

Entwässerungskonzept Bebauungsplan Lindacher Straße

Entwässerungskonzept vom 22.02.2024

Vorhabensträger:



Landkreis: Landkreis Pfaffenhofen a. d. Ilm

Entwurfsverfasser: WipflerPLAN Planungsgesellschaft mbH

Hohenwarter Straße 124

85276 Pfaffenhofen an der Ilm

Tel.: 08441 5046-0; Fax: 08441 490204

INHALTSVERZEICHNIS

- 1 Erläuterung
- 2 Hydrotechnik
- 3 Datenträger mit Erläuterung und Gutachten

ANLAGE 1

ERLÄUTERUNG

ERLÄUTERUNG

INHALTSVERZEICHNIS

1	Vorhabensträger	1
2	Zweck des Vorhabens	1
3	Bestehende Verhältnisse	1
3.1	Allgemeines	1
3.2	Baugrundverhältnisse	2
3.3	Grundwasserverhältnisse	3
3.4	Bestehende Abwasseranlagen	4
4	Konzeption der Entwässerung	4
4.1	Schmutzwasserbeseitigung	4
4.2	Regenwasserbeseitigung	4
4.2.1	Niederschlagswasserversickerung Eigentümerwege	5
4.2.2	Niederschlagswasserversickerung Baugrundstücke	7
4.3	Bodenverbesserungsmaßnahmen	9
5	Rechtliche hinweise	10
6	Textvorschlag für die Festsetzungen im Bebauungsplan	10
7	Zusammenfassung	11

QUELLENVERZEICHNIS

Eichenseher Ingenieure, Strukturkonzept BBP Lindacher Straße, 13.11.2023

INGEOTEC, Geotechnischer Bericht, 07.11.2023

DWA-A138, Planung, Bau und Betrieb von Anlagen zur Versickerung von Niederschlagswasser, April 2005

DWA-M153, Handlungsempfehlungen zum Umgang mit Regenwasser, August 2007

TRENGW, Technische Regeln zum schadlosen Einleiten von gesammelten Niederschlagswasser in das Grundwasser, Dezember 2008

NWFreiV, Verordnung über die erlaubnisfreie schadlose Versickerung von gesammelten Niederschlagswasser, Januar 2000

Bayer. Landesamt für Digitalisierung, Breitband und Vermessung, BayernAtlas

ABBILDUNGSVERZEICHNIS

A I I 'I I

-	-		sgebiets an der Lind Atlas		9	,
			Grundwasserstand rundstück			
Abbildung 4	-1: Prin	zipskizze Rigo	olenversickerung (oh	ne Maß	stab)	6
Abbildung 4	-2: Mul	dengröße in A	bhängigkeit der Ange	eschlos	senen Fläche	8
Abbildung 4	-3: Prin	zipskizze Mulo	denversickerung (ohr	ne Maß	stab)	8
Abbildung 4	-4: Prin	zipskizze Bod	enaustausch (Skizze	ohne N	//aßstab)	9

TABELLENVERZEICHNIS

Tabelle 4-1: Höhenvorgaben Rigolen	5
Tabelle 4-2: Bemessung Musterrigole	6
Tabelle 4-3: Höhenvorgaben Sickermulden	7

1 Vorhabensträger

Träger der geplanten Maßnahme sind

2 Zweck des Vorhabens

Für den Bebauungsplan "Lindacher Straße" im Pfaffenhofener Ortsteil Tegernbach ist ein, mit dem Wasserwirtschaftsamt Ingolstadt abgestimmtes, Entwässerungskonzept zu erstellen. Die im Entwässerungskonzept erarbeiteten Vorgaben werden in den Bebauungsplan übernommen. Für die Erstellung des Bebauungsplans ist das Büro Eichenseher Ingenieure, Luitpoldstraße 2a in 85276 Pfaffenhofen zuständig.

Grundlage für das vorliegende Entwässerungskonzept ist das Strukturkonzept mit Stand vom 13.11.2023, erstellt durch das Büro Eichenseher Ingenieure.

3 Bestehende Verhältnisse

3.1 Allgemeines

Der Planungsumgriff befindet sich an der Lindacher Straße in Tegernbach und umfasst die beiden Flurstücke 849/2 und 849/3 Gemarkung Tegernbach. Im Planungsumgriff sollen insgesamt 9 Bauparzellen mit zwei Eigentümerwegen zur Erschließung der östlichen Parzellen entstehen.

An das Planungsgebiet grenzt im Westen direkt die Lindacher Straße an, die nach Norden Richtung Lindach verläuft und im Süden an die Kreisstraße PAF 4 anschließt. Im Norden wird das Planungsgebiet von einem Feldweg mit dahinter liegender Bebauung eingegrenzt, während im Süden direkt private Wohngrundstücke angrenzen. Östlich des Planungsumgriffs befindet sich eine unbebaute Biotopfläche, zudem verläuft in ca. 60 m Entfernung vom Planungsgrundstück der Mühlbach. Die Lage des Planungsgrundstücks ist in nachfolgender Übersicht dargestellt.



