Geotechnischer Bericht DIN EN 1997 EC7

Planer / Verfasser: Dr. Lüpkes Sachverständige GbR

Dieselstraße 18 49716 Meppen

Tel.: +49 5931 9109800 E-Mail: info@dr-luepkes.de

Projektnummer: 23.02.6061

Auftraggeber: Gemeinde Geeste

Am Rathaus 3 49744 Geeste

Untersuchungsobjekt: Dieselstraße / Zu den Tannen

49744 Geeste

Projektleitung: Dr. rer. nat. K.-H. Lüpkes

Bearbeitung: Mohamed M'Bareck

Claudia Rakel

Berichtsdatum: 21.06.2023

Inhaltsverzeichnis

I.

I.	INHALTSVERZEICHNIS	. 1
II.	PLANVERZEICHNIS	. 2
III.	ANLAGENVERZEICHNIS	. 2
IV.	TABELLENVERZEICHNIS	. 2
1	ZUSAMMENFASSUNG	. 3
1.1	Geologie des Gründungsbereiches	3
1.2	Baugrundschichten	3
1.3	Grundwassersituation	3
1.4	Gründung / Erdbau	
1.5	Versickerung von Oberflächenwasser	
1.6	Bodenverunreinigungen durch Altlasten	4
2	VERANLASSUNG, AUFGABENSTELLUNG	. 4
2.1	Auftraggeber	4
2.2	Zweck des Gutachtens, Auftrag	4
2.3	Untersuchungsumfang	5
2.4	Vorliegende Unterlagen	5
3	GELÄNDESITUATION / GEPLANTES BAUWERK	. 6
3.1	Lage und Planung	6
3.2	Geotechnische Kategorie	
4	ERGEBNISSE DER GEOTECHNISCHEN UNTERSUCHUNGEN	. 6
4.1	Höhenkoten- und Lagevermessung	6
4.2	Schichtenprofile	7
4.2.1	Untergrundschichtung	7
4.3	Rammsondierungen	8
5	GEOTECHNISCHE UNTERSUCHUNGSERGEBNISSE – AUS- UND BEWERTUNG	. 9
5.1	Bodenmechanische Kennwerte, Bodengruppen	9
5.1.1	zulässige Bodenpressung	11
5.1.2		
5.2	Grundwasser	12
6	BAUGRUNDRISIKO	13
7	ALTLASTEN AUS ALTABLAGERUNGEN UND ALTSTANDORTEN	14
8	GRUNDBAUTECHNISCHE FOLGERUNG	14
8.1	Versickerungsanlagen	14
8.2	Verkehrsflächen	
8.3	Leitungsgräben und Baugruben	
8.4	Bauwerke ohne Unterkellerung	
8.5	Bauwerke mit Unterkellerung	
8.6	Allgemeine Empfehlungen zum Erdbau	
8.7	Wasserhaltung	19



9	BEWEISSICHERUNG	. 20
10	HINWEISE	20

II. Planverzeichnis

Bezeichnung	Maßstab	Nr.
Lageplan mit Kennzeichnung der Sondieransatzpunkte	1: 500	1

III. Anlagenverzeichnis

Bezeichnung	Nr.
Säulenprofile (RKS) und Schlagzahldiagramme (DPL) der Sondierungen	1
Probenahmeprotokolle	2
Korngrößenanalysen	3
Setzungsberechnung und Bettungsmodul	4

IV. Tabellenverzeichnis

Tabelle 1: Höhenkoten vom 21.03.2023	7
Tabelle 2: leichte Rammsondierung (DPL = 10 cm², DIN EN ISO 22476-2:2012-03)	8
Tabelle 3: aufgeschlossene Böden und deren bautechnische Eigenschaften (Übersicht)	10
Tabelle 4: Füllbodenkennwerte	11
Tabelle 5: Grundwasserstände vom 21.03.2023	12



1 Zusammenfassung

Ort 49744 Geeste

Straße, Nr. Dieselstraße / Im Feld / Zu den Tannen

Gemarkung Groß Hesepe

Flur 24 Flurstück 10/2

1.1 Geologie des Gründungsbereiches

• Flugsande des Holozäns über fluviatilen Sanden der Weichsel-Kaltzeit

Fluviatile Sande der Weichsel-Kaltzeit

1.2 Baugrundschichten

Schichten	\$1	S 2
Bodengruppe (DIN 18196)	ОН	SU
Homogenbereich (DIN 18300)	A	В
Konsistenz	-	-
Lagerung	sehr locker bis locker	locker bis sehr dicht

geplante Gründungsebene: mind. 0,8 m

zulässige Bodenpressung: $\sigma_{\text{zul.}} = \text{max. } 200 \text{ KN/m}^2$,

Bemessungswert $\sigma_{R,d}$ = max. 280 KN/m²

(Beschränkung siehe Kapitel 5.1.1)

1.3 Grundwassersituation

• Grundwasser, niederschlagsabhängig in der Schicht 2 bei 1,86 m u. GOK

• Bemessungswasserstand: 1,30 m unter Gelände bzw. 16,5 m NHN

1.4 Gründung / Erdbau

• Fundamente über einer Tragschicht von 30 cm einbauen

• Bettungsmodul: $k_S = 6 - 22 \text{ MN/m}^3$

- Bauwerksabdichtung nach DIN 18195-6 gegen stauendes Sickerwasser / Grundwasser ist ggf. erforderlich, je nach Gründungstiefe
- Baugrubenböschung max. 45° (nichtbindige Böden DIN 4124)

1.5 Versickerung von Oberflächenwasser

Für die Bemessung der Oberflächenwasserversickerung (Schicht S 2) ist ein Durchlässigkeitsbeiwert von k_f = 5x 10^{-5} m/s zugrunde zu legen.

1.6 Bodenverunreinigungen durch Altlasten

Weder aus den vorliegenden Unterlagen noch aus der landwirtschaftlichen Vornutzung der Fläche ergeben sich Hinweise auf eine schädliche Bodenveränderung (sBv) aus dem Umgang mit boden- und / oder wassergefährdenden Stoffen noch aus der Ablagerung von Abfällen.

2 Veranlassung, Aufgabenstellung

2.1 Auftraggeber

Gemeinde Geeste als

	Bauherr
X	planende Kommune (Bauleitplanung)
	planender Architekt / Ingenieur
	bauausführendes Unternehmen

2.2 Zweck des Gutachtens, Auftrag

Für das als "Gewerbegebiet westlich Dieselstraße" ausgewiesene Grundstück der Gemeinde Geeste im Ortsteil Groß Hesepe benötigt die Gemeinde Geeste ein Baugrundgutachten. Es sollten 10 Bohrungen durchgeführt und Aussagen zur Tragfähigkeit sowie zur Versickerungsfähigkeit des Untergrundes formuliert werden.

Die Dr. Lüpkes Sachverständige GbR wurde von der Gemeinde Geeste beauftragt, die grundbautechnische Beurteilung im geplanten Gründungsbereich des neu geplanten

"Gewerbegebiets westlich Dieselstraße" in 49744 Geeste, Ortsteil Groß Hesepe, zu erstellen.

2.3 Untersuchungsumfang

Zur Beurteilung des anstehenden Untergrundes wurden im geplanten Gründungsbereich zehn direkte und zehn indirekte Baugrundaufschlüsse gemäß DIN EN ISO 22475-1 und DIN EN ISO 22476-2 vom 21.03.2023 bis 22.03.2023 abgeteuft.

direkte Baugrundaufschlüsse (RKS), DIN EN ISO 22475-1:

- 10 Rammkernsondierungen gemäß DIN
- Durchmesser 100, 50 und 40 mm
- Erkundungstiefe: bis 5,00 m u. GOK

indirekte Baugrundaufschlüsse (DPL), DIN EN ISO 22476-2:

- 10 Rammsondierungen gemäß DIN
- Spitzenquerschnitt 10 cm², Fallhöhe: 0,50 m
- Sondierteufe: bis 5,00 m u. GOK

Die Lage der Sondierpunkte wurde durch den Unterzeichner festgelegt und ist abhängig von den vorgelegten Planunterlagen, den örtlichen Gegebenheiten und der Lage der Versorgungsleitungen.

Die gemessenen und aufgezeichneten Schlagzahlen der Rammsondierungen sowie die Schichten-(Säulen)profile der Rammkernsondierungen sind der Anlage 1 zu entnehmen. Die Lage der einzelnen Erkundungspunkte ist im Plan 1 (Lageplan) aufgetragen.

2.4 Vorliegende Unterlagen

- a) Übersichtsplan
- b) Lageplan (1:4000) Bauantrag (24.02.2023)

erhalten durch die Gemeinde Geeste, i. A. Britta Düthmann, Am Rathaus 3, 49744 Geeste.

3 Geländesituation / geplantes Bauwerk

3.1 Lage und Planung

Das zu untersuchende Gelände liegt westlich der "Dieselstraße" und nördlich der Straße "Zu den Tannen" im Ortsteil Groß Hesepe der Gemeinde Geeste. Auf der Fläche befindet sich Ackerland und Bewaldung.

3.2 Geotechnische Kategorie

Nach DIN 4020 "geotechnische Untersuchungen für bautechnische Zwecke" werden bautechnische Maßnahmen in drei geotechnische Kategorien eingestuft.

Die geotechnischen Kategorien sind Gruppen, in die bautechnische Maßnahmen nach dem geotechnischen Risiko, das sich nach dem Schwierigkeitsgrad der Konstruktion, der Baugrundverhältnisse und der Wechselbeziehung zur Umgebung richtet, folgendermaßen eingestuft werden:

- Geotechnische **Kategorie 1** umfasst kleine einfache Bauobjekte bei einfachen und übersichtlichen Baugrundverhältnissen, so dass die Standsicherheit aufgrund gesicherter Erfahrung beurteilt werden kann.
- Geotechnische **Kategorie 2** umfasst Bauobjekte und Baugrundverhältnisse mittleren Schwierigkeitsgrades, bei denen die Sicherheit zahlenmäßig nachgewiesen werden muss und die eine ingenieurmäßige Bearbeitung mit geotechnischen Kenntnissen und Erfahrungen verlangen.
- Geotechnische Kategorie 3 umfasst Bauobjekte mit schwieriger Konstruktion und mit schwierigen Baugrundverhältnissen, die zur Bearbeitung vertiefte geotechnische Kenntnisse und Erfahrungen auf dem jeweiligen Spezialgebiet der Geotechnik verlangen.

Eine Einstufung in die geotechnischen Kategorien wird unter der Annahme, dass es sich bei der geplanten Bebauung um Gewerbebauten wie Lagerhallen, Verwaltungsgebäude, Lagerplätze und Vergleichbares handelt, vorgenommen.

Die geplanten Baumaßnahmen sind in die **Kategorie 2 bis 3** einzustufen. Da keine weiteren Planunterlagen vorliegen, ist ggf. eine Anpassung der geotechnischen Kategorie im Verlauf der weiteren Planung notwendig

4 Ergebnisse der geotechnischen Untersuchungen

4.1 Höhenkoten- und Lagevermessung

21 06 2023

Die Höhen- und Lagevermessung wurde am 21.03.2023 mit dem GPS und RTK gestützten MagicMapper-MF der Firma MTS Schrode AG durchgeführt.

Die einzelnen Bohr- und Sondierungspunkte wurden höhen- und lagerichtig eingemessen. Die Höhenkoordinaten sind im Lageplan (Plan 1) sowie in den Sondierprofilen (Anlage 1) eingetragen.

Tabelle 1: Höhenkoten vom 21.03.2023

RKS/DPL	UTM-Rechtswert (ETRS89)	UTM-Hochwert (ETRS89)	Höhenkoten [m NHN]	Höhenkoten im Mittel, [m NHN]
1	32380122	5830646	+17,58	
2	32380213	5830676	+18,50	
3	32380070	5830679	+17,46	
4	32380151	5830698	+18,28	
5	32380235	5830733	+17,88	
6	32380092	5830728	+17,44	+17,77
7	32380185	5830757	+17,90	
8	32380040	5830753	+17,32	
9	32380128	5830783	+17,71	
10	32380213	5830816	+17,67	

4.2 Schichtenprofile

Die Ergebnisse der Rammkernsondierungen (RKS) wurden in Bohrprofilen (Säulenprofil) nach DIN 4023 aufgezeichnet. Aus diesen Profilen können u. a. die Bodenarten, Mächtigkeiten und Beimengungen (humos, schluffig, usw.) entnommen werden.

4.2.1 Untergrundschichtung

Die ausgeführten Baugrundaufschlüsse geben eine exakte Aussage über die Untergrundschichtung nur für den jeweiligen Untersuchungspunkt. Für dazwischen liegende Bereiche sind nur Wahrscheinlichkeitsaussagen möglich.

Als Deckschicht wurde ein rd. 0,40 m bis 1,10 m mächtiger, stark humoser Feinsand angetroffen.

Unterlagert wird die Deckschicht von Feinsanden mit mittelsandigen Beimengungen bis zur Endteufe von 5,00 m u. GOK.

Einzelheiten zur Schichtenfolge sind den Anlagen 1 und 2 zu entnehmen.

4.3 Rammsondierungen

Zur Bestimmung der Lagerungsdichte der durchfahrenden nichtbindigen Böden wurden die leichten Rammsondierungen ausgeführt und die sich ergebenen Spitzenwiderstände aufgezeichnet.

