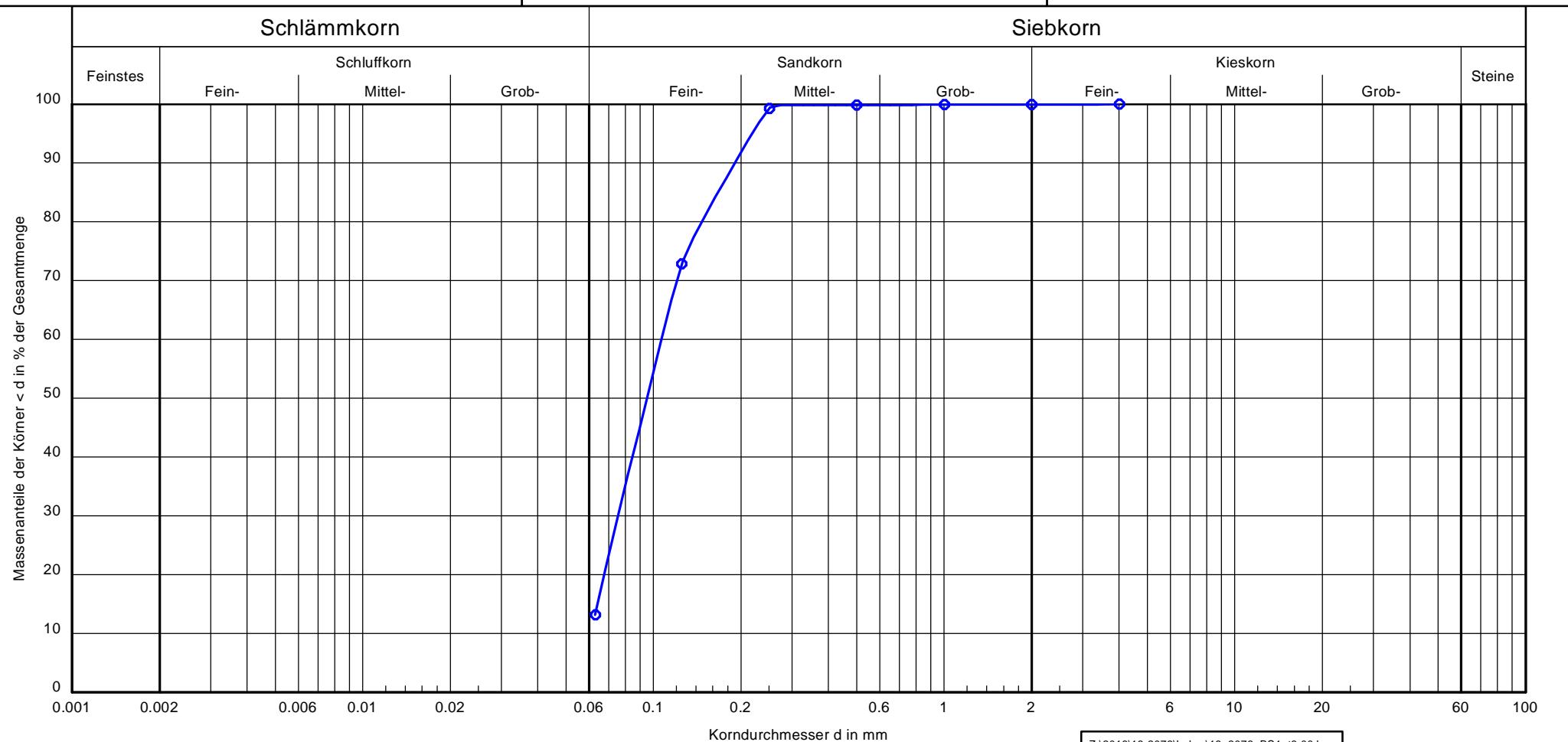


Entnahmestelle:	BS 1/18	Z:\2018\18-2076\Labor\18_2076_BS1_t3,50.kvs
Entnahmetiefe [m] :	2,50 - 3,50	
Bodenart:	fS, ms	
k [m/s] (Beyer):	$7.8 \cdot 10^{-5}$	
T/U/S/G [%]:	- /3.0/94.9/2.1	
Cu/Cc:	2.8/1.0	
Frostsicherheit:	F1	
	Versuchart ankreuzen: Trockensiebung Siebung nach nassem Abtrennen der Feinteile X Siebung + Sedimentation	Blatt 1

Baugrund Stralsund Ingenieurgesellschaft  
für Geo- und Umwelttechnik mbH  
C.- Heydemann Ring 55, 18437 Stralsund  
Tel.: 03831/26350. Fax: 03831/293544

Körnungslinie nach DIN EN ISO 17892-4  
Hansestadt Stralsund  
Erschließung B-Plan 39

Prüfbericht-Nr.: 1  
Projekt-Nr.: 18/2076  
Bearbeiter/Datum: Br. / 24.09.2018  
geprüft/Datum: Bau./ 26.10.2018