Abbildung 3-1: Lage des Planungsgebiets an der Lindacher Straße in Tegernbach, Kartengrundlage: BayernAtlas

3.2 Baugrundverhältnisse

Im Zuge der Planungen wurde durch das Büro INGEOTEC im November 2023 ein Geotechnischer Bericht erstellt. Insgesamt wurden 10 Bohrungen niedergebracht und 2 Sickerversuche durchgeführt. Es wurde folgender Bodenaufbau erkundet:

Ansprache	Obergrenze in m u. GOK	Untergrenze in m u. GOK	Machtigkeit in m	Lagerungsdichte/ Konsistenz
Mutterboden	0	0,1 - 0,5	0 - 0,5	locker
Auffülung (stw.)	0,0 - 0,5	0,5 - 1,5	0,0 - 1,4	locker - mitteldicht
Quartär (Talfüllung)	0,4 - 1,5	2,2 - 4,0	0 - 3,0	breiig - halbfest locker - mitteldicht
Tertiär Kiessand	0,5 - 2,2	1,8 - 3,3	0 - 2,6	mitteldicht - dicht
Tertiärsand	1,8 - 4,0	nicht aufgeschlossen	nicht aufgeschlossen	mitteldicht - sehr dicht

Im westlichen Bereich des Planungsgebiets steht teilweise unmittelbar unter dem Mutterboden bzw. den Auffüllungen tertiärer Kiessand an, der für eine Versickerung gut geeignet ist. Die beiden durchgeführten Sickerversuche ergaben in diesem Bereich Werte von 3,7*10⁻⁵ m/s und 2,4*10⁻⁴ m/s.

Im östlichen Teil des Planungsgebiets wurden quartäre Talfüllungen erkundet, die sich hauptsächlich aus Sanden mit schluffigen Anteilen zusammensetzen. Eine Versickerung von Niederschlagswasser ist in diesen Bodenschichten nur bedingt mög-

lich. Nach Rücksprache mit dem Baugrundgutachter kann ein Bodenaustausch entsprechende Abhilfe schaffen, auf konkrete Maßnahmen wird im Abschnitt 4.3 genauer eingegangen.

Für weitere Infos wird auf das angehängte Baugrundgutachten verwiesen.

3.3 Grundwasserverhältnisse

Bei den durchgeführten Bodenaufschlüssen wurde Grundwasser in Tiefen von 1,55 m bis 2,90 m unter Gelände erkundet. Nach Vorgabe des Bodengutachters ist der Wasserspiegel im Hinblick auf die Versickerung von Niederschlagswasser noch mit einem Zuschlag von 0,5 m zu versehen. Im Gutachten werden daher für die Parzellen maßgebende Grundwasserstände angegeben, die in nachfolgender Abbildung dargestellt werden:



Abbildung 3-2: Maßgender Grundwasserstand zur Versickerung von Niederschlagswasser je Grundstück

Weitere Grundlagen zum Grundwasserstand in Form von Pegelständen o.ä. liegen nicht vor.

Für weitere Infos wird auf das angehängte Baugrundgutachten verwiesen.

3.4 Bestehende Abwasseranlagen

Tegernbach wird zum Teil im Trennsystem und zum Teil im Mischsystem (z.B. Baugebiet Habereckfeld) entwässert. Das Abwasser des Ortsteils Tegernbach wird über eine Druckleitung zur Kläranlage nach Pfaffenhofen gepumpt. Die bestehenden Regenüberläufe entlasten das Mischwassersystem in die Vorfluter (z.B. Göbelsbach, Mühlbach), die durch den Ortsteil verlaufen.

4 Konzeption der Entwässerung

4.1 Schmutzwasserbeseitigung

Die Schmutzwasserableitung im Planungsgebiet erfolgt im Freispiegel. Als Anschlusskanal dient der Mischwasserkanal DN 300 der in der Lindacher Straße verläuft. Die Parzellen 1, 4, 6 und 7 welche sich unmittelbar an der Lindacher Straße befinden, können direkt an den Schmutzwasserkanal angeschlossen werden. Für die Parzellen 2, 3, 8 und 9, ohne direkten Anschluss an die Lindacher Straße, ist in den Eigentümerwegen ein Kanal zu bauen der den Anschluss der Parzellen an den öffentlichen Kanal in der Lindacher Straße sicherstellt. Aufgrund der Geländesituation sind die Eigentümerwege zur Sicherstellung der Freispiegelentwässerung, um bis zu eineinhalb Meter gegenüber dem Urgelände anzuheben. Um die Freispiegelentwässerung der Erdgeschosse der Parzellen 2,3,8 und 9 zu ermöglichen, sind vom Bebauungsplaner entsprechende Höhenvorgaben im Plan festzusetzen.