Aus den Sondierwiderständen ist unmittelbar auf die Baugrundfestigkeit zu schließen. Als Festigkeit ist in diesem Fall die Eigenschaft eines nichtbindigen Untergrundes bezeichnet, die durch dessen Lagerungsdichte, Korngröße und Rauhigkeit gekennzeichnet ist und sich in der Größe des Steifemoduls E_s sowie des Winkels der inneren Reibung ϕ' äußert. Ein Zusammenhang zwischen den Sondierwiderständen und der Baugrundfestigkeit wird üblicherweise entsprechend der in Tabelle 2 zusammengestellten Kenngrößen hergestellt:

Tabelle 2: leichte Rammsondierung (DPL = 10 cm^2 , DIN EN ISO 22476-2:2012-03)

Eindringwiderstand N ₁₀ (Schlagzahl je 10 cm) Eindringung über GW / im GW	D	Benennung der Lagerungsdichte des Bodens	Benennung der Festigkeit des Bodens
3/1	< 0,15	sehr locker	sehr gering
10/5	0,15 - 0,30	locker	gering
55/30	0,30 - 0,50	mitteldicht	mittel
100/75	0,50 - 0,65	dicht	groß
> 100/75	> 0,65	sehr dicht	sehr groß

Zu den Sondierungen ist allgemein zu sagen, dass die oberen humosen Sande eine sehr lockere bis mitteldichte Lagerung besitzen. Bei einem überwiegenden Teil der Sondierungen folgen darunter Sande in einer größtenteils mitteldichten bis bereichsweise dichten und sehr dichten Lagerung bis zur Endteufe bei 5,00 m u. Gelände. Die in den Sondierungen **DPL 2** (von 3,8 m bis rd. 5,0 m u. Gelände), **DPL 6** (von 2,1 m bis rd. 5,0 m u. Gelände) und **DPL 8** (3,0 m bis 4,3 m u. Gelände) angetroffenen Sande weisen jedoch lockere bis sehr lockere Lagerungen auf.



5 Geotechnische Untersuchungsergebnisse – Aus- und Bewertung

5.1 Bodenmechanische Kennwerte, Bodengruppen

Die anstehenden Böden besitzen grundsätzlich eine hohe Wasseraufnahmefähigkeit, so dass diese Böden beim Offenlegen der Baugrube(n) nach starken Niederschlägen sowie bei Befahren dieser Böden unter Wassersättigung in den fließenden Zustand übergehen können.

Für den Homogenbereich können die in der Tabelle 3 angegebenen bautechnischen Eigenschaften angenommen werden. Die Einstufung erfolgte nach den Angaben der DIN 18196 sowie nach eigener Beurteilung.

Tabelle 3: aufgeschlossene Böden und deren bautechnische Eigenschaften (Übersicht)

Schichten der aufgeschlossenen Böden					
Homogenbereich				А	В
Bodenart				Feinsand, sehr schwach mittelsandig	Feinsand, mittel- sandig
Bodengruppe	DIN 18196			ОН	SU
Bodenklasse (veraltet)	DIN 18300 (alt)			1	3
Aufschluss				RKS 1 - RKS 10	RKS 1 - RKS 10
Schichtoberkante			m NN	18,50 - 17,32	17,18 - 16,34
Schichtunterkante			m NN	17,18 - 16,34	13,50 – 12,32
Lagerungsdichte	DIN EN ISO 22476-2			sehr locker bis locker	locker bis sehr dicht
Konsistenz Zersetzungsgrad	DIN 19682-5 DIN 19682-12				
Bodenkennwerte für erd	Istatische Bere	chnun	gen		
Wichte erdfeucht		γ	kN/m³		16,5 – 19,5
Wichte unter Auftrieb		γ΄	kN/m³	weniger geeignet	9 – 12
Reibungswinkel		φ´	0	als Baugrund, Bo-	32,5
Kohäsion		c´	kN/m²	denabtrag	0
Steifemodul		Es	MN/m²		15 - 80
Bautechnische Eigensch	naften				
Frostempfindlich- keitsklasse	ZTV E-StB			F2	F2
Verdichtungsfähigkeit	DIN 18196			mäßig	gut
Durchlässigkeitsbei- wert (geschätzt)		k _f	m/s	5x10 ⁻⁴ bis 5x10 ⁻⁶ (geschätzt)	5,16x10 ⁻⁵ (berechnet)
Bautechnische Eignung					
Baugrund für Gründungen	DIN 18196			weniger geeignet	sehr gut geeignet

Der Füllboden, der im Zuge der Herstellung des Baugrundes aufgetragen wird, sollte dabei die folgenden Kennwerte aufweisen:

Tabelle 4: Füllbodenkennwerte

Wichte erdfeucht	γ	kN/m³	19
Wichte unter Auftrieb	γ´	kN/m³	11
Reibungswinkel	φ´	0	32 - 35
Kohäsion	c´	kN/m²	0
Steifemodul	Es	MN/m²	50 - 80
Tiefe		m	0,00 - 2,20

5.1.1 zulässige Bodenpressung

Bei Einstufung der geplanten Bebauung, als setzungsunempfindliches Bauwerk, kann eine zulässige Bodenpressung von

$$\sigma_{zul.}$$
 = max. 200 KN/m², Bemessungswert $\sigma_{R,d}$ = max. 280 KN/m²

für die Gründungskörper angesetzt werden.

Die Mindestbreite der Fundamente beträgt rd. b = 0.50 m, die Mindesteinbindetiefe t = 0.80 m (frostfrei).

Es gelten die Voraussetzungen der DIN 1054, Tab. A 6.3. Der o. g. Bemessungswert sowie die zul. Bodenpressung sind für alle Bereiche mit mindestens durchgängiger mittlerer Lagerungsdichte gültig. In den locker gelagerten Bereichen sind diese abzumindern. Für konkrete Aussagen zur Abminderung sind weitere Informationen im Zuge der konkreten Bauplanung einzuholen.

5.1.2 Bemessungswert des Bettungsmoduls

Das Bettungsmodul ist ein multifaktorieller Wert, der sich aus den Bauwerkslasten, der Bauwerksgeometrie und dem Aufbau des Baugrundes am Gründungsstandort zusammensetzt. Er ist somit keine Bodenkonstante.

Das in Ansatz zu bringende Bettungsmodul $k_S = 6 \text{ MN/m}^3 - 22 \text{ MN/m}^3$ kann demgemäß auf Grundlage der im Rahmen der geotechnischen Untersuchung erhobenen Daten und der übermittelten Bauwerksdaten für die Entwurfsplanung lediglich überschlägig benannt werden. Die Berechnung des Bettungsmoduls (vgl. Anlage 4) wurde unter folgenden Annahmen durchgeführt:

- Beispiel Plattenfundament mit den Maßen 10,0 m x 10,0 m x 0,3 m
- Beispiel Flächenlast von 25 kN/m²
- Bodenaustausch der oberen humosen, locker gelagerten Bodenschichten
- Annahme mittlerer Grundwasserstand von 1,86 m u. Gelände
- Beispielrechnung 1: lockere Lagerung (Steifemodul E_s = 15 MN/m²)
- Beispielrechnung 2: mitteldichte Lagerung (Steifemodul E_s = 60 MN/m²)

Das Bettungsmodul sollte in jedem Fall nach der Ermittlung der tatsächlichen Bauwerkslasten geprüft werden.

5.2 Grundwasser

Bei den Sondierarbeiten zur Bodenerkundung am 21.03.2023 wurde Grundwasser in einer Tiefe zwischen ca. 1,60 m und 2,30 m unter Geländeoberkante festgestellt.

Jahreszeitlich bedingte Schwankungen des Grundwassers können jedoch höhere und niedrigere Grundwasserstände ermöglichen. Zu Hoch- und Niedrigwasserzeiten muss mit einem Grundwasserschwankungsbereich von rd. 0,50 m gerechnet werden.

Tabelle 5: Grundwasserstände vom 21.03.2023

RKS/DPL	Wasserstand ab GOK [m]	Wasserstand im Mittel ab GOK [m]
1	- 1,70	
2	- 2,10	
3	- 1,60	
4	- 2,30	
5	- 1,80	
6	- 1,85	- 1,86
7	- 2,10	
8	- 1,70	
9	- 1,70	
10	- 1,80	

Der Bemessungswasserstand ist mit 1,30 m unter Gelände bei ca. 16,5 m NHN anzusetzen.

6 Baugrundrisiko

Da Bodenaufschlüsse immer nur eine exakte Aussage für den eigentlichen Untersuchungspunkt geben, sind für die dazwischen liegenden Bereiche nur Wahrscheinlichkeitsaussagen möglich.

Die wahrscheinliche Richtigkeit einer Aussage über den Aufbau des Untergrundes wächst mit dem Untersuchungsumfang, d. h. mit der Anzahl der Aufschlüsse und nimmt mit der Wechselhaftigkeit des Baugrundes ab.

Es bleibt daher immer ein Risiko, dass im Untergrund Abweichungen von den zu erwartenden zu den tatsächlichen Baugrundverhältnissen vorhanden sind. Dieses Risiko wird als Baugrundrisiko bezeichnet.

Unter Baugrundrisiko versteht man auch die Gefahr, dass bei jeder Bebauung von Baugrund trotz vorhergehender, den Regeln der Technik entsprechender bestmöglicher Untersuchung und Beschreibung von Boden- und Wasserverhältnissen, unvorhersehbare Erschwernisse auftreten können.

Ein restliches Baugrundrisiko kann daher auch durch eingehende geotechnische Untersuchungen nicht ausgeschlossen werden, da Inhomogenitäten des Baugrundes (z. B. evtl. linsenartig) nicht restlos zu erfassen sind.

Aufgabe der geotechnischen Untersuchungen von Boden zur Erkundung als Baugrund ist es, das Baugrundrisiko im Hinblick auf die Aufgabenstellung des jeweiligen Projektes einzugrenzen.

Das Baugrundrisiko wird im vorliegenden Fall durch die im setzungsrelevanten Bereich anstehenden locker gelagerten, humosen Sande des Oberbodens sowie durch die in Teilbereichen sehr locker bis locker gelagerten Sande des Unterbodens geprägt.

Bei einer direkten Belastung dieser Sedimente ist ein größeres Baugrundrisiko vorhanden, so dass dann Maßnahmen erforderlich werden, um das Baugrundrisiko auf ein vertretbares Maß zu reduzieren.

7 Altlasten aus Altablagerungen und Altstandorten

Weder aus den vorliegenden Unterlagen noch aus der Vornutzung der Fläche ergeben sich Hinweise auf eine schädliche Bodenveränderung (sBv) aus dem Umgang mit bodenund / oder Wassergefährdenden Stoffen noch aus der Ablagerung von Abfällen.

8 Grundbautechnische Folgerung

8.1 Versickerungsanlagen

Eine Verrieselung des anfallenden Niederschlagswassers (Dach- bzw. Straßenentwässerung) im oberflächennahen Untergrundbereich der Grundstücksbereiche der Wohnbebauungen ist zum jetzigen Zeitpunkt nur bedingt möglich.

Das bedeutet, eine Rigolen-, Drainstrang- sowie Muldenversickerung kann nach Durchbrechung der anstehenden Mutterbodenschicht bzw. nach Abtrag dieser erfolgen. Hierbei ist zu beachten, dass ein Grundwasserflurabstand von $\geq 1,00$ m eingehalten wird.

Die Durchlässigkeitsbestimmung des anstehenden Untergrundes wurde mittels der Siebanalyse gemäß DIN 18123 und DIN 66165-1 bestimmt.

Folgende Durchlässigkeitsbeiwerte (k_f) wurden für das rollige Sediment (Feinsand) ermittelt:

MP 1 (fSms2) 5.04×10^{-5} m/s

MP 2 (fSms1) keine Berechnung möglich

MP 3 (fSms2u1) 5.34×10^{-5} m/s

MP 4 (fSms1) $5,10 \times 10^{-5}$ m/s

Mittelwert: $5,16 \times 10^{-5} \,\mathrm{m/s}$

Der Durchlässigkeitsbeiwert konnte für die MP 2 nicht berechnet werden. Die Körnungslinie von MP 2 nimmt jedoch einen ähnlichen Verlauf wie die Körnungslinien der übrigen Mischproben, sodass der Durchlässigkeitsbeiwert in einem ähnlichen Größenbereich liegt. Für Bemessungen von Versickerungsanlagen muss der ermittelte Wert gemäß DWA-A 138, Anhang B mit dem Faktor 0,2 korrigiert werden.

8.2 Verkehrsflächen

Die folgenden allgemeinen Folgerungen und Empfehlungen müssen nach Vorlage weiterer detaillierter Planungsunterlagen gegebenenfalls ergänzt werden.

Die Konstruktion des Straßenoberbaues und die Herrichtung des Untergrundes / Unterbaues sollte grundsätzlich entsprechend den Ausführungen der RStO 12 (Richtlinien für die Standardisierung des Oberbaues von Verkehrsflächen) sowie der ZTVE-StB (zusätzliche technische Vertragsbedingungen und Richtlinien für Erdbauarbeiten im Straßenbau bzw. Tragschichten im Straßenbau) vorgenommen werden, um einen auf Dauer verformungsarmen Straßenköper zu gewährleisten.

Ausgehend von einer Zuordnung der Trassenbereiche in die Bauklasse II-III (Straße im Gewerbegebiet) sollte die Mindeststärke des frostsicheren Straßenaufbaues für die Trassen gemäß ZTVE-StB gewählt werden.

Das bedeutet: die anstehenden humosen Schichten (Mutterboden) sind auf der gesamten neu geplanten Trassenfläche abzutragen und bis zu ihrer evtl. Wiederverwendung getrennt von anderen Bodenarten zu lagern.

Das gesamte Aushubplanum ist sorgfältig zu verdichten! Achtung Nachbarbebauung!

Danach wird das Gelände mit einem geeigneten Füllboden bei Verdichtung in Lagen von max. 30 - 40 cm Mächtigkeit wieder eingebaut. Anzufahrendes Füllmaterial (für die untere Tragschicht) sollte entsprechend der ZTVE bereits als nicht frostempfindlich eingestuft sein, damit eine besondere Frostschutzschicht nicht mehr erforderlich ist.

Hierbei wird besonders auf die sorgfältige Verdichtung des Untergrundes in den Ausschachtungsbereichen im Zuge des Einbaus evtl. Ver- und Entsorgungsleitungen unter dem Straßenkörper sowie der Arbeitsraumbereiche hingewiesen.

Für die Erdarbeiten allgemein verweisen wir auf die Empfehlungen der ZTVE-StB und das Merkblatt für die Bodenverdichtung im Straßenbau. Auf die wesentlichen Punkte weisen wir nachfolgend noch einmal besonders hin.

Durch die eingesetzten Geräte und die Arbeitsvorgänge dürfen die Eigenschaften des Baugrundes nicht nachteilig verändert werden. Aufgelockerter Boden ist sorgfältig nachzuverdichten. Evtl. Dammbaumaterial ist in Lagen mit ausreichendem Quergefälle über die gesamte Schüttbreite durchgehend einzubauen und gleichmäßig zu verdichten.