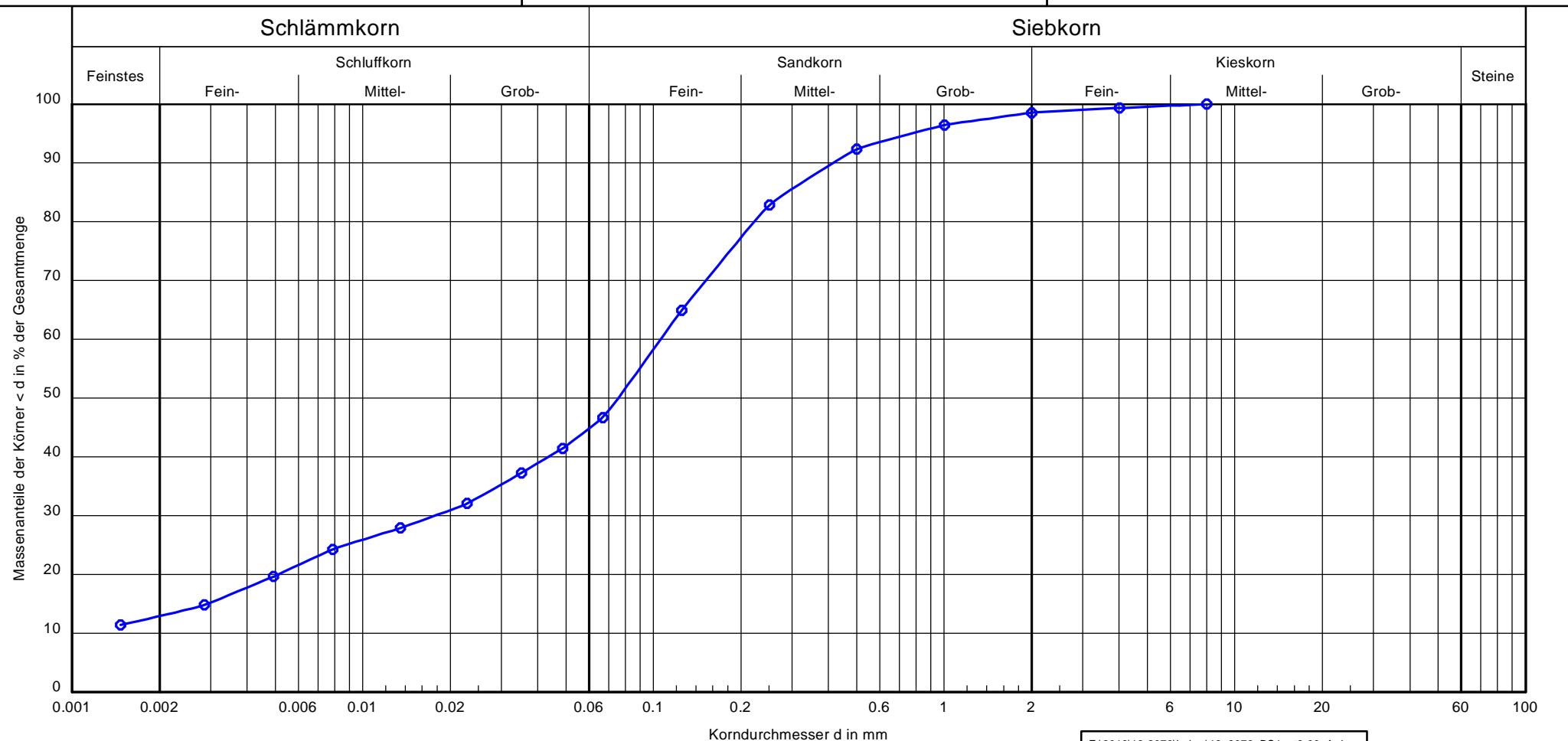


Entnahmestelle:	BS 1/18	Z:\2018\18-2076\Labor\18_2076_BS1_t6,00.kvs
Entnahmetiefe [m] :	4,50 - 6,00	
Bodenart:	fS, u', ms'	
k [m/s] (USBR):	$7.3 \cdot 10^{-6}$	
T/U/S/G [%]:	- / 13.2 / 86.7 / 0.1	
Cu/Cc:	-/-	
Frostsicherheit:	F2	
Versuchart ankreuzen:	Trockensiebung	Blatt 2
	Siebung nach nassem Abtrennen der Feinteile X	
	Siebung + Sedimentation	

Baugrund Stralsund Ingenieurgesellschaft  
für Geo- und Umwelttechnik mbH  
C.- Heydemann Ring 55, 18437 Stralsund  
Tel.: 03831/26350. Fax: 03831/293544

Körnungslinie nach DIN EN ISO 17892-4  
Hansestadt Stralsund  
Erschließung B-Plan 39

Prüfbericht-Nr.: 1  
Projekt-Nr.: 18/2076  
Bearbeiter/Datum: Br. / 24.09.2018  
geprüft/Datum: Bau./ 26.10.2018