Die Verdichtung ist von außen nach innen (zur Mitte) hin voranzutreiben. Sie soll dem

Schüttvorgang unmittelbar folgen. Die Schütthöhe und die Zahl der Arbeitsgänge sind

den verwendeten Verdichtungsgeräten anzupassen und so festzulegen, dass eine dichte

Lagerung erreicht wird. Die erreichten Verdichtungsgrade sind nachzuweisen.

Durch Baumaßnahmen oder Witterungseinflüsse aufgeweichter Boden ist in jedem Fall

vor Einbringen des Füllmaterials vollständig auszuheben und durch geeigneten Füllbo-

den, wie zuvor beschrieben, zu ersetzen.

Auf dem Planum (Oberkante Untergrund / Unterbau) ist ein Verformungsmodul (ent-

sprechend der RStO 12) von mind. Ev2 \geq 45 MN/m² (Empfehlung: Ev2 \geq 60 MN/m²) nach-

zuweisen.

Zur Erstellung der Schottertragschicht ist wasserunempfindliches verdichtungsfähiges

kornabgestuftes und kornstabiles sowie fremd- und humusfreies Schottermaterial ge-

mäß ZTVE-SoB-StB der Körnung 0/32 bzw. 0/45 mit einem Feinkornanteil (Kornfraktion

< 0,063 mm) von kleiner 5 % zu verwenden.

Auf die wasserundurchlässige Ausbildung der evtl. erforderlichen Schwind- und Arbeits-

fugen wird besonders hingewiesen.

Rissweitenbeschränkung nach DIN 1045 beachten!

Vor Einbau der Sauberkeitsschicht unter der Sohlplatte ist das Feinplanum sorgfältig zu

verdichten!

8.3 Leitungsgräben und Baugruben

Die beim Aushub freigelegten Erd- bzw. Felswände von Baugruben und Gräben sind so

abzuböschen, zu verbauen oder anderweitig zu sichern, dass sie während der einzelnen

Bauzustände standsicher sind. Die Vorgaben der aktuellen DIN 4124 sind dabei zu be-

achten.

Baugruben und Gräben bis 1,25 m Tiefe dürfen ohne Sicherung mit senkrechten Wänden

hergestellt werden.

Bei Baugruben und Gräben mit einer Tiefe von mehr als 1,25 m bzw. von mehr als 1,75 m

richtet sich der Böschungswinkel, unabhängig von der Lösbarkeit des Bodens, nach

Bebauungsplan Nr. 88, "Gewerbegebiet westlich Dieselstraße, Dalum"

Datum:

dessen bodenmechanischen Eigenschaften und nach den äußeren Einflüssen auf die Böschung. Ohne Nachweis der Standsicherheit darf ein Böschungswinkel von 45°nicht überschritten werden.

Baugruben und Gräben sind zu verbauen, wenn keine Böschung hergestellt werden kann. Dabei muss der obere Rand des Verbaus die Geländeoberfläche bei einer Tiefe bis einschließlich 2,00 m mindestens um 0,05 m, bei einer Tiefe von mehr als 2,00 m mindestens um 0,10 m überragen.

Vor Einbau der Sauberkeitsschicht unter der Sohlplatte ist das Feinplanum sorgfältig zu verdichten!

8.4 Bauwerke ohne Unterkellerung

Für Gewerbebauten wie Lagerhallen oder größere Bürogebäude mit mehreren Stockwerken sind abhängig von den zu erwartenden Bauwerkslasten sowie der Bauwerksgeometrie tiefergehende Baugrunderkundungen erforderlich (bis ca. 10,0 m Tiefe unter Geländeoberkante). Für kleinere Bauten in der Größe von Einfamilienhäusern werden aufgrund der inhomogenen Lagerungsdichte ebenfalls weitere Sondierungen empfohlen. Auf Grundlage des derzeitigen Informationsstandes können folgende Empfehlungen unterbreitet werden. Um eine größere Setzungsbeeinflussung des aufgehenden Bauwerkes aufgrund des zuvor beschriebenen Untergrundaufbaues auf ein Minimum zu reduzieren, ist eine Bodenverbesserung – Austausch des oberen Untergrundes (humose Deckschicht und locker gelagerte Sande) bis max. 2,20 m (RKS 6) unter OK jetziges Gelände - zu empfehlen. Hierbei ist zu beachten, dass die Bodenverbesserung im Hinblick auf die Druckausstrahlung mit einem seitlichen Überstand erfolgen muss, dessen Breite mindestens der Austauschtiefe entspricht. Es ist ein Böschungswinkel für das rollige Sediment von 45° einzuhalten! Die Böschungen sind gegen Erosion durch Folienabdeckung zu schützen.

In den Bereichen, in denen eine lockere bis sehr lockere Lagerung des Untergrundes bis 5,0 m u. GOK vorliegt (siehe DPL 2, DPL 6 und DPL 8), sind weitere Maßnahmen zur Baugrundverbesserung wie z. B. Nachverdichtung im Umsetzverfahren, Rütteldruckbzw. -stopfverdichtung, Bodeninjektionen oder die Wahl von Pfahlgründungen

notwendig. Die Auswahl sowie das Ausmaß der Baugrundverbesserung ist wiederum vom geplanten Bauwerk abhängig. In diesen Bereichen sind weitere Sondierungen notwendig.

Für die Durchführung der Erdarbeiten wird der Einsatz einer zahnlosen Baggerschaufel (sogenannte Grabenschaufel) im Rückwärtsbetrieb empfohlen.

Bereiche, in denen Bodenmaterial ausgehoben wurde, sind mit geeigneten, gut abgestuften Sanden bei Verdichtung in Lagen von max. 30 - 40 cm Mächtigkeit bis OK Sollhöhe neu aufzufüllen.

Die erzielte Lagerungsdichte des eingebauten Füllbodens ist vor der Herstellung der Sauberkeitsschicht zu überprüfen. Das heißt, die erreichte Lagerungsdichte, mind. mitteldichte bis dichte Lagerung, muss von einer Unternehmerunabhängigen Institution nachgewiesen werden.

Zudem sollte die Ausführung eines Lastverteilungspolsters zur besseren Lastabtragung der Bauwerkslasten berücksichtigt werden, es dient gleichzeitig als Drainagepolster. Als Polster kann eine mind. 0,30 – 0,50 m mächtige Schottertragschicht (Mineral - 0/45 bzw. 0/32) alternativ RC-Material unterhalb der Stb.-Gründungselemente erstellt werden. Diese dient auch gleichzeitig als Sauberkeitsschicht (Bewehrung kann "sauber" verlegt werden).

Der Verdichtungsgrad des Lastverteilungspolsters sollte mittels Plattendruckversuchen nach DIN 18134 überprüft werden. Es ist ein $E_{\nu 2}$ -Wert von mind. 100 MN/m² nachzuweisen.

Bei einer Abdichtungsebene ≥ 50 cm über dem Bemessungswasserstand kann die Abdichtung der erdberührten Bauteile nach DIN 18533-1 mittels einer Drainung gemäß DIN 4095 (mit kapillarbrechender Schicht) empfohlen werden, dabei kann die Wassereinwirkungsklasse W1.2-E planerisch angesetzt werden. Ist die Abdichtungsebene < 50 cm über dem Bemessungswasserstand geplant, ist bei einer Eintauchtiefe < 3,0 m die Wassereinwirkungsklasse W2.1-E anzusetzen und eine Abdichtung der erdberührten Bauteile nach DIN 18533-1 Abschnitt 8.6.1 einzuplanen.

8.5 Bauwerke mit Unterkellerung

Für Bauwerke mit Unterkellerung sind tiefergehender Baugrunderkundungen erforderlich (bis ca. 10,0 m Tiefe unter Geländeoberkante).

8.6 Allgemeine Empfehlungen zum Erdbau

Baugrubenaushub Böschungswinkel maximal 45° (nichtbindige Böden, nach

DIN 4124)

Bodenaushub, der nicht auf dem Baugrundstück wieder eingebaut werden kann, ist separat als Mutterboden (humoser Oberboden) oder als sonstiger Bodenaushub zu entsor-

gen.

Der Boden ist nach LAGA M20 TR Boden (2004) bzw. ab 01.08.2023 nach den Vorgaben der ErsatzbaustoffV zu deklarieren und einer geeigneten Verwertung zuzuführen ggf. auch im Sinne der Kreislaufwirtschaft mit dem Abfallschlüssel 170504 als nicht gefährlicher Abfall oder 170503*, als gefährlicher Abfall aus dem Wirtschaftskreislauf zu ent-

nehmen, d.h. zu entsorgen.

8.7 Wasserhaltung

Für die Durchführung der Erdarbeiten, insbesondere des Kellergeschossrückbaus, muss das Grundwasser ständig abgeführt werden. Das bedeutet, das Wasser ist bis mind. 0,50 m unter der tiefsten Bauwerksplanumebene, z. B. mittels einer Vakuumfilter- bzw. Fräsdrainage, abzusenken.

Die Wassermenge und der Absenkungsradius sind auf das äußerste Minimum zu beschränken (Nachbarbebauung).

Auf die grundsätzliche Pflicht der Bauherrschaft zur Beantragung einer wasserrechtlichen Erlaubnis für die Grundwasserabsenkung bei der Unteren Wasserbehörde wird zudem hingewiesen. In dem Kontext sind sowohl die Einrichtung von Grundwasserbeobachtungspegeln als auch die regelmäßige tägliche Ablesung, Auswertung und Dokumentation der Daten vorzusehen.

9 Beweissicherung

Vor Beginn der Erdarbeiten ist ein Beweissicherungsverfahren für die angrenzende Nachbarbebauung von fachkundigen unabhängigen vereidigten Sachverständigen durchzuführen, um unbegründete Schadensersatzansprüche abwehren zu können bzw. berechtigte Forderungen angemessen zu befriedigen.

10 Hinweise

Sollten hinsichtlich der vorliegenden Bodenerkundungsergebnisse abweichende Bodenverhältnisse bei der Bauausführung angetroffen werden, so ist der Unterzeichner sofort zu informieren.

Bezüglich der weiteren Planung des Bauvorhabens und der Ausschreibung der Erd- und Gründungsarbeiten wird auf die ergänzenden Hinweise in den vorigen Abschnitten hingewiesen.

Die Unterzeichner behalten sich vor, nach Vorlage weiterer detaillierter Planungsunterlagen gegebenenfalls ergänzende Stellungnahmen abzugeben.

BSc.

Mohamed M'Bareck

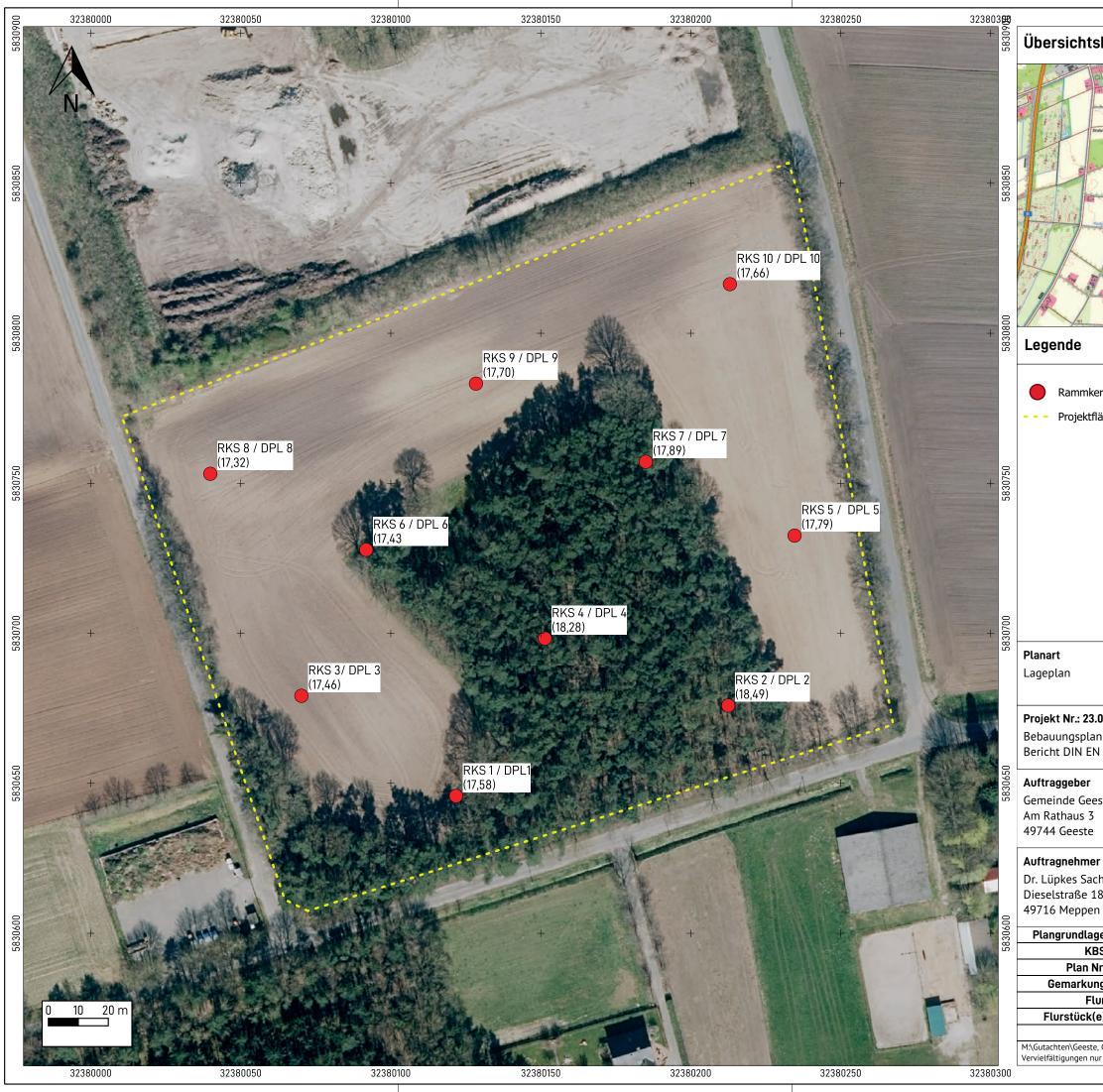
Bei evtl. noch anstehenden Rückfragen stehen die Unterzeichner zur Verfügung.