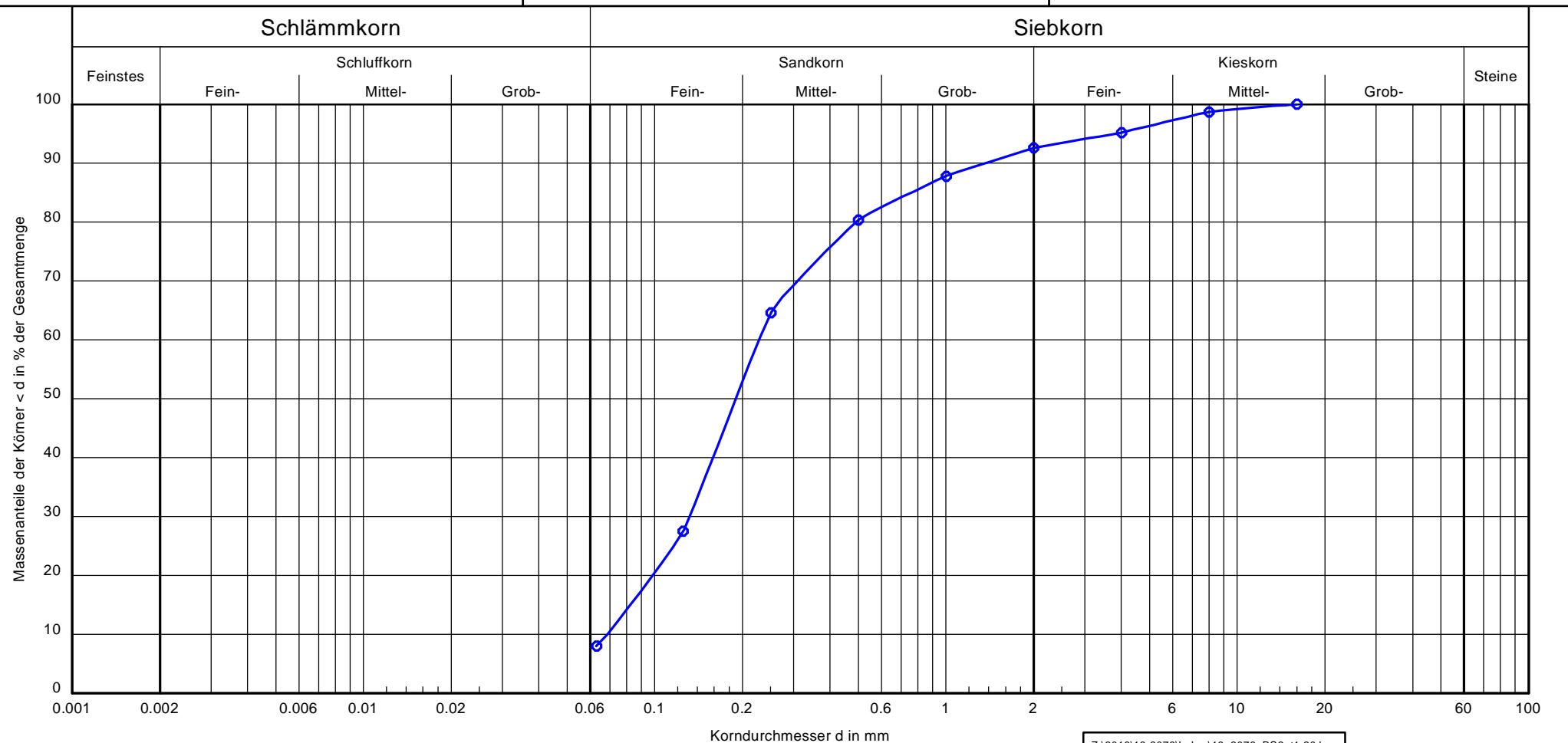


Entnahmestelle:	BS 1a/18	Z:\2018\18-2076\Labor\18_2076_BS1a_t3,00_Ar.kvs
Entnahmetiefe [m] :	2,10 - 3,00	
Bodenart:	Mg, U, $\bar{s}$ , $t'$	
k [m/s] (USBR):	$1.9 \cdot 10^{-8}$	
T/U/S/G [%]:	13.0/31.9/53.7/1.5	
Cu/Cc:	-/-	
Frostsicherheit:	-	
Versuchart ankreuzen:	Trockensiebung	Blatt 3
	Siebung nach nassem Abtrennen der Feinteile	
	Siebung + Sedimentation X	

Baugrund Stralsund Ingenieurgesellschaft  
für Geo- und Umwelttechnik mbH  
C.- Heydemann Ring 55, 18437 Stralsund  
Tel.: 03831/26350. Fax: 03831/293544

Körnungslinie nach DIN EN ISO 17892-4  
Hansestadt Stralsund  
Erschließung B-Plan 39

Prüfbericht-Nr.: 1  
Projekt-Nr.: 18/2076  
Bearbeiter/Datum: Br. / 24.09.2018  
geprüft/Datum: Bau./ 26.10.2018

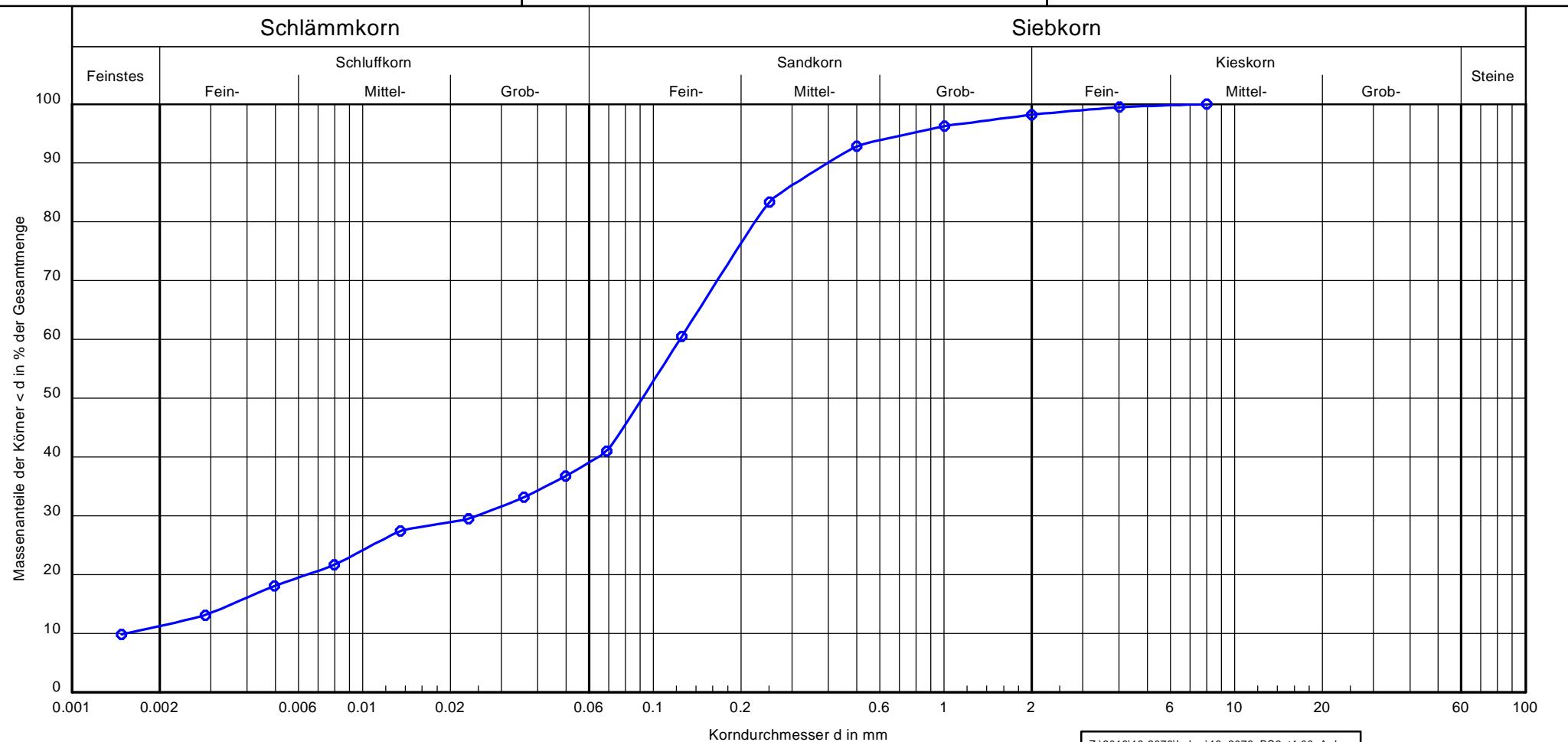


Entnahmestelle:	BS 2/18	Z:\2018\18-2076\Labor\18_2076_BS2_t1,20.kvs
Entnahmetiefe [m] :	0,50 - 1,20	
Bodenart:	fS, ms, u', gs', g'	
k [m/s] (Beyer):	$4.2 \cdot 10^{-5}$	
T/U/S/G [%]:	- / 8.1/84.5/7.4	
Cu/Cc:	3.3/1.1	
Frostsicherheit:	F1	
	Versuchsart ankreuzen: Trockensiebung Siebung nach nassem Abtrennen der Feinteile X Siebung + Sedimentation	Blatt 4

Baugrund Stralsund Ingenieurgesellschaft  
für Geo- und Umwelttechnik mbH  
C.- Heydemann Ring 55, 18437 Stralsund  
Tel.: 03831/26350. Fax: 03831/293544

Körnungslinie nach DIN EN ISO 17892-4  
Hansestadt Stralsund  
Erschließung B-Plan 39

Prüfbericht-Nr.: 1  
Projekt-Nr.: 18/2076  
Bearbeiter/Datum: Br. / 24.09.2018  
geprüft/Datum: Bau./ 26.10.2018

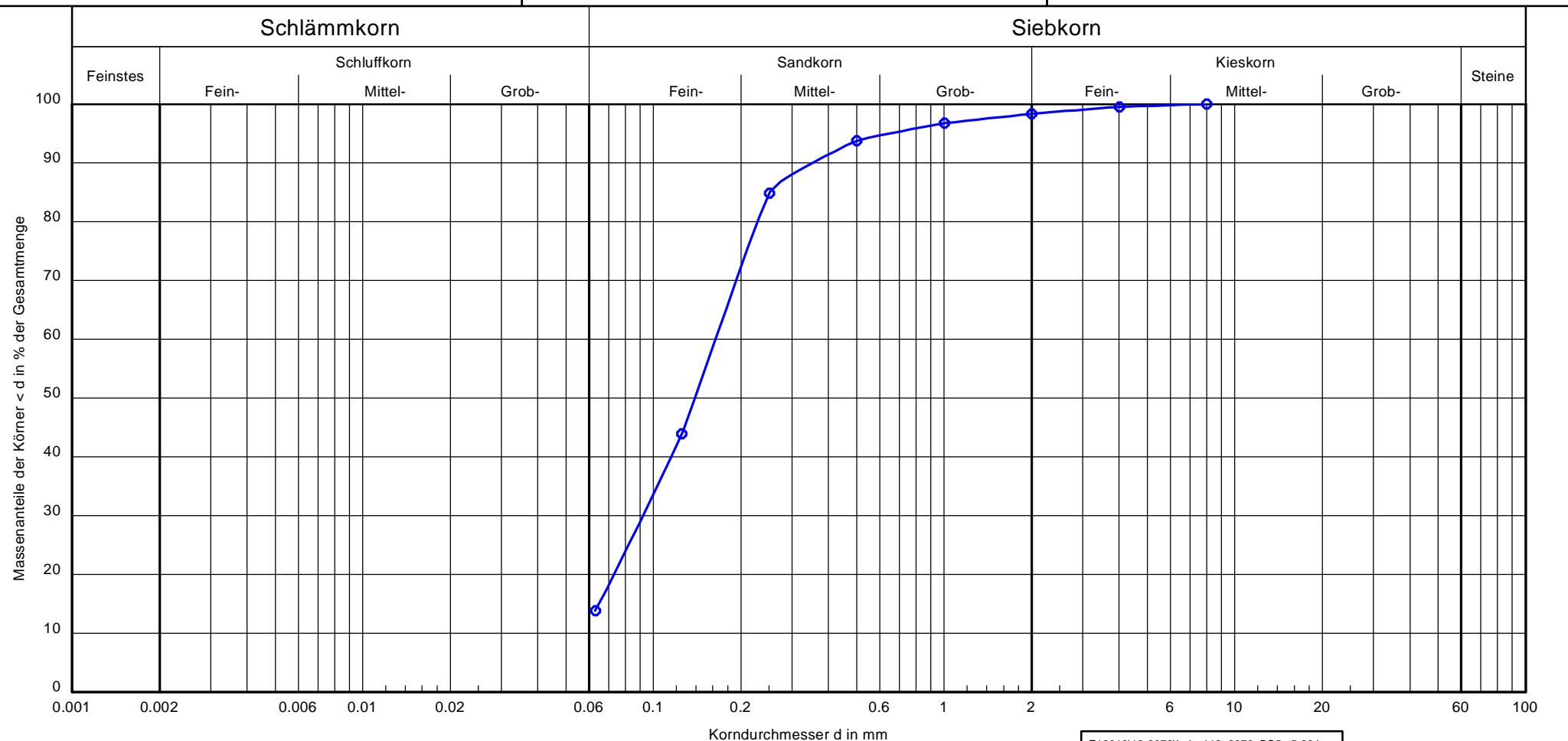


Entnahmestelle:	BS 2/18	Z:\2018\18-2076\Labor\18_2076_BS2_t4,00_Ar.kvs
Entnahmetiefe [m] :	3,00 - 4,00	
Bodenart:	Mg, S, $\bar{u}$ , $t'$	
k [m/s] (USBR):	$3.2 \cdot 10^{-8}$	
T/U/S/G [%]:	11.3/27.8/59.1/1.8	
Cu/Cc:	81.5/3.3	
Frostsicherheit:	F3	
Versuchart ankreuzen:		Blatt 5
Trockensiebung		
Siebung nach nassem Abtrennen der Feinteile		
Siebung + Sedimentation X		

Baugrund Stralsund Ingenieurgesellschaft  
für Geo- und Umwelttechnik mbH  
C.- Heydemann Ring 55, 18437 Stralsund  
Tel.: 03831/26350. Fax: 03831/293544

Körnungslinie nach DIN EN ISO 17892-4  
Hansestadt Stralsund  
Erschließung B-Plan 39

Prüfbericht-Nr.: 1  
Projekt-Nr.: 18/2076  
Bearbeiter/Datum: Br. / 24.09.2018  
geprüft/Datum: Bau./ 26.10.2018