Claudia Rakel

MSc

Karl-Heinz Lüpkes

Dr. rer.nat.



Übersichtskarte



Legende

Rammkernsondierung (RKS) / Rammsondierung (DPL) (m NHN)

- Projektfläche

Projekt Nr.: 23.02.6061

Bebauungsplan Nr. 88 "Gewerbegebiet westlich Dieselstraße, Dalum" - Geotechnischer Bericht DIN EN 1997 EC7

Gemeinde Geeste Am Rathaus 3 49744 Geeste



Maßstab: 1:50000

Auftragnehmer

Dr. Lüpkes Sachverständige GbR Dieselstraße 18

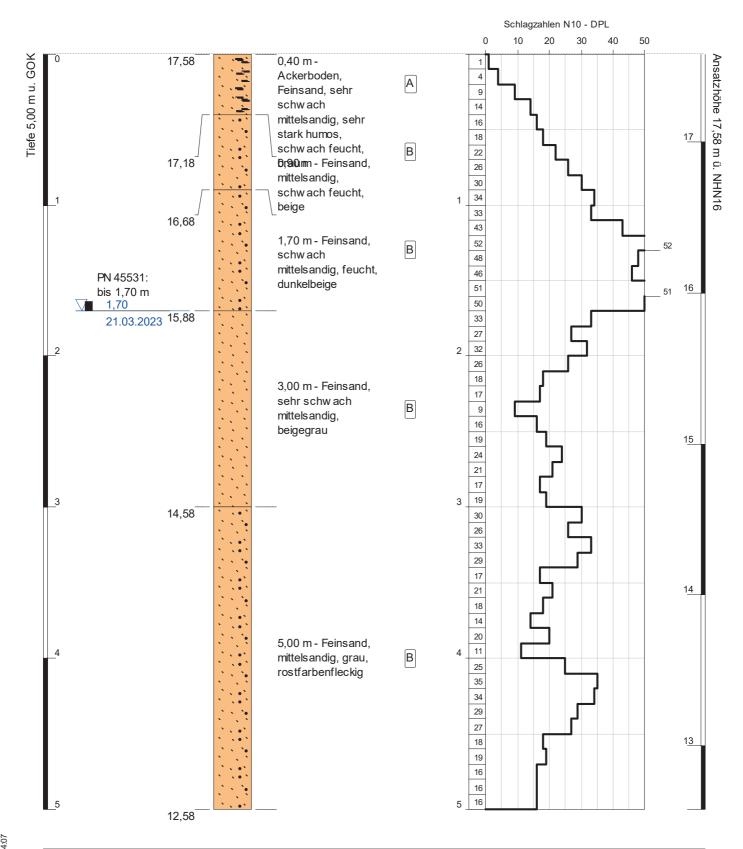
Dr. Lüpkes Sachverständige

0				
583060	Plangrundlage	DOP, DTK50 (Übersichtkarte)		
28	KBS	ETRS89 / UTM zone 32N (zE-N), EPSG:4647		
	Plan Nr.	1	Datum	24.05.2023
	Gemarkung	Groß Hesepe	Bearbeitet	MM
	Flur	24	Geprüft	CR
	Flurstück(e)	10/2	Blattmaße	420 x 297
			Maßstab	1:1250

M:\Gutachten\Geeste, Gemeinde - AMAGNO\2023\23.02.6061\GIS\6061.qgz Vervielfältigungen nur mit Genehmigung des Auftragnehmers

Auftraggeber: Gemeinde Geeste Rechtswert: 32380122 Bohrfirma: Dr. Lüpkes Sachverständige GbR Hochw ert: 5830646 HJD Ansatzhöhe: 17,58 m

Bearbeiter: Datum: 21.03.2023 Endtiefe: 5,00 m



Höhenmaßstab: 1:25

ETRS89 / UTM zone N32 Koordinatensystem:

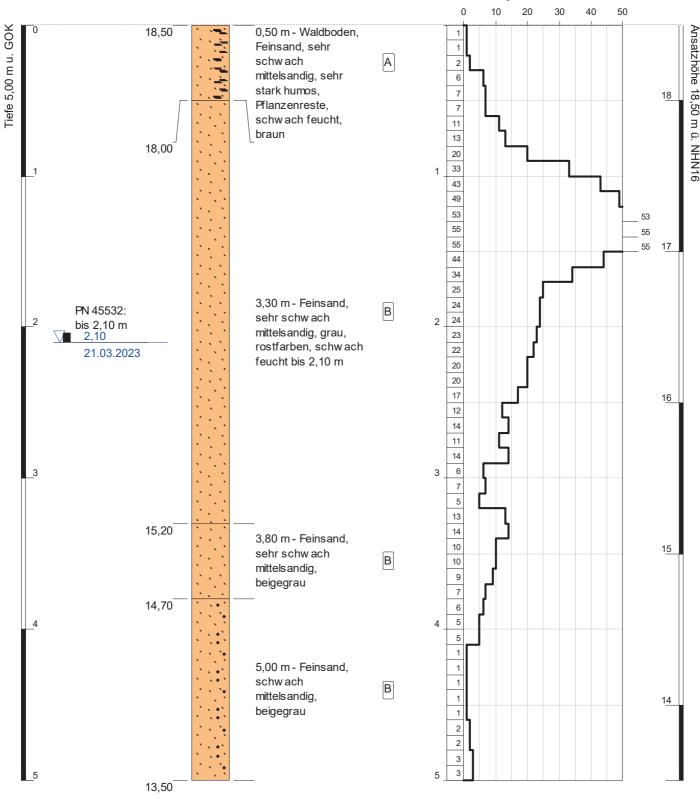
Höhensystem: Normalhöhennull (NHN) im DHHN2016 Sachverständige

Aufschluss: 6061 - RKS 2 / DPL 2

Projekt: Bebauungsplan Nr. 88 "Gewerbegebiet westlich Dieselstraße, Dalum"

Auftraggeber: Rechtsw ert: 32380213 Gemeinde Geeste Bohrfirma: Dr. Lüpkes Sachverständige GbR Hochw ert: 5830676 HJD Ansatzhöhe: 18,50 m



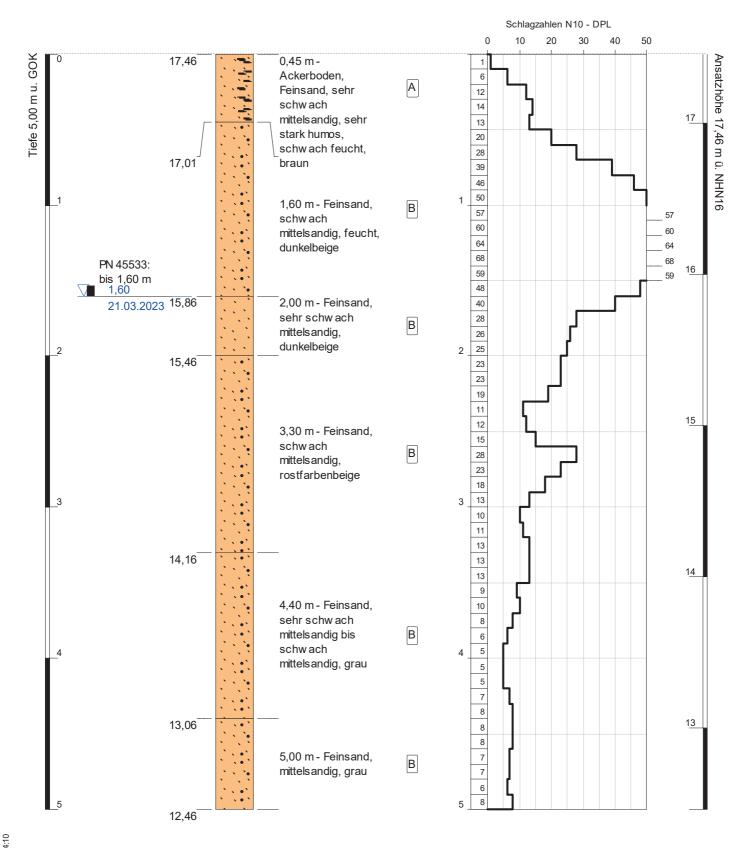


Höhenmaßstab: 1:25

ETRS89 / UTM zone N32 Koordinatensystem:

Höhensystem: Normalhöhennull (NHN) im DHHN2016 Sachverständige

Auftraggeber:Gemeinde GeesteRechtswert:32380070Bohrfirma:Dr. Lüpkes Sachverständige GbRHochwert:5830679Bearbeiter:HJDAnsatzhöhe:17,46 mDatum:21.03.2023Endtiefe:5,00 m



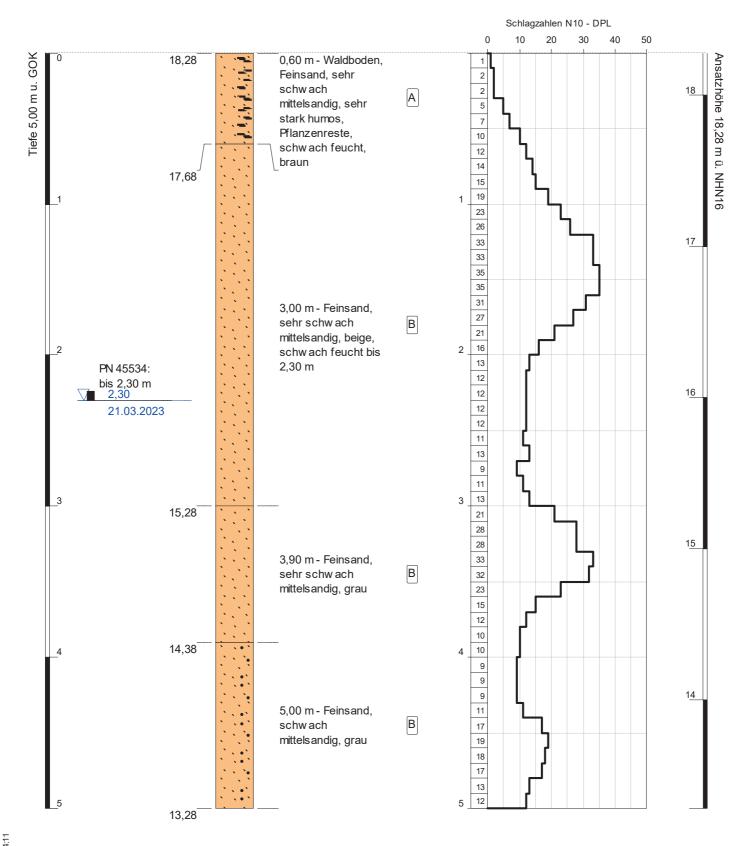
Höhenmaßstab: 1:25

Koordinatensystem: ETRS89 / UTM zone N32

Höhensystem: Normalhöhennull (NHN) im DHHN2016

Dr. Lüpkes Sachverständige Deseistra 18,49716 Meppen

Auftraggeber:Gemeinde GeesteRechtswert:32380151Bohrfirma:Dr. Lüpkes Sachverständige GbRHochwert:5830698Bearbeiter:HJDAnsatzhöhe:18,28 mDatum:21.03.2023Endtiefe:5,00 m



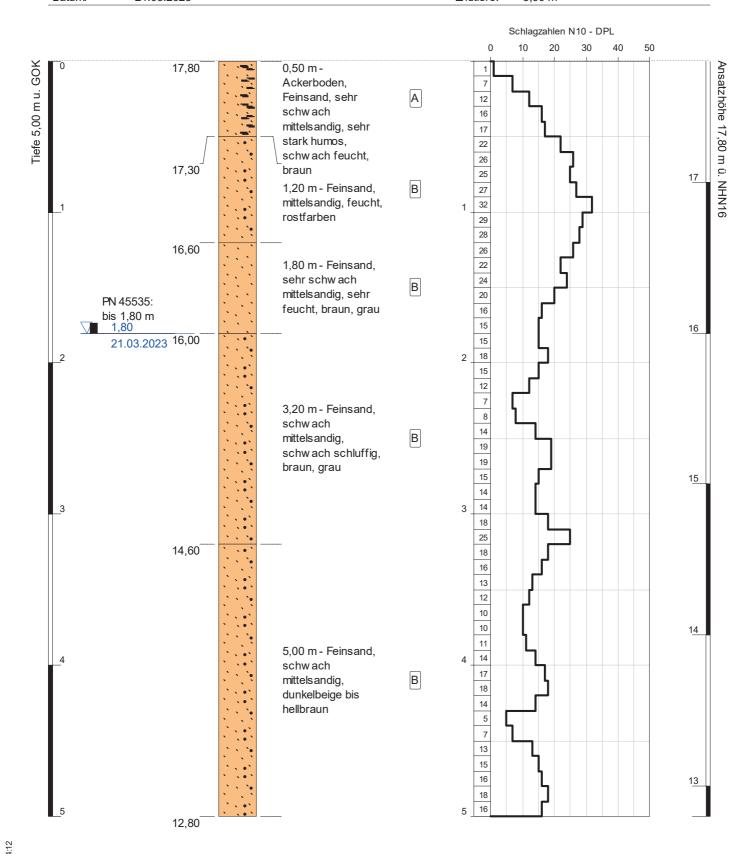
Höhenmaßstab: 1:25

Koordinatensystem: ETRS89 / UTM zone N32

Höhensystem: Normalhöhennull (NHN) im DHHN2016

Dr. Lüpkes Sachverständige Deseistraße 18, 49716 Meppen

Auftraggeber:Gemeinde GeesteRechtswert:32380235Bohrfirma:Dr. Lüpkes Sachverständige GbRHochwert:5830733Bearbeiter:HJDAnsatzhöhe:17,80 mDatum:21.03.2023Endtiefe:5,00 m



Höhenmaßstab: 1:25

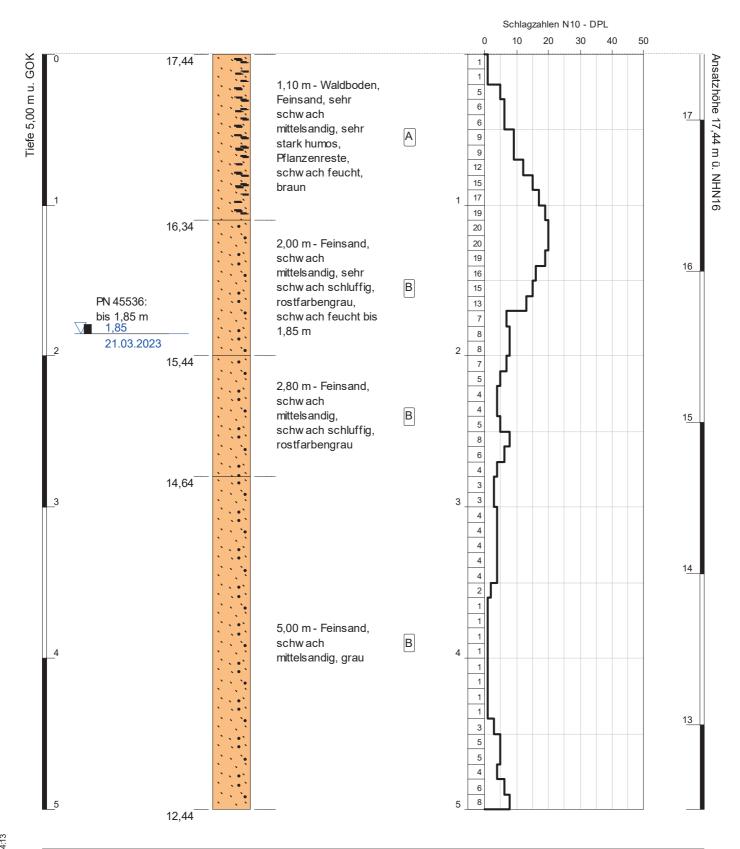
Koordinatensystem: ETRS89 / UTM zone N32

Höhensystem: Normalhöhennull (NHN) im DHHN2016

Dr. Lüpkes Sachverständige Deselstrale 18, 49716 Meppen

Auftraggeber: Rechtswert: 32380092 Gemeinde Geeste Bohrfirma: Dr. Lüpkes Sachverständige GbR Hochw ert: 5830728 HJD Ansatzhöhe: 17,44 m

Bearbeiter: Datum: 21.03.2023 Endtiefe: 5,00 m



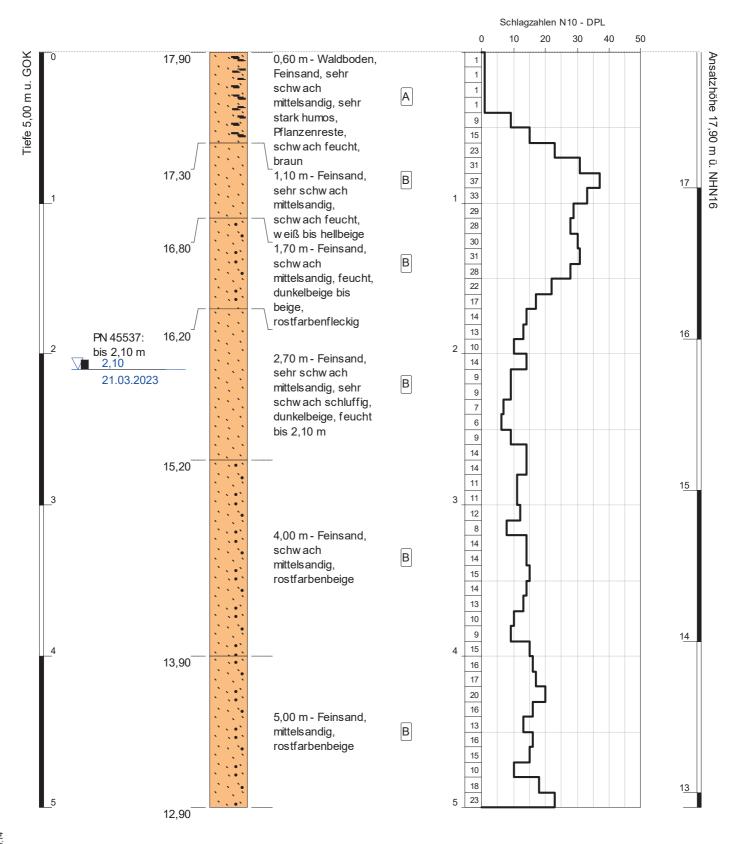
Höhenmaßstab: 1:25

ETRS89 / UTM zone N32 Koordinatensystem:

Höhensystem: Normalhöhennull (NHN) im DHHN2016 Sachverständige

Auftraggeber: Rechtswert: 32380185 Gemeinde Geeste Bohrfirma: Dr. Lüpkes Sachverständige GbR Hochw ert: 5830757 HJD Ansatzhöhe: 17,90 m

Bearbeiter: Datum: 21.03.2023 Endtiefe: 5.00 m



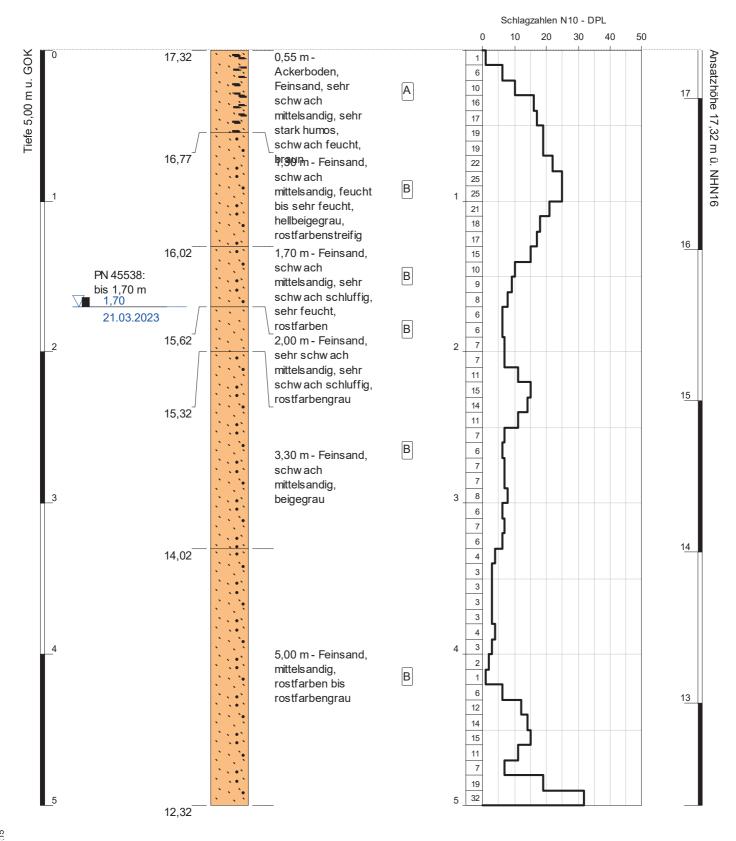
Höhenmaßstab: 1:25

ETRS89 / UTM zone N32 Koordinatensystem:

Höhensystem: Normalhöhennull (NHN) im DHHN2016

Auftraggeber: Rechtswert: 32380040 Gemeinde Geeste Bohrfirma: Dr. Lüpkes Sachverständige GbR Hochw ert: 5830753 HJD Bearbeiter: Ansatzhöhe: 17,32 m

Datum: 21.03.2023 Endtiefe: 5.00 m



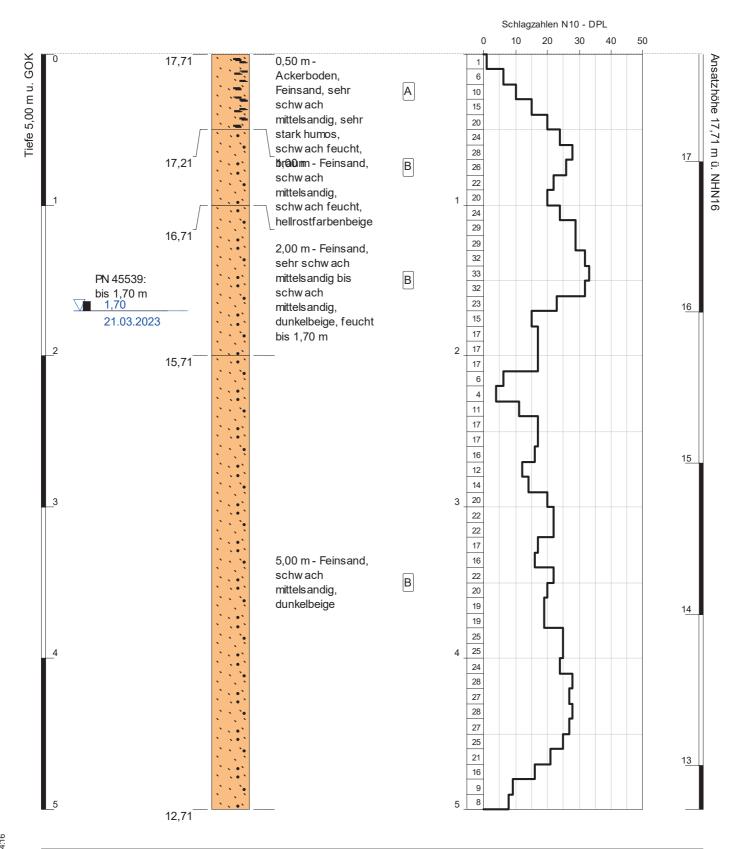
Höhenmaßstab: 1:25

ETRS89 / UTM zone N32 Koordinatensystem:

Höhensystem: Normalhöhennull (NHN) im DHHN2016 Sachverständige

Auftraggeber: Gemeinde Geeste Rechtswert: 32380128 Bohrfirma: Dr. Lüpkes Sachverständige GbR Hochw ert: 5830783 Bearbeiter: HJD Ansatzhöhe: 17,71 m

Datum: 21.03.2023 Endtiefe: 5,00 m



Höhenmaßstab: 1:25

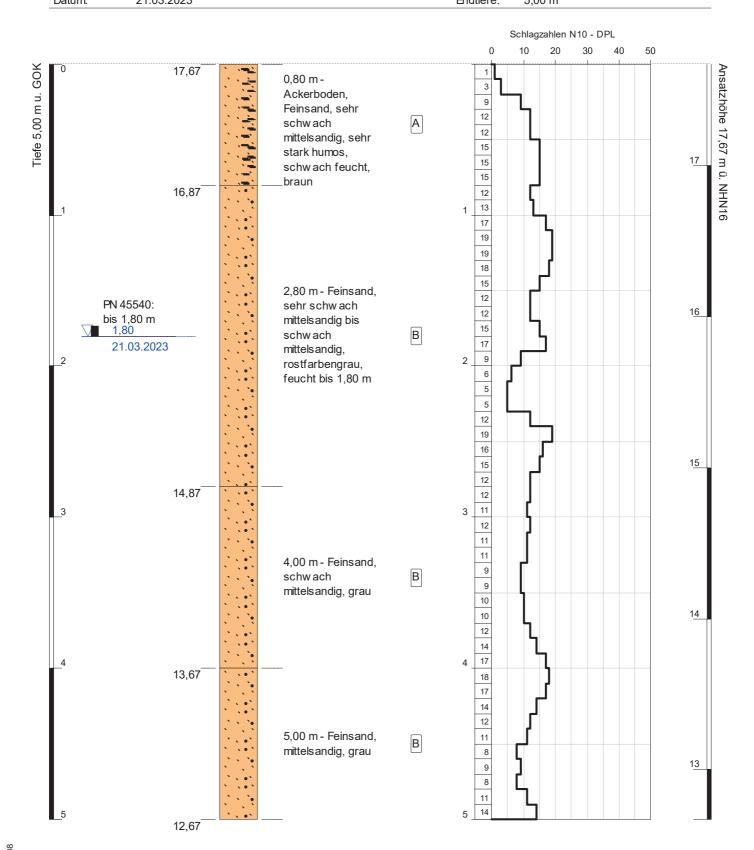
ETRS89 / UTM zone N32 Koordinatensystem:

Höhensystem: Normalhöhennull (NHN) im DHHN2016 Sachverständige

Aufschluss: 6061 - RKS 10 / DPL 10

Projekt: Bebauungsplan Nr. 88 "Gewerbegebiet westlich Dieselstraße, Dalum"

Auftraggeber:Gemeinde GeesteRechtswert:32380213Bohrfirma:Dr. Lüpkes Sachverständige GbRHochwert:5830816Bearbeiter:HJDAnsatzhöhe:17,67 mDatum:21.03.2023Endtiefe:5,00 m



Höhenmaßstab: 1:25

Koordinatensystem: ETRS89 / UTM zone N32

Höhensystem: Normalhöhennull (NHN) im DHHN2016

Dr. Lüpkes Sachverständige Deselstraße 18, 49716 Meppen



Allgemeine Angaben				
Probentyp: Boden	Probennumme	er: 45531	Projekt: 23.02.6061	
Bezeichnung: RKS 1.1				
Firma: Geeste, Gemeinde	Probenehmer:	: HJD	Datum: 21.03.2023	
Probenahmestelle: Zu den Tanr	nen, Geeste			
-Lage				
Gemarkung:	Flur:	F	Flurstück: Höhe Entnahmepunkt: m (NN)	
TK:	DGK:			
Hoch:	Rechts:	r		
Temperatur Außenluft (°C	Rel. Lu	Rel. Luftfeuchte (%):		
Bodenluft (°C	;): Luftdru	Luftdruck (hPa):		
Probenmatrix: Unterboden —Art der Probenahme	○ Mischprobe	Zahl der Einzelp Art der Misch Kegelvie Aliquotie	probenerstellung ————————————————————————————————————	
Probenahmegerät: RKS Ø50 Probenmenge: 1,0	mm ⊙ L ○kg			
-Entnahmedaten				
Farbe: dbe	Gerud			
	Kons	istenz: sandig		
Entnahmetiefe (m): 0,90 - 1,70	Körnu	ung: fS, ms2		
Lagerung / Transport				
Behältermaterial:	Glas	Probenkonser	vierung: ohne	
Behälterverschlussmaterial: N	/letall	Probenlagerur	ng: Raumtemp.	