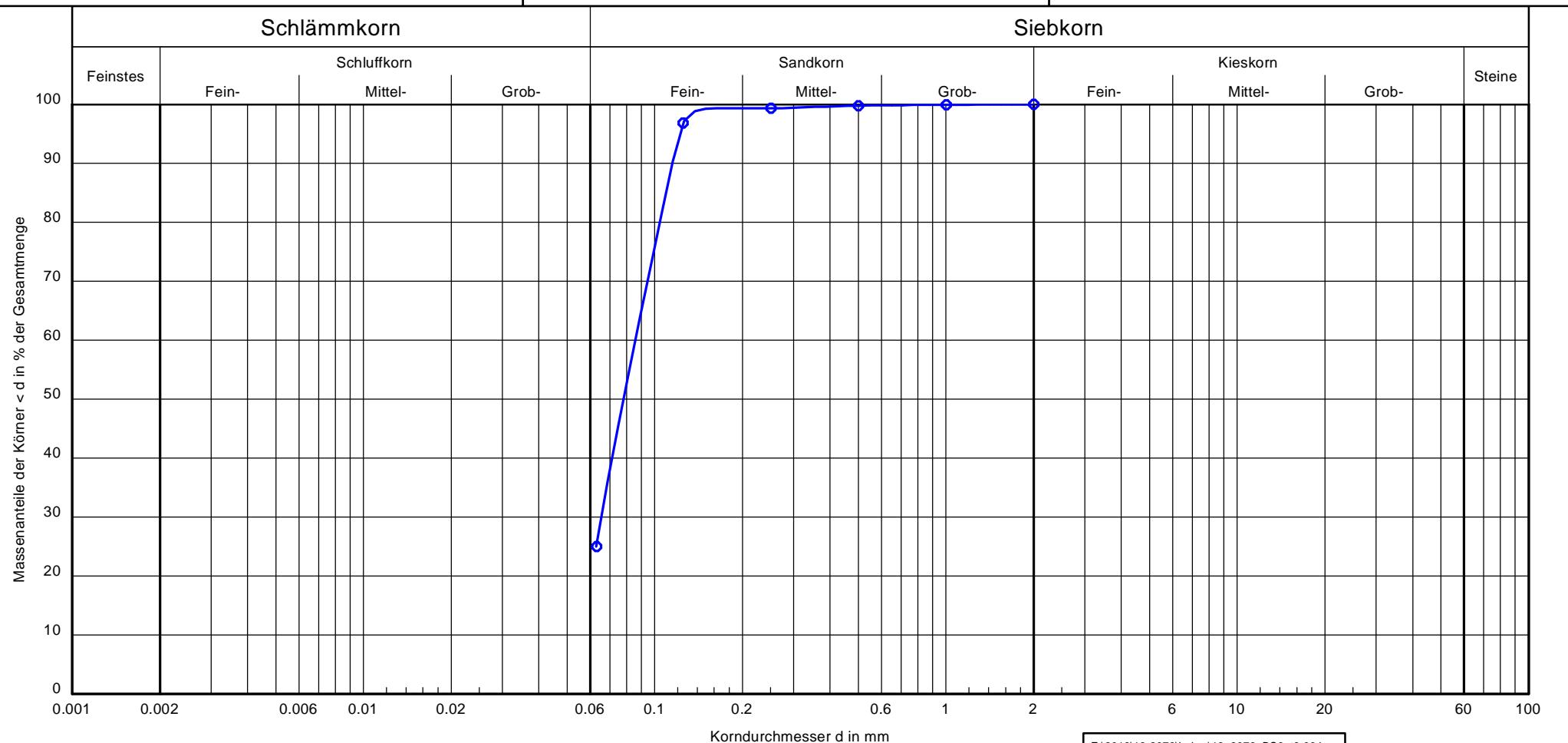


Entnahmestelle:	BS 5/18	Z:\2018\18-2076\Labor\18_2076_BS5_t5,20.kvs
Entnahmetiefe [m] :	4,20 - 5,20	
Bodenart:	fs, ms, u'	
k [m/s] (USBR):	$8.8 \cdot 10^{-6}$	
T/U/S/G [%]:	- /13.9/84.5/1.6	
Cu/Cc:	-/-	
Frostsicherheit:	F2	
Versuchart ankreuzen:		Blatt
Trockensiebung		
Siebung nach nassem Abtrennen der Feinteile X		
Siebung + Sedimentation		

Baugrund Stralsund Ingenieurgesellschaft  
für Geo- und Umwelttechnik mbH  
C.- Heydemann Ring 55, 18437 Stralsund  
Tel.: 03831/26350. Fax: 03831/293544

Körnungslinie nach DIN EN ISO 17892-4  
Hansestadt Stralsund  
Erschließung B-Plan 39

Prüfbericht-Nr.: 1  
Projekt-Nr.: 18/2076  
Bearbeiter/Datum: Br. / 24.09.2018  
geprüft/Datum: Bau./ 26.10.2018