Kommentar: - feucht



Allgemeine Angaben				
Probentyp: Boden	Probennummer: 455	Projekt: 23.02.6061		
Bezeichnung: RKS 2.1				
Firma: Geeste, Gemeinde	Probenehmer: HJ	D Datum: 21.03.2023		
Probenahmestelle: Zu den Tannen, Ge	eeste			
Lage —				
Gemarkung:	Flur:	Flurstück:		
TK:	DGK:	Höhe Entnahmepunkt:		
Hoch:	Rechts:	m (NN)		
Meteorologische Daten				
Temperatur Außenluft (°C):	Rel. Luftfeuch	Rel. Luftfeuchte (%):		
Bodenluft (°C):	Luftdruck (hP	'a):		
Probenmatrix: Unterboden				
Art der Probenahme				
Einzelprobe	Mischprobe Zah	nl der Einzelproben:		
	_A	rt der Mischprobenerstellung		
		○ Kegelviertel		
Rastermaß bei Flächenmischproben (m):		Aliquotieren		
Probenahmegerät: RKS Ø50mm				
Probenmenge: 1,0	kg			
Entnahmedaten				
Farbe: gr, rf	Geruch:	ohne		
	Konsistenz:	sandig		
Entnahmetiefe (m): 1,10 - 2,10	Körnung:	fS, ms2		
.,,,,				
_Lagerung / Transport				
Behältermaterial: Glas	Pr	robenkonservierung: ohne		
Behälterverschlussmaterial: Metall	Pr	obenlagerung: Raumtemp.		

Kommentar: - schwach feucht



-Allgemeine Ang	gaben ————				
	oden	Probennummer:	45533	Projekt: 23.02.6061	
Bezeichnung: RI	KS 3.1				
Firma: Geeste, G	Semeinde	Probenehmer:	HJD	Datum: 21.03.2023	
Probenahmestell	le: Zu den Tannen, Geeste	e			
Lage —					
Gemarkung:		Flur:	Flurstüc	k:	
TK:		DGK:		Höhe Entnahmepunkt: m (NN)	
Hoch:		Rechts:	III (ININ)		
Meteorologisch	ne Daten				
Temperatur Außenluft (°C):		Rel. Luftfe	Rel. Luftfeuchte (%):		
	Bodenluft (°C):	Luftdruck	(hPa):		
Art der Probena igen Einzelprobe Rastermaß bei Flächenmischpro	oben (m):	○ Mischprobe	Zahl der Einzelproben: Art der Mischprobene Kegelviertel Aliquotieren	erstellung	
Probenahmeger	ät: RKS Ø50mm				
Probenmenge: 1	1,0	1			
–Entnahmedatei	n ———				
Farbe:	dbe	Geruch:	ohne		
		Konsisto	enz: sandig		
Entnahmetiefe (m): 0,60 - 1,60		Körnunç	Körnung: fS, ms2		
–Lagerung / Trai	nsport ————				
Behältermater	ial: Glas		Probenkonservierung	ohne	
Behälterversch	hlussmaterial: Metall		Probenlagerung:	Raumtemp.	

Kommentar: - feucht



Allgemeine Angaben				
Probentyp: Boden	Probennummer: 455	534 Projekt: 23.02.6061		
Bezeichnung: RKS 4.1				
Firma: Geeste, Gemeinde	Probenehmer: HJI	D Datum: 21.03.2023		
Probenahmestelle: Zu den Tannen, Gee	este			
Lage —				
Gemarkung:	Flur:	Flurstück:		
TK:	DGK:	Höhe Entnahmepunkt:		
Hoch:	Rechts:	m (NN)		
- Meteorologische Daten				
Temperatur Außenluft (°C):	Rel. Luftfeuch	Rel. Luftfeuchte (%):		
Bodenluft (°C):	Luftdruck (hP	'a):		
Probenmatrix: Unterboden				
-Art der Probenahme				
Einzelprobe	O Mischprobe Zah	ıl der Einzelproben:		
	_A	rt der Mischprobenerstellung		
		○ Kegelviertel		
Rastermaß bei Flächenmischproben (m):		○ Aliquotieren		
Probenahmegerät: RKS Ø50mm				
Probenmenge: 1,0) kg			
-Entnahmedaten				
Farbe: be	Geruch:	ohne		
	Konsistenz:	sandig		
Entnahmetiefe (m): 1,30 - 2,30	Körnung:	fS, ms1		
Lagerung / Transport				
Behältermaterial: Glas	Pr	obenkonservierung: ohne		
Behälterverschlussmaterial: Metall	Pro	obenlagerung: Raumtemp.		

Kommentar: - schwach feucht



-Allgemeine Anga	ben ———			
Probentyp: Bode		Probennummer:	45535	Projekt: 23.02.6061
Bezeichnung: RKS	5 5.1			
Firma: Geeste, Ge	meinde	Probenehmer:	HJD	Datum: 21.03.2023
Probenahmestelle:	Zu den Tannen, Geeste	·		
Lage —				
Gemarkung:		Flur:	Flurstü	ck:
TK:		DGK:		ntnahmepunkt:
Hoch:		Rechts:	m (NN)	
Meteorologische	Daten			
Temperatur	Außenluft (°C):	Rel. Luftfe	euchte (%):	
	Bodenluft (°C):	Luftdruck	(hPa):	
Art der Probenah ightarian Einzelprobe Rastermaß bei Flächenmischprobe	en (m):	○ Mischprobe	Zahl der Einzelproben: —Art der Mischproben — Kegelviertel — Aliquotieren	
Probenahmegerät:	: RKS Ø50mm			
Probenmenge: 1,0	●L ○kg			
-Entnahmedaten				
Farbe:	bn, gr	Geruch:	ohne	
		Konsiste	enz: sandig	
Entnahmetiefe (m)): 1,20 - 1,80	Körnunç	g: fS, ms1	
–Lagerung / Trans	port			
Behältermaterial	: Glas		Probenkonservierung	g: ohne
Behälterverschlu	ıssmaterial: Metall		Probenlagerung:	Raumtemp.

Kommentar: - stark feucht



-Allgemeine Ang	yaben ————			
	oden	Probennummer:	45536	Projekt: 23.02.6061
Bezeichnung: Rh	(S 6.1			
Firma: Geeste, G	Semeinde	Probenehmer:	HJD	Datum: 21.03.2023
Probenahmestell	e: Zu den Tannen, Geeste	e		
Lage —				
Gemarkung:		Flur:	Flurstü	ck:
TK:		DGK:		intnahmepunkt:
Hoch:		Rechts:	m (NN)	
-Meteorologisch	ne Daten			
Temperatur	Außenluft (°C):	Rel. Luftfe	euchte (%):	
	Bodenluft (°C):	Luftdruck	(hPa):	
Art der Probena ig Einzelprobe Rastermaß bei Flächenmischpro	bben (m):	○ Mischprobe	Zahl der Einzelproben Art der Mischproben Kegelviertel Aliquotieren	
Probenahmegerä	ät: RKS Ø50mm			
Probenmenge: 1	,0	ı		
-Entnahmedater	ı ———			
Farbe:	rfgr	Geruch:	ohne	
		Konsiste	enz: sandig	
Entnahmetiefe (m): 1,10 - 1,85	Körnunç	g: fS, ms2, u1	
–Lagerung / Trar	nsport ————			
Behältermateri	al: Glas		Probenkonservierung	g: ohne
Behälterversch	nlussmaterial: Metall		Probenlagerung:	Raumtemp.

Kommentar: - feucht



-Allgemeine Angabe Probentyp: Boder		Drohannummarı	45527	Drojakt: 02.00.6064	
71		Probennummer:	45537	Projekt: 23.02.6061	
Bezeichnung: RKS 7	7.1				
Firma: Geeste, Gem	einde	Probenehmer:	HJD	Datum: 21.03.2023	
Probenahmestelle: 2	Zu den Tannen, Geeste)			
Lage —					
Gemarkung:		Flur:		Flurstück:	
TK:		DGK:		Höhe Entnahmepunkt:	
Hoch:		Rechts:		m (NN)	
-Meteorologische D	aten				
Temperatur A	ußenluft (°C):	Rel. Luftfo	euchte (%):		
В	odenluft (°C):	Luftdruck	Luftdruck (hPa):		
-Art der Probenahm ightarrow Einzelprobe Rastermaß bei Flächenmischproben	ı (m):	○ Mischprobe	○ Kegel	schprobenerstellung	
Probenahmegerät: Probenmenge: 1,0	RKS Ø50mm				
-Entnahmedaten -					
Farbe:	be-dbe	Geruch	: ohne		
		Konsist	enz: sandig		
Entnahmetiefe (m):	1,10 - 2,10	Körnun	g: fS, ms	1-2, u1	
-Lagerung / Transp	ort				
Behältermaterial:	Glas		Probenkon	servierung: ohne	
Behälterverschlus	smaterial: Metall		Probenlage		
Periane versorius:	omatoriai. Motali		. Tobernaye	rang. Naumtemp.	

Kommentar: - schwach feucht bis feucht



Allgemeine Angaben				
Probentyp: Boden	Probennummer:	45538	Projekt: 23.02.6061	
Bezeichnung: RKS 8.1				
Firma: Geeste, Gemeinde	Probenehmer:	HJD	Datum: 21.03.2023	
Probenahmestelle: Zu den Tannen, Geeste				
Lage —				
Gemarkung:	Flur:		Flurstück:	
TK:	DGK:		Höhe Entnahmepunkt:	
Hoch:	Rechts:		m (NN)	
- Meteorologische Daten				
Temperatur Außenluft (°C):	Rel. Luftfo	euchte (%):		
Bodenluft (°C):	Luftdruck	(hPa):		
Probenmatrix: Unterboden				
Art der Probenahme				
Einzelprobe	Mischprobe Zahl der Einzelproben:			
		-Art der Misch	hprobenerstellung	
		○ Kegelvi	ertel	
Rastermaß bei Flächenmischproben (m):		○ Aliquoti	eren	
Probenahmegerät: RKS Ø50mm				
Probenmenge: 1,0				
Entnahmedaten —				
Farbe: hbegr, rf	Geruch	: ohne		
	Konsist	enz: sandig		
Entnahmetiefe (m): 1,00 - 1,70	Körnun		u1	
Lagerung / Transport				
Behältermaterial: Glas		Probenkonse	rvierung: ohne	
Behälterverschlussmaterial: Metall		Probenlageru	ing: Raumtemp.	

Kommentar: - feucht bis stark feucht



-Allgemeine Angab	oen ————			
Probentyp: Bode		Probennummer:	45539	Projekt: 23.02.6061
Bezeichnung: RKS	9.1			
Firma: Geeste, Gen	neinde	Probenehmer:	HJD	Datum: 21.03.2023
Probenahmestelle:	Zu den Tannen, Geeste	<u></u>		
Lage —				
Gemarkung:		Flur:	Flurstü	ck:
TK:				Entnahmepunkt:
Hoch:		Rechts:	m (NN)	
-Meteorologische I	Daten			
Temperatur A	Außenluft (°C):	Rel. Luftfe	euchte (%):	
E	Bodenluft (°C):	Luftdruck	(hPa):	
Art der Probenahm ightarischen Einzelprobe Rastermaß bei Flächenmischprobei Probenahmegerät:		○ Mischprobe	Zahl der Einzelproben Art der Mischproben Kegelviertel Aliquotieren	
Probenmenge: 1,0	● L ○kg			
-Entnahmedaten				
Farbe:	dbe	Geruch:	ohne	
		Konsiste	enz: sandig	
Entnahmetiefe (m):	: 1,00 - 1,70	Körnunç	g: fS, ms1-2	
–Lagerung / Transp	port			
Behältermaterial:			Probenkonservierung	g: ohne
Behälterverschlus	ssmaterial: Metall		Probenlagerung:	Raumtemp.

Kommentar: - feucht



-Allgemeine A	Angaben —			
	Boden	Probennummer:	45540	Projekt: 23.02.6061
Bezeichnung:	RKS 10.1			
Firma: Geeste	, Gemeinde	Probenehmer:	HJD	Datum: 21.03.2023
Probenahmest	telle: Zu den Tannen, Gees	te		
Lage —				
Gemarkung:		Flur:	Flurstüc	ek:
TK:		DGK:		ntnahmepunkt:
Hoch:		Rechts:	m (NN)	
	sche Daten			
Temperatur	Außenluft (°C):	Rel. Luftfo	euchte (%):	
	Bodenluft (°C):	Luftdruck	(hPa):	
Art der Probe ightarrow Einzelprob Rastermaß bei Flächenmischp	be i proben (m):	○ Mischprobe	Zahl der Einzelproben: —Art der Mischproben:	erstellung
Probenahmege	erät: RKS Ø50mm			
Probenmenge:	: 1,0	kg		
-Entnahmedat	ten			
Farbe:	rfgr	Geruch	: ohne	
		Konsist	enz: sandig	
Entnahmetiefe	e (m): 0,80 - 1,80	Körnun	g: fS, ms1-2	
–Lagerung / Tı	ransport			
Behältermat			Probenkonservierung	: ohne
Behältervers	schlussmaterial: Metall		Probenlagerung:	Raumtemp.

Kommentar: - feucht



Bezeichnung: MP 1 (fSms2)	ntum: 21.03.2023
Firma: Geeste, Gemeinde Probenehmer: HJD Da Probenahmestelle: Zu den Tannen, Geeste Lage	
Probenahmestelle: Zu den Tannen, Geeste -Lage	
Lage —	ıhmepunkt:
<u> </u>	ıhmepunkt:
Gemarkung: Flur: Flurstück:	hmepunkt:
Committing.	hmepunkt:
TK: DGK: Höhe Entra	
Hoch: Rechts: m (NN)	
Meteorologische Daten	
Temperatur Außenluft (°C): Rel. Luftfeuchte (%):	
Bodenluft (°C): Luftdruck (hPa):	
Probenmatrix: Unterboden	
-Art der Probenahme	
○ Einzelprobe	
⊢Art der Mischprobenerst	ellung ——
Pastormaß hoi	
Flächenmischproben (m):	
Probenahmegerät: RKS Ø50mm	
Probenmenge: 0,5	
- Entnahmedaten	
Farbe: dbe, gr Geruch: ohne	
Konsistenz: sandig	
Entnahmetiefe (m): 0,60 - 2,10 Körnung: fS, ms2	
Lagerung / Transport	
	hne
Behälterverschlussmaterial: Kunststoff Probenlagerung: F	Raumtemp.