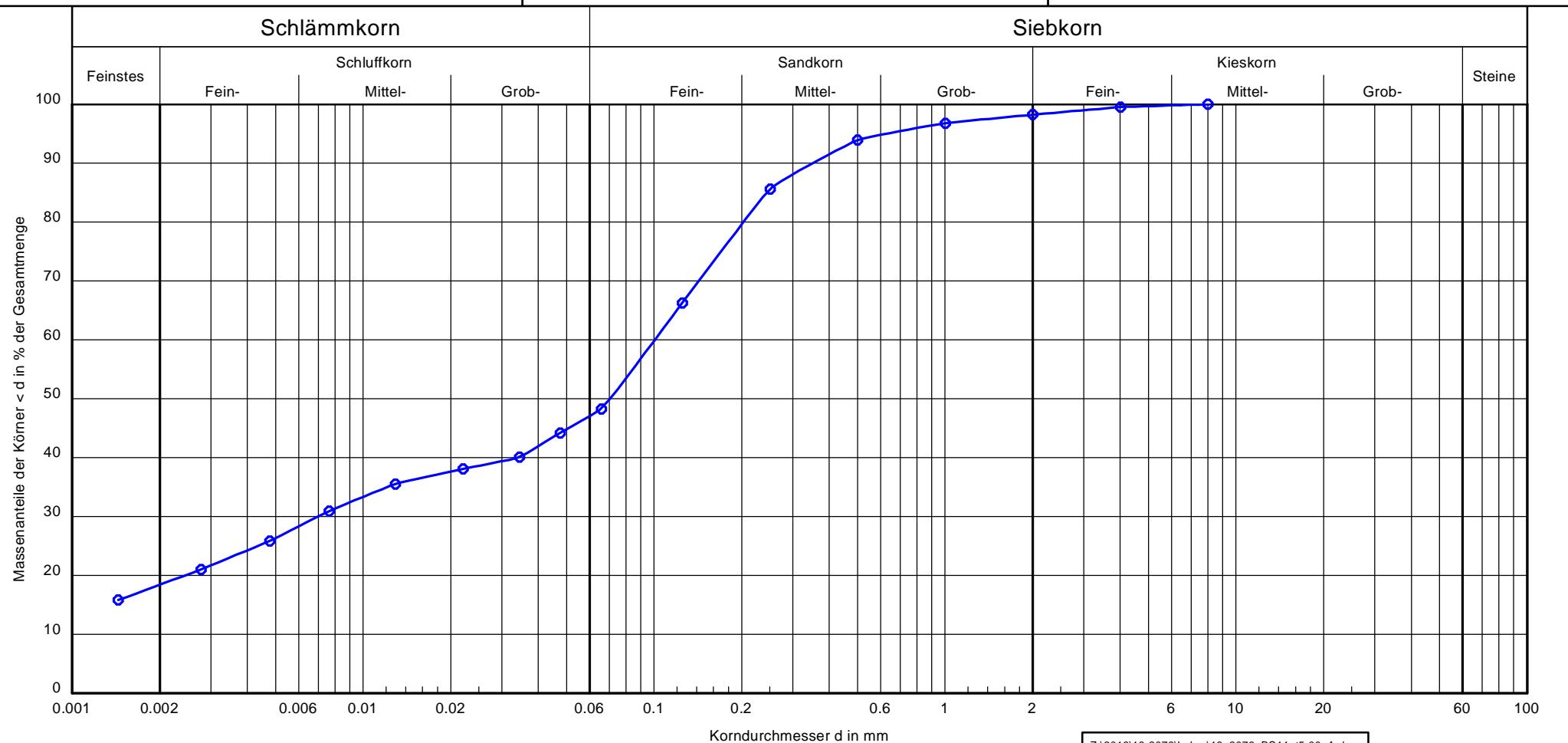


Entnahmestelle:	BS 8/18	Z:\2018\18-2076\Labor\18_2076_BS8_t6,00.kvs
Entnahmetiefe [m] :	3,50 - 5,00	
Bodenart:	fS, u	
k [m/s] (USBR):	-	
T/U/S/G [%]:	- /25.0 /75.0 / -	
Cu/Cc:	-/-	
Frostsicherheit:	F3	
Versuchart ankreuzen:	Trockensiebung	Blatt 7
	Siebung nach nassem Abtrennen der Feinteile X	
	Siebung + Sedimentation	

Baugrund Stralsund Ingenieurgesellschaft  
für Geo- und Umwelttechnik mbH  
C.- Heydemann Ring 55, 18437 Stralsund  
Tel.: 03831/26350. Fax: 03831/293544

Körnungslinie nach DIN EN ISO 17892-4  
Hansestadt Stralsund  
Erschließung B-Plan 39

Prüfbericht-Nr.: 1  
Projekt-Nr.: 18/2076  
Bearbeiter/Datum: Br. / 24.09.2018  
geprüft/Datum: Bau./ 26.10.2018

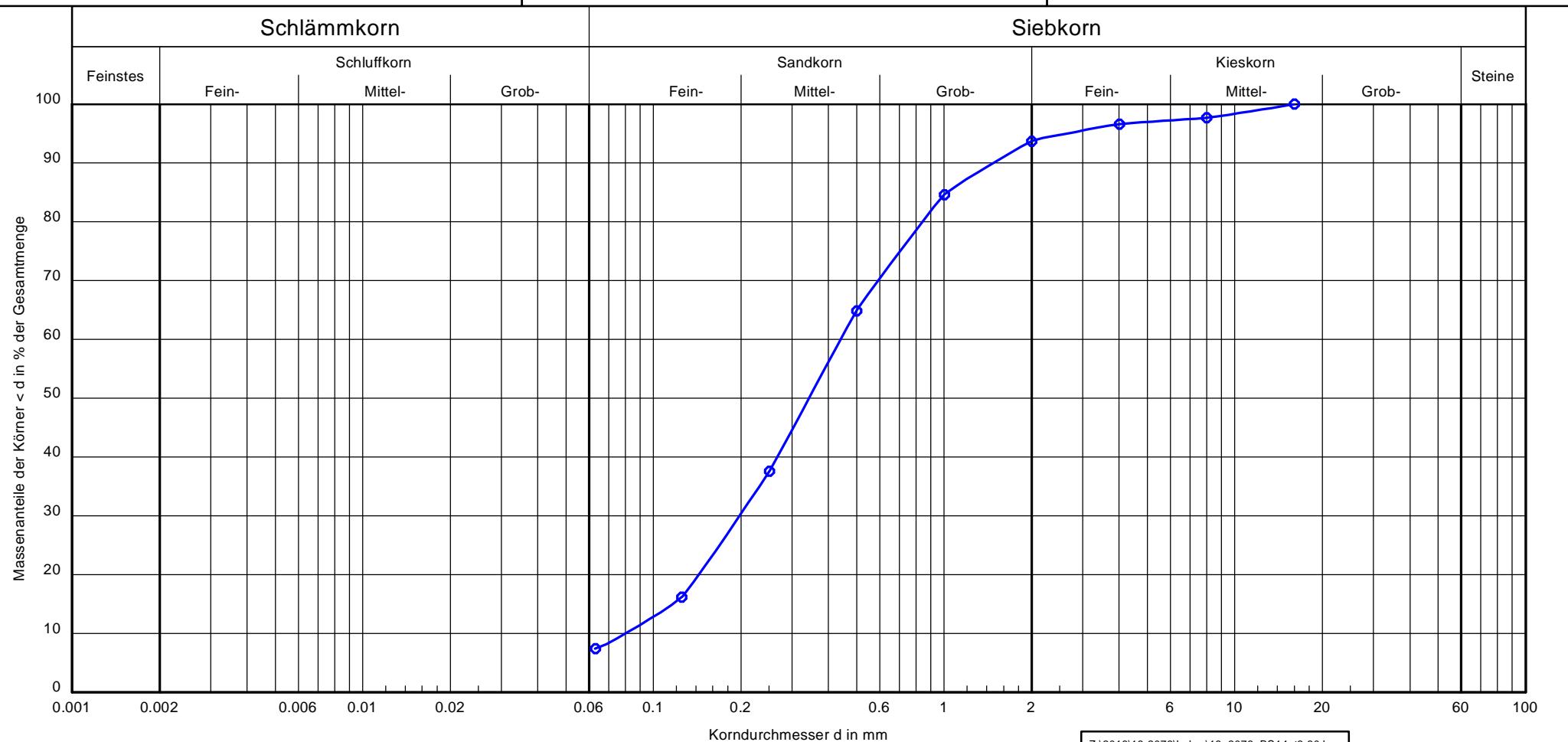


Entnahmestelle:	BS 11/18	Z:\2018\18-2076\Labor\18_2076_BS11_t5,00_Ar.kvs
Entnahmetiefe [m] :	4,00 - 5,00	
Bodenart:	Mg, U, s, t	
k [m/s] (USBR):	$3.5 \cdot 10^{-9}$	
T/U/S/G [%]:	18.4/28.6/51.2/1.8	
Cu/Cc:	-/-	
Frostsicherheit:	-	
Versuchart ankreuzen:	Trockensiebung Siebung nach nassem Abtrennen der Feinteile Siebung + Sedimentation X	Blatt