Kommentar: - feucht

- Mischprobe aus PN 45531, 45532, 45533



Allgemeine Angaber	1					
Probentyp: Boden		Probennum	mer: 45844	ı	Projekt: 23.02.60	061
Bezeichnung: MP 2 (f	Sms1)					
Firma: Geeste, Geme	inde	Probenehm	ner: HJD		Datum: 21.03.20	023
Probenahmestelle: Zu	u den Tannen, Geeste	1				
-Lage						
Gemarkung:		Flur:		Flurstück	:	
TK:		DGK:		Höhe Ent m (NN)	nahmepunkt:	
Hoch:		Rechts:		III (ININ)	(N)	
– Meteorologische Da	ten —					
_	Senluft (°C):	Rel.	Luftfeuchte (%):			
Во	denluft (°C):	Luft	druck (hPa):			
Probenmatrix: Unter	hoden					
-Art der Probenahme	-	(Minahanal	7.11.1 5		2	
Einzelprobe		Mischprol		nzelproben: 2		
			Art der M	lischprobener	stellung ——	
			◯ Keg	elviertel		
Rastermaß bei Flächenmischproben ((m):		Aliqu	uotieren		
Probenahmegerät:	RKS Ø50mm					
Probenmenge: 0,5						
Entnahmedaten —						
Farbe:	be, gr	Ge	eruch: ohne			
i arbc.	-	Ko	onsistenz: sandi	a		
Entnahmetiefe (m):	1 20 2 30		ornung: fS, m	_		
Littiailinetiele (iii).	1,20 - 2,30	KC	, inding. 13, in	51		
Lagerung / Transpor	rt					
Behältermaterial:	Kunststoff		Probenko	nservierung:	ohne	
Behälterverschlussr	material: Kunststoff		Probenlag	gerung:	Raumtemp.	

Kommentar: - feucht - Mischprobe aus PN 45534, 45535



-Allgemeine Angab	oen —				
Probentyp: Bode	n	Probennummer:	45845	Projekt: 23.02.6061	
Bezeichnung: MP 3	(fSms2u1)				
Firma: Geeste, Gen	neinde	Probenehmer:	HJD	Datum: 21.03.2023	
Probenahmestelle:	Zu den Tannen, Geeste				
-Lage					
Gemarkung:		Flur:	Flurstücl	k:	
TK:		DGK:		ntnahmepunkt:	
Hoch:		Rechts:	m (NN)		
Meteorologische	Daten —				
Temperatur A	Außenluft (°C):	Rel. Luftf	euchte (%):		
E	Bodenluft (°C):	Luftdruck	k (hPa):		
Probenmatrix: Un	terboden				
–Art der Probenahr	me				
Einzelprobe		Mischprobe	Mischprobe Zahl der Einzelproben: 3		
			⊢Art der Mischprobene	erstellung ——	
			○ Kegelviertel		
Rastermaß bei Flächenmischprobe	n (m):		Aliquotieren		
T lacricii i liscripi obc					
Probenahmegerät:	RKS Ø50mm				
Probenmenge: 0,5	○L ⑥ kg				
-Entnahmedaten					
Farbe:	begr, rfgr	Geruch	: ohne		
		Konsist	enz: sandig		
Entnahmetiefe (m)	1,00 - 2,10	Körnun	g: fS, ms2, u1		
_Lagerung / Transp	oort				
Behältermaterial:	Kunststoff		Probenkonservierung:	ohne	
Behälterverschlus	ssmaterial: Kunststoff		Probenlagerung:	Raumtemp.	

Kommentar: - feucht

- Mischprobe aus PN 45536, 45537, 45538



Allgemeine Angab	en —						
Probentyp: Boder	n	Probennummer: 45846 Projekt: 23.02.6061					
Bezeichnung: MP 4	(fSms1)						
Firma: Geeste, Gem	einde	Proben	ehmer:	HJD	[Datum: 21.03.2023	
Probenahmestelle: 2	Zu den Tannen, Geeste)					
-Lage							
Gemarkung:		Flur:	Flurstück:				
TK:		DGK:			Höhe Ent m (NN)	nahmepunkt:	
Hoch:		Rechts:			()		
Meteorologische D	Oaten						
Temperatur A	ußenluft (°C):	I	Rel. Luftfe	uchte (%):			
В	odenluft (°C):		_uftdruck	(hPa):			
Duch any atviss. Unt	orb odon						
Probenmatrix: Unto							
-Art der Probenahm	16	O 111 1					
Einzelprobe		Misch	probe Z	Zahl der Einze			
				-Art der Misc	hprobener	stellung ——	
				Kegelvi	ertel		
Rastermaß bei Flächenmischprober	n (m):			Aliquoti	eren		
Probenahmegerät:	RKS Ø50mm						
Probenmenge: 0,5	○L ⊚ kg						
Entnahmedaten -							
Farbe:	dbe, rfgr		Geruch:	ohne			
			Konsiste	nz: sandig			
Entnahmetiefe (m):	0,80 - 1,80		Körnung	: fS, ms1			
Lagerung / Transp	ort						
– Lagerung / Transp Behältermaterial:	Kunststoff			Probenkonse	rvieruna.	ohne	
	smaterial: Kunststoff			Probenlageru	ŭ	Raumtemp.	

Kommentar: - feucht - Mischprobe aus PN 45539, 45540

Bestimmung der Korngrössenverteilung

nach DIN 18123

Projekt Nr. : 23.02.6061

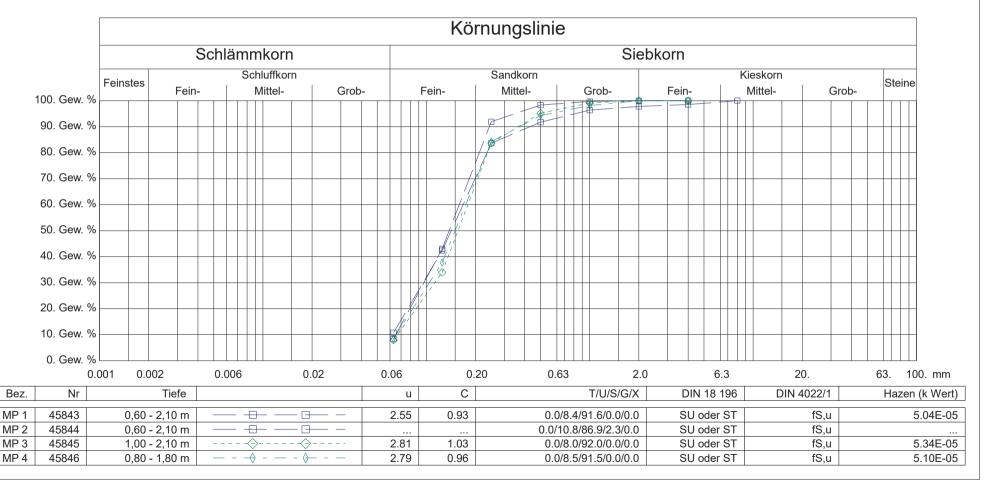
Projektname: Bebauungsplan Nr. 88 - Gewerbegebiet west-

lich Dieselstrasse, Dalum - Geotechnischer Ber

Auftraggeber : Geeste, Gemeinde

Datum : 16.05.2023

Bearbeiter : A.E. Anlage Nr. : 3



Bestimmung der Korngrössenverteilung und weitere Laborversuche

Version: 1.1

Projekt Nr. : 23.02.6061

Projektname: Bebauungsplan Nr. 88 - Gewerbegebiet westlich Dieselstrasse, Dalum - Geotechnischer Ber

Auftraggeber: Geeste, Gemeinde

Datum : 16.05.2023

Bearbeiter : A.E. Anlage Nr. : 3

Kontrolle Sieblinie 1. Probe: MP 1

Bezeichnung : MP 1 Labor Nr : 45843 EntnahmeStelle : Zu den Tannen, Geeste

Aufschluss Nr

Datum Probenentnahme : 21.03.2023 Tiefe der Entnahme : 0,60 - 2,10 m Art der Entnahme : RKS

Kommentar

Arbeitsweise

Bearbeiter : A. E.

Trockenmasse vor Beginn Siebung : 1258.80 g

	Korn-	Rück-	Rück-	Sieb-
	grösse	stand	stand	durchgänge
	mm	g	%	%
	0	0.40	0.00	00.07
6	2.	0.40	0.03	99.97
7	1.	4.00	0.32	99.65
8	0.5	17.10	1.36	98.29
9	0.25	80.70	6.41	91.88
10	0.125	614.80	48.86	43.02
11	0.063	436.20	34.67	8.35
12	Schale	105.10	8.35	0.00
13	Summe	1258.30		
14	Siebverlust	0.50	0.04 %	

Anteil Schale : 8.35 %

Bestimmung der Korngrössenverteilung und weitere Laborversuche

Version: 1.1

Projekt Nr. : 23.02.6061

Projektname: Bebauungsplan Nr. 88 - Gewerbegebiet westlich Dieselstrasse, Dalum - Geotechnischer Ber

Auftraggeber : Geeste, Gemeinde

Datum : 16.05.2023

Bearbeiter : A.E. Anlage Nr. : 3

Kontrolle Sieblinie 2. Probe: MP 2

Bezeichnung : MP 2 Labor Nr : 45844 EntnahmeStelle : Zu den Tannen, Geeste

Aufschluss Nr

Datum Probenentnahme : 21.03.2023 Tiefe der Entnahme : 0,60 - 2,10 m Art der Entnahme : RKS

Kommentar

Arbeitsweise

Bearbeiter : AE

Trockenmasse vor Beginn Siebung : 1112.80 g

	Korn-	Rück-	Rück-	Sieb-
	grösse	stand	stand	durchgänge
	mm	g	%	%
5	4.	16.80	1.51	98.49
6	2.	8.40	0.75	97.74
7	1.	15.30	1.37	96.36
8	0.5	51.40	4.62	91.74
9	0.25	90.40	8.12	83.62
10	0.125	458.90	41.24	42.38
11	0.063	351.40	31.58	10.80
12	Schale	120.20	10.80	0.00
13	Summe	1112.80		
14	Siebverlust	0.00	0.00 %	

Anteil Schale : 10.80 %

Bestimmung der Korngrössenverteilung und weitere Laborversuche

Version: 1.1

Projekt Nr. : 23.02.6061

Projektname: Bebauungsplan Nr. 88 - Gewerbegebiet westlich Dieselstrasse, Dalum - Geotechnischer Ber

Auftraggeber: Geeste, Gemeinde

Datum : 16.05.2023

Bearbeiter : A.E. Anlage Nr. : 3

Kontrolle Sieblinie 3. Probe: MP 3

Bezeichnung : MP 3
Labor Nr : 45845
EntnahmeStelle : Zu den Tannen, Geeste

Aufschluss Nr

Datum Probenentnahme : 21.03.2023 Tiefe der Entnahme : 1,00 - 2,10 m Art der Entnahme : RKS

Kommentar

Arbeitsweise

Bearbeiter : AE

Trockenmasse vor Beginn Siebung : 1333.40 g

	Korn-	Rück-	Rück-	Sieb-
	grösse	stand	stand	durchgänge
	mm	g	%	%
C	0	0.00	0.05	00.05
6	2.	0.60	0.05	99.95
7	1.	10.60	0.80	99.16
8	0.5	52.90	3.97	95.19
9	0.25	153.70	11.53	83.66
10	0.125	662.20	49.68	33.98
11	0.063	346.90	26.03	7.95
12	Schale	106.00	7.95	0.00
13	Summe	1332.90		
14	Siebverlust	0.50	0.04 %	

Anteil Schale : 7.95 %

Bestimmung der Korngrössenverteilung und weitere Laborversuche

Version: 1.1

Projekt Nr. : 23.02.6061

Projektname: Bebauungsplan Nr. 88 - Gewerbegebiet westlich Dieselstrasse, Dalum - Geotechnischer Ber

Auftraggeber: Geeste, Gemeinde

Datum : 16.05.2023

Bearbeiter : A.E. Anlage Nr. : 3

Kontrolle Sieblinie 4. Probe: MP 4

Bezeichnung : MP 4
Labor Nr : 45846
EntnahmeStelle : Zu den Tannen, Geeste

Aufschluss Nr

Datum Probenentnahme : 21.03.2023 Tiefe der Entnahme : 0,80 - 1,80 m Art der Entnahme : RKS

Kommentar

Arbeitsweise

Bearbeiter : AE

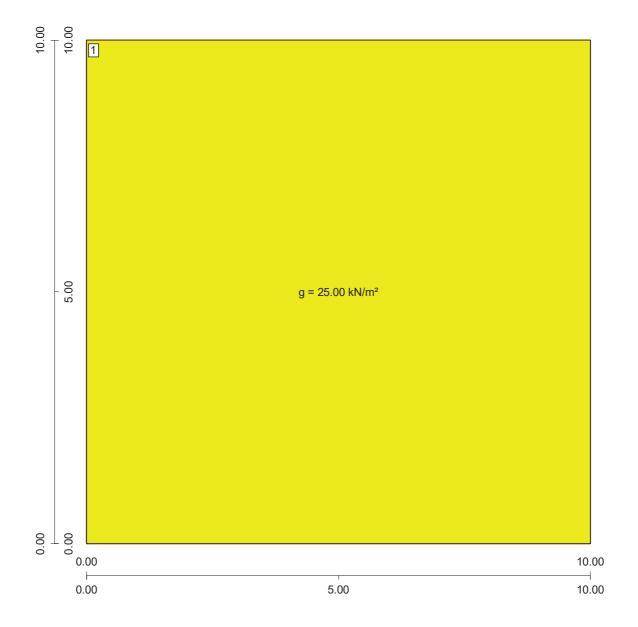
Trockenmasse vor Beginn Siebung : 1074.30 g

	Korn-	Rück-	Rück-	Sieb-
	grösse	stand	stand	durchgänge
	mm	g	%	%
6	2.	0.40	0.04	99.96
0	۷.	0.40	0.04	99.90
7	1.	19.90	1.85	98.11
8	0.5	41.20	3.84	94.28
9	0.25	107.30	9.99	84.29
10	0.125	500.20	46.56	37.73
11	0.063	314.50	29.27	8.45
12	Schale	90.80	8.45	0.00
13	Summe	1074.30		
14	Siebverlust	0.00	0.00 %	

Anteil Schale : 8.45 %

	Dr. Lüpkes Sa	achverständige GbR, Dieselstraße 18, 49716 Meppen	Seite	1
Dr. Lüpkes			Beispielrech	nung 1
Sachverständige	Projekt	23.02.6061 - Bebauungsplan Nr. 88	System	
	Auftraggeber	Gemeinde Geeste	Maßstab:	1: 75

1



	Dr. Lüpkes Sa	nchverständige GbR, Dieselstraße 18, 49716 Meppen	Seite	2
Dr. Lüpkes			Beispielre	chnung 1
Sachverständige		23.02.6061 - Bebauungsplan Nr. 88		
	Auftraggeber	Gemeinde Geeste		

Programm DC-Setzung *** Copyright 2000-2023 DC-Software Doster & Christmann GmbH, D-81245 München ***

Setzungsberechnung nach DIN EN 1997-1 (Eurocode 7) und DIN 1054:2021

Baugrund

Grundwasserstand z_{GW} : 1.86 m Korrekturbeiwert α : 1.00 Grenztiefe: 0.20* σ_s

Schichtdaten

		Α	В
Schichthöhe ∆h	[m]	0.60	4.40
Wichte Boden γ	[kN/m³]	19.00	18.00
Wichte unter Auftriek	γ '[kN/m³]	11.00	10.50
Steifemodul E _s	[MN/m ²]	50.00	15.00
Korrekturbeiwert æ		1.00	1.00

Fundamente

Nr.	x von	x bis	y von	y bis	Tiefe UK	Wichte	Тур
	[m]	[m]	[m]	[m]	Last/Überl.	[kN/m³]	
1 (Rechteck)	0.00	10.00	0.00	10.00	0.30/0.30	25.00	starr

Bra-Eük	kes
Sachverst	ändige

	Dr. Lüpkes Sa	chverständige GbR, Dieselstraße 18, 49716 Meppen	Seite	3	
:			Beispielrec	hnung 1	
е	Projekt	23.02.6061 - Bebauungsplan Nr. 88	Lastfall	1	Ì
	Auftraggeber	Gemeinde Geeste			

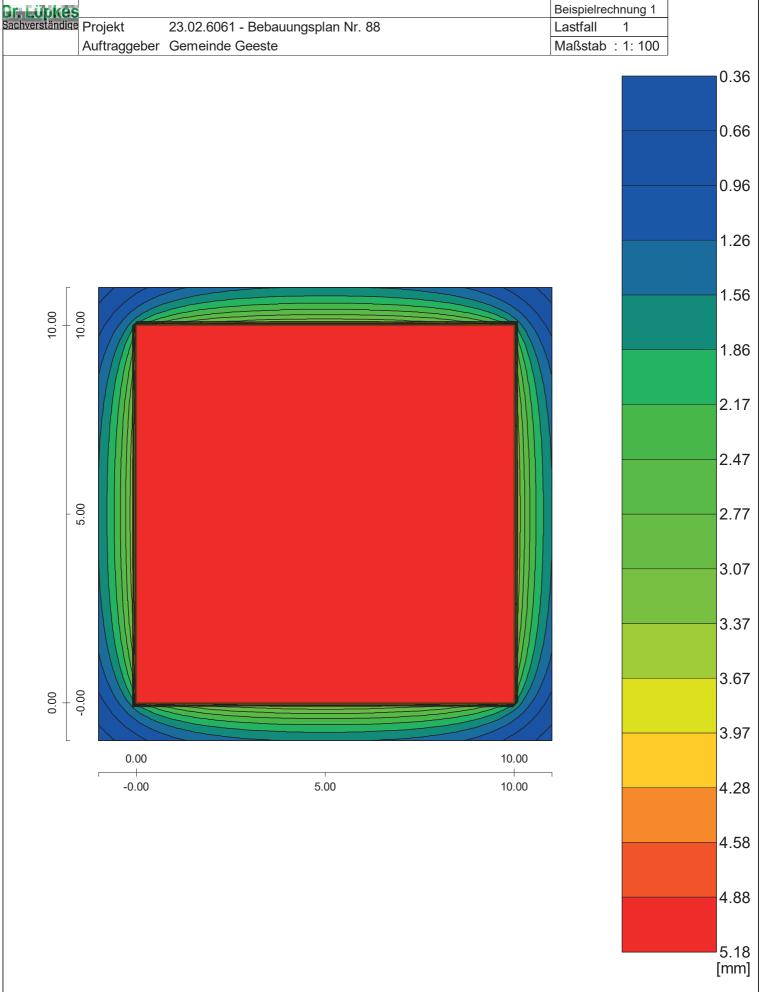
Lastfall 1

Flächenlasten	x von	x bis	y von	y bis	Last p
Fundament Nr.	[m]	[m]	[m]	[m]	[kN/m²]
1	0.00	10.00	0.00	10.00	25.00

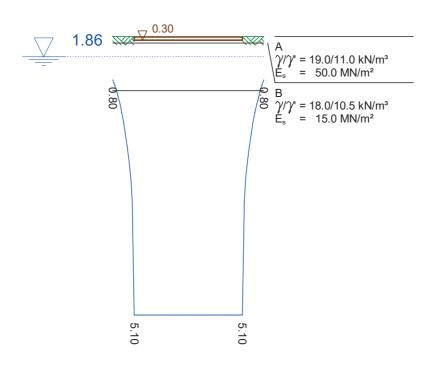
Setzungen Angesetzte Grenztiefe: 5.00 m unter GOK

Fundament Nr.	X	у	S	k_s
	[m]	[m]	[mm]	[MN/m³]
1	0.00	0.00	5.10	6.13
	0.00	10.00	5.10	6.13
	10.00	0.00	5.10	6.13
	10.00	10.00	5.10	6.13
max. s	10.00	10.00	5.10	6.13

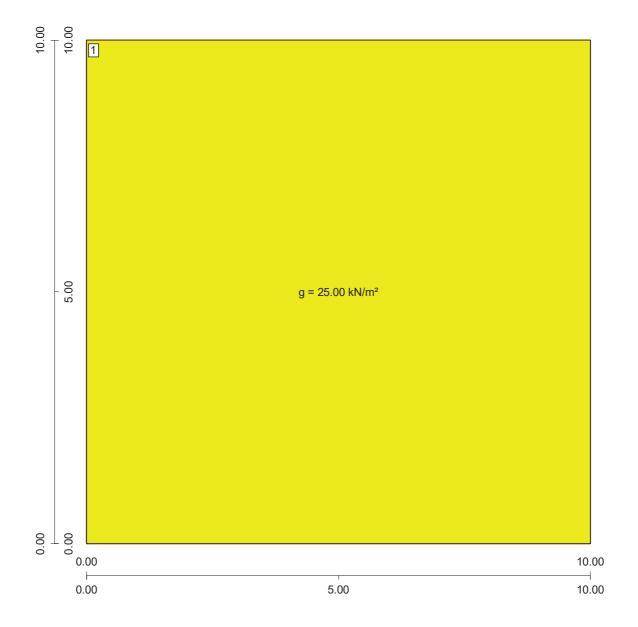
	Dr. Lüpkes Sa	ichverständige GbR, Dieselstraße 18, 49716 Meppen	Seite	4	
es	-	-	Beispielrech	nung 1	
		23.02.6061 - Bebauungsplan Nr. 88	Lastfall	1	
	Auftraggeber	Gemeinde Geeste	Maßstab	1 100	



	Dr. Lüpkes Sa	chverständige GbR, Dieselstraße 18, 49716 Meppen	Seite	5
Dr. Lüpkes			Schnitt	Α
Sachverständige		23.02.6061 - Bebauungsplan Nr. 88	Lastfall	1
	Auftraggeber	Gemeinde Geeste	Maßstab	: 1: 350
			Beispielrech	nung 1



	Dr. Lüpkes Sa	chverständige GbR, Dieselstraße 18, 49716 Meppen	Seite	1
Dr. Lüpkes			Beispielrec	hnung 2
Sachverständige		23.02.6061 - Bebauungsplan Nr. 88	System	
	Auftraggeber	Gemeinde Geeste	Maßstab	: 1: 75



	Dr. Lüpkes Sa	nchverständige GbR, Dieselstraße 18, 49716 Meppen	Seite	2
Dr. Lüpkes			Beispielre	chnung 2
Sachverständige		23.02.6061 - Bebauungsplan Nr. 88		
	Auftraggeber	Gemeinde Geeste		

Programm DC-Setzung *** Copyright 2000-2023 DC-Software Doster & Christmann GmbH, D-81245 München ***

Setzungsberechnung nach DIN EN 1997-1 (Eurocode 7) und DIN 1054:2021

Baugrund

Grundwasserstand z_{GW} : 1.86 m Korrekturbeiwert $\boldsymbol{\varepsilon}$: 1.00 Grenztiefe: 0.20* σ_{s}

Schichtdaten

		Α	В
Schichthöhe ∆h	[m]	0.60	4.40
Wichte Boden γ	[kN/m³]	19.00	18.00
Wichte unter Auftriek	γ '[kN/m³]	11.00	10.50
Steifemodul E _s	[MN/m ²]	50.00	60.00
Korrekturbeiwert æ		1.00	1.00

Fundamente

Nr.	x von	x bis	y von	y bis	Tiefe UK	Wichte	Тур
	[m]	[m]	[m]	[m]	Last/Überl.	[kN/m³]	
1 (Rechteck)	0.00	10.00	0.00	10.00	0.30/0.30	25.00	starr

Bra-Eük	okes
Sachverst	ändige

	Dr. Lüpkes Sa	chverständige GbR, Dieselstraße 18, 49716 Meppen	Seite	3	
:			Beispielrec	hnung 2	
е	Projekt	23.02.6061 - Bebauungsplan Nr. 88	Lastfall	1]
	Auftraggeber	Gemeinde Geeste			1

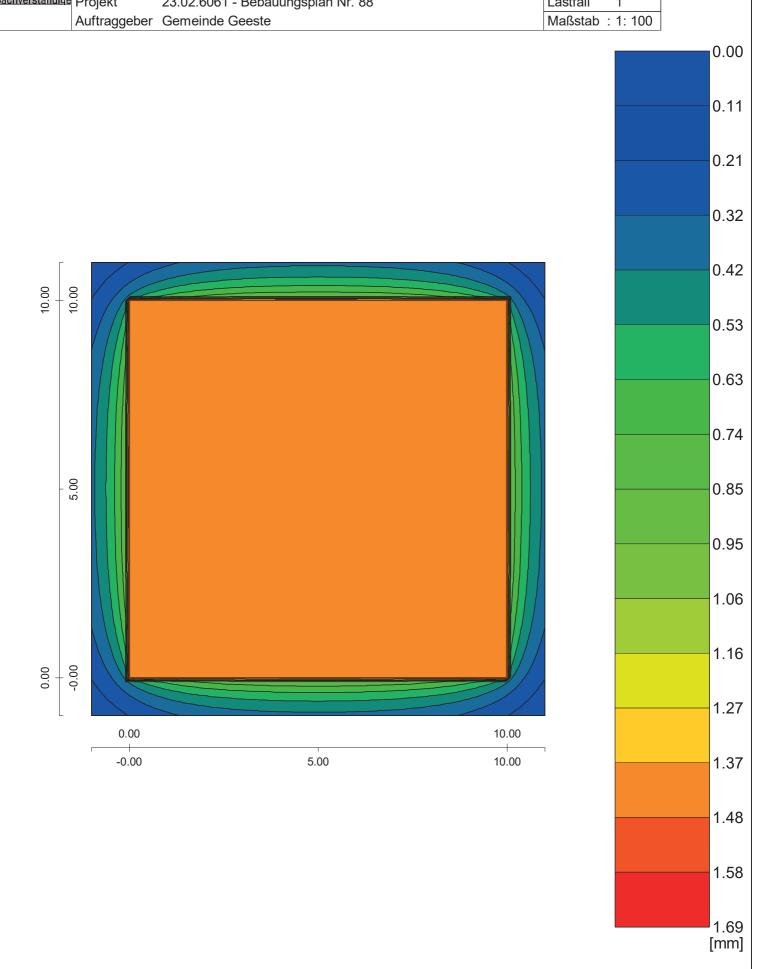
Lastfall 1

Flächenlasten	x von	x bis	y von	y bis	Last p
Fundament Nr.	[m]	[m]	[m]	[m]	[kN/m²]
1	0.00	10.00	0.00	10.00	25.00

Setzungen Angesetzte Grenztiefe: 5.00 m unter GOK

Fundament Nr.	X	у	S	k_s
	[m]	[m]	[mm]	[MN/m³]
1	0.00	0.00	1.39	22.48
	0.00	10.00	1.39	22.48
	10.00	0.00	1.39	22.48
	10.00	10.00	1.39	22.48
max. s	10.00	10.00	1.39	22.48

	Dr. Lüpkes Sa	Seite	4	
r. Lüpkes			Beispielrech	nnung 2
achverständige		23.02.6061 - Bebauungsplan Nr. 88	Lastfall	1
	Auftraggeber	Gemeinde Geeste	Maßstab :	1: 100



	Dr. Lüpkes Sa	ichverständige GbR, Dieselstraße 18, 49716 Meppen	Seite	5
Dr. Lüpkes	•	g,	Schnitt	A
Sachverständige		23.02.6061 - Bebauungsplan Nr. 88	Lastfall	1
	Auftraggeber	Gemeinde Geeste	Maßstab	: 1: 150
			Beispielrecl	nnung 2