Baugrund Stralsund Ingenieurgesellschaft  
für Geo- und Umwelttechnik mbH  
C.- Heydemann Ring 55, 18437 Stralsund  
Tel.: 03831/26350. Fax: 03831/293544

Körnungslinie nach DIN EN ISO 17892-4  
Hansestadt Stralsund  
Erschließung B-Plan 39

Prüfbericht-Nr.: 1  
Projekt-Nr.: 18/2076  
Bearbeiter/Datum: Br. / 24.09.2018  
geprüft/Datum: Bau./ 26.10.2018

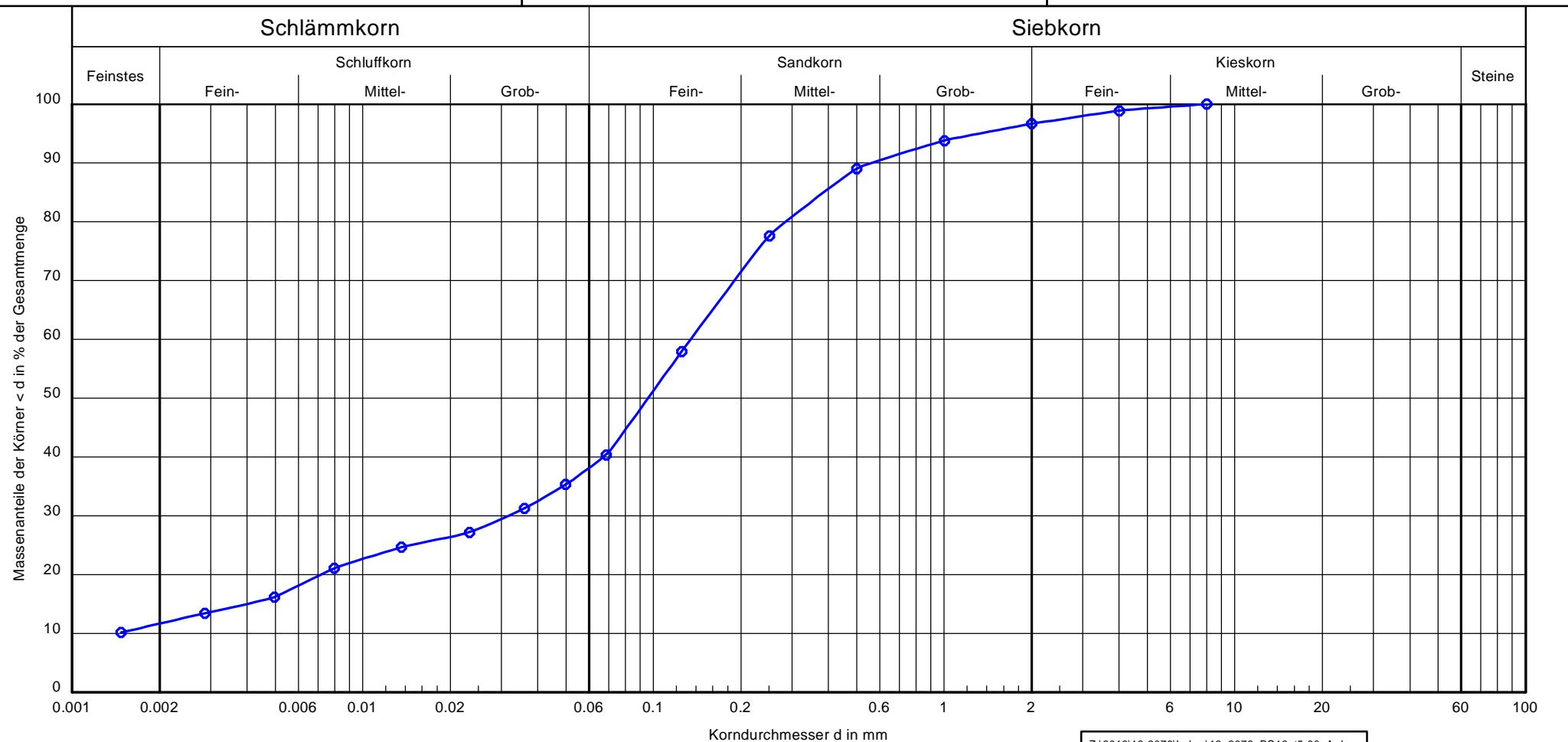


Entnahmestelle:	BS 14/18	Z:\2018\18-2076\Labor\18_2076_BS14_t3,30.kvs
Entnahmetiefe [m] :	2,80 - 3,30	
Bodenart:	mS, fs, gs, u', g'	
k [m/s] (Beyer):	$5.1 \cdot 10^{-5}$	
T/U/S/G [%]:	- / 7.4/86.3/6.3	
Cu/Cc:	5.5/1.1	
Frostsicherheit:	F1	
Versuchart ankreuzen:	Trockensiebung	Blatt
	Siebung nach nassem Abtrennen der Feinteile X	
	Siebung + Sedimentation	

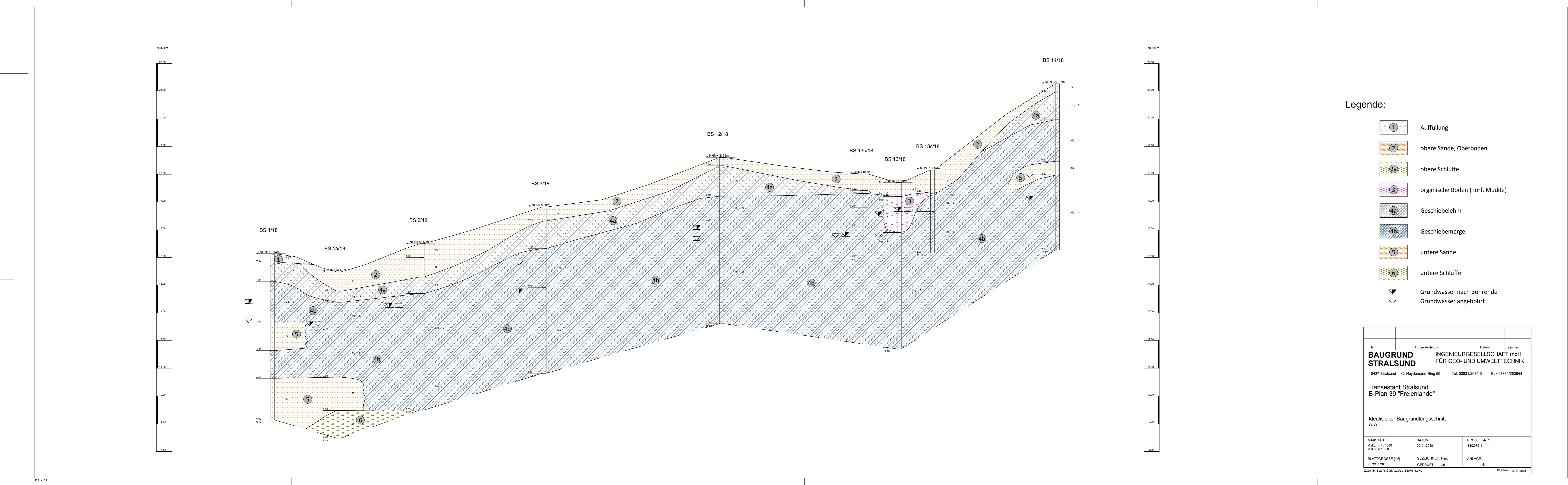
Baugrund Stralsund Ingenieurgesellschaft  
für Geo- und Umwelttechnik mbH  
C.- Heydemann Ring 55, 18437 Stralsund  
Tel.: 03831/26350. Fax: 03831/293544

Körnungslinie nach DIN EN ISO 17892-4  
Hansestadt Stralsund  
Erschließung B-Plan 39

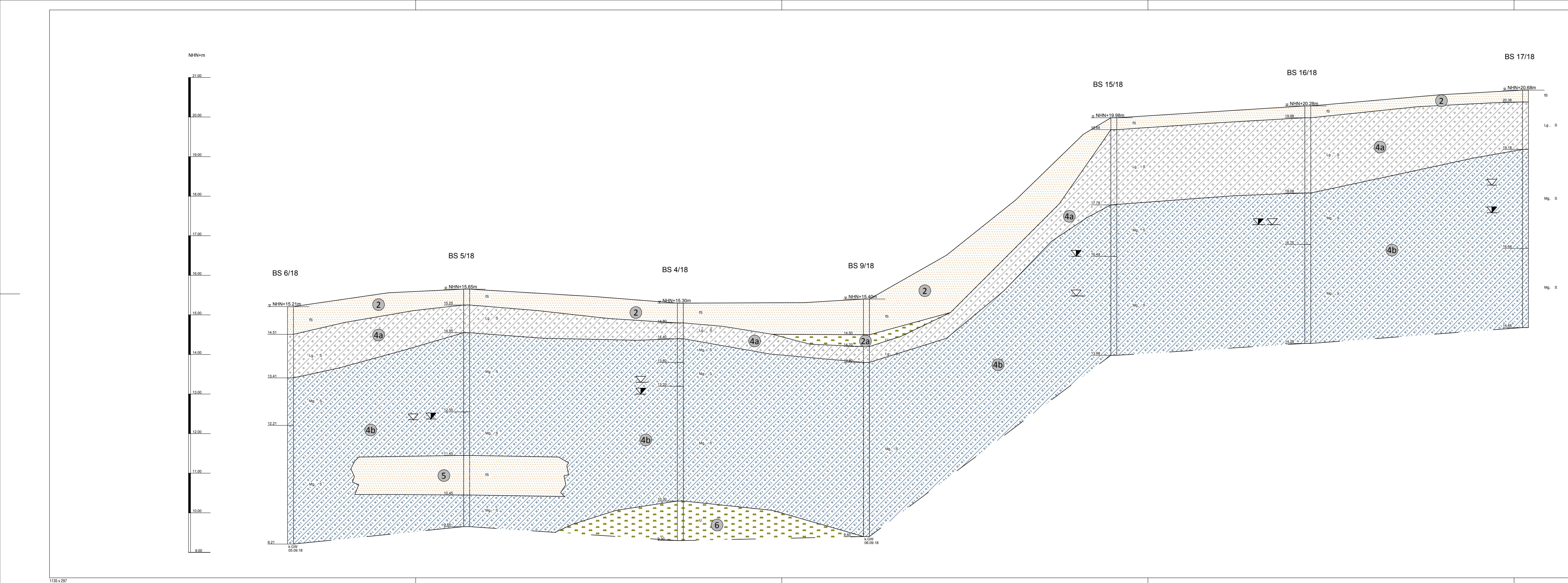
Prüfbericht-Nr.: 1  
Projekt-Nr.: 18/2076  
Bearbeiter/Datum: Br. / 24.09.2018  
geprüft/Datum: Bau./ 26.10.2018



Entnahmestelle:	BS 16/18	Z:\2018\18-2076\Labor\18_2076_BS16_t5,00_Ar.kvs
Entnahmetiefe [m] :	3,50 - 5,00	
Bodenart:	Mg, S, $\bar{u}$ , $t'$	
k [m/s] (USBR):	$4.2 \cdot 10^{-8}$	
T/U/S/G [%]:	11.7/26.5/58.5/3.3	
Cu/Cc:	-/-	
Frostsicherheit:	F3	
Versuchsart ankreuzen:		Blatt 10
Trockensiebung		
Siebung nach nassem Abtrennen der Feinteile		
Siebung + Sedimentation X		



## Legende:



Nr.	Art der Änderung	Datum	Zeichen
BAUGRUND STRALSUND INGENIEURGESELLSCHAFT mbH FÜR GEO- UND UMWELTTECHNIK 18437 Stralsund C.-Heydmann-Ring 55 Tel. 03831/263544 Fax 03831/263544			
Hansestadt Stralsund B-Plan 39 "Freienlande"			
Idealisierter Baugrundlängsschnitt B-B			
MAßSTAB: M.d.L = 1 : 1000 M.d.H. = 1 : 50		DATUM: 09.11.2018	PROJEKT-NR.: 18/2076-1
BLATTGRÖSSE [m <sup>2</sup> ]: 297x420=0,12		GEZEICHNET: Hen. GEPRÜFT: Ch.	ANLAGE: 4.2
Plotdatum: 13.11.2018			