4.2 Regenwasserbeseitigung

Im Baugebiet anfallendes Niederschlagswasser ist ortsnah zu versickern. Für die Vorbemessung der Versickerungsanlagen wird, basierend auf dem Bodengutachten, ein k_f-Wert von 1*10⁻⁵ m/s für den anstehenden Boden angesetzt. In den nachfolgenden Abschnitten wird jeweils auf die Niederschlagswasserversickerung der Eigentümerwege und der Bauparzellen eingegangen.

4.2.1 Niederschlagswasserversickerung Eigentümerwege

Das Niederschlagswasser der Eigentümerwege ist nach entsprechender Vorreinigung über Rigolen in den Untergrund zu versickern. Da die Flächen der Eigentümerwege jeweils weniger als 1.000 m² betragen, sind die Technischen Regeln zum Schadlosen Einleiten von gesammelten Niederschlagswasser in das Grundwasser (TRENGW) anzuwenden.

Bei der Versickerung von Niederschlagswasser ist ein Abstand der Versickerungsanlage zum mittleren höchsten Grundwasserspiegel von mindestens einem Meter einzuhalten. Im Abschnitt 3.3 sind für die Baugrundstücke maßgebende Wasserstände für die Versickerung angegeben. Somit ergeben sich für die Höhenlage der Rigolen folgende Vorgaben:

minimale maßgebender Höhenlage Sohle Bezeichnung Wasserstand Rigole [m ü. NHN] [m ü. NHN] Eigentümerweg 414,9 415,9 Nord Eigentümerweg 415,15 416,15 Süd

Tabelle 4-1: Höhenvorgaben Rigolen

Vorbehandlung:

Zum Schutz des Grundwassers und der Funktionsfähigkeit der Rigole ist gemäß TRENGW eine Vorreinigung erforderlich. Nach Tabelle 2 des Anhangs der TRENGW sind für die Linienversickerung von Eigentümerwegen folgende Vorbehandlungsmaßnahmen zulässig:

- Straßenabläufe für Nassschlamm
- Absetzbecken mit Dauerstau und einer Wasseroberfläche von min. 1/800 der angeschlossenen befestigten Fläche (z.B. Absetzschacht)
- Anlagen zur Behandlung von Niederschlagswasser, die vom Deutschen Institut für Bautechnik zugelassen sind.

Die passende Behandlungsmöglichkeit ist vom zuständigen Planer aus den obigen Vorschlägen auszuwählen.

Erforderliche Rigolenlänge:

Die Bemessung der erforderlichen Rigolenlänge erfolgt beispielhaft an einer Kiesrigole von 50 cm Höhe und 50 cm Breite. Als Speicherkoeffizient wird 0,35 gewählt, dies entspricht in etwa einem Kies der Körnung 8/32. Für 50 bzw. 100 m² angeschlossene befestigte Fläche ergeben sich folgende erforderlichen Längen (die Bemessungsausdrucke befinden sich im Teil Hydrotechnik, Abschnitt 2):

Angeschlossene	Breite	Höhe	Speicher-	erf.
_			-	
Fläche A _E	Rigole	Rigole	koeffizient	Rigolenlänge
[m²]	[m]	[m]	[-]	[m]
50	0,5	0,5	0,35	16,5
100	0.5	0.5	0.35	33

Tabelle 4-2: Bemessung Musterrigole

Die Prinzipskizze einer Versickerungsrigole ist in nachfolgender Abbildung dargestellt.

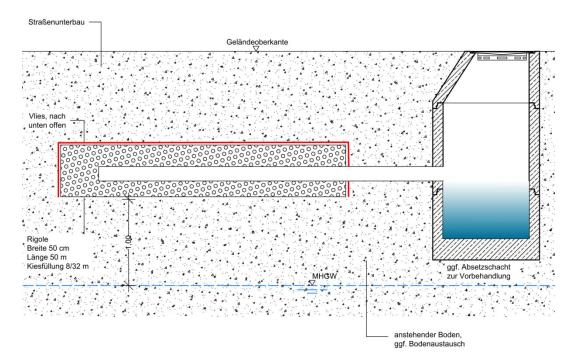


Abbildung 4-1: Prinzipskizze Rigolenversickerung (ohne Maßstab)

4.2.2 Niederschlagswasserversickerung Baugrundstücke

Niederschlagswasser der Baugrundstücke ist auf diesen über Mulden in den Untergrund zu versickern. Wie im vorherigen Abschnitt beschrieben, ist für die Sickermulden ebenfalls ein Abstand von einem Meter zum mittleren höchsten Grundwasserspiegel einzuhalten. Somit ergeben sich für die Bauparzellen folgende Vorgaben:

Tabelle 4-3: Höhenvorgaben Sickermulden

Bezeichnung	maßgebender Wasserstand [m ü. NHN]	minimale Höhenlage Sohle Sickermulde [m ü. NHN]
Parzelle 1	414,90	415,90
Parzelle 2	414,35	415,35
Parzelle 3	414,80	415,80
Parzelle 4	414,90	415,90
Parzelle 5	414,90	413,90
Parzelle 6	/1E 1E	/16 1E
Parzelle 7	415,15	416,15
Parzelle 8	414,80	415,80
Parzelle 9	415,20	416,20

Vorbehandlung:

Bei der Versickerung in flachen Mulden übernimmt der Oberboden die Vorbehandlung des zu versickernden Niederschlagswassers. Hierzu muss die Oberbodensicht eine Stärke von mindestens 20 cm und gemäß DWA-M153 folgende Zusammensetzung aufweisen:

- pH-Wert 6 8
- Humusgehalt 1 3 %
- Tongehalt < 10 %

Erforderliche Muldengröße:

Die Berechnung der erforderlichen Muldengröße erfolgt beispielhaft für 200 m², 250 m², 300 m², 350 m² und 400 m² angeschlossene befestigte Fläche. Als Referenz wird eine Mulde mit einer Tiefe von 30 cm, einer Böschungsneigung von 1:1,5 und einer Sohlbreite von 1,1 m gewählt. Somit ergibt sich eine Gesamtmuldenbreite von 2 m.

Es errechnet sich, je nach angeschlossener Fläche, folgender Flächenbedarf (die zugehörigen Berechnungsausdrucke befinden sich im Teil Hydrotechnik, Abschnitt 3):

Angeschlossene befestigte Fläche A _E [m²]	Erf. Muldenspeicher- volumen [m³]	Erf. mittlere Sickerfläche A _s [m²]	Flächenbedarf Versickerungsmulde Tiefe 30 cm, Böschungsneigung 1:1,5, Sohlbreite 1,1 m, Gesamtbreite 2 m
200	8,2	28	37
250	10,2	35	46
300	12,3	42	55
350	14,3	49	98
400	16,4	56	112

Abbildung 4-2: Muldengröße in Abhängigkeit der Angeschlossenen Fläche

Wie oben bereits erwähnt, erfolgte die Berechnung der erforderlichen Muldengrößen anhand einer musterhaften Mulde mit einem festgelegten Querschnitt, der Muldenquerschnitt ist in nachfolgender Abbildung dargestellt.

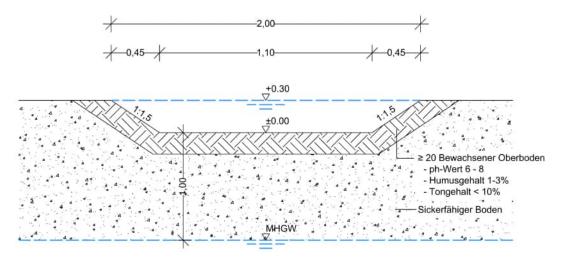


Abbildung 4-3: Prinzipskizze Muldenversickerung (ohne Maßstab)

Zuleitung zur Mulde

Die Zuleitung des anfallenden Niederschlagswassers von den Dach- und Hofflächen in die Mulden sollte vom zuständigen Entwässerungsplaner möglichst oberflächennah geplant werden, die Zuleitung kann beispielsweise über flache Rasenmulden oder Zeilerrinnen erfolgen. Ausführungsbeispiele für eine oberflächennahe Ableitung können zum Beispiel dem Praxisratgeber "Regenwasserversickerung – Gestaltung von Wegen und Plätzen" vom Bayerischen Landesamt für Umwelt entnom-

men werden. Das entsprechende Dokument kann auf folgender Webseite heruntergeladen werden: https://www.lfu.bayern.de/wasser/umgang_mit_niederschlagswasser/versickerung/index.htm

4.3 Bodenverbesserungsmaßnahmen

Gemäß dem vorliegenden Bodengutachten wurden im Planungsgebiet Bereiche mit sandigem, schluffigem Boden erkundet, die eher geringe Durchlässigkeiten aufweisen. Nach Rücksprache mit dem Bodengutachter wird daher für die Bereiche mit feinsandigem, schluffigem Boden empfohlen, unterhalb der Sickermulde einen Bodenaustausch bis zum Grundwasser vorzunehmen. Nachfolgende Zeichnung stellt beispielhaft eine Sickermulde im Bereich der Sondierungsbohrung RKS 5 dar:

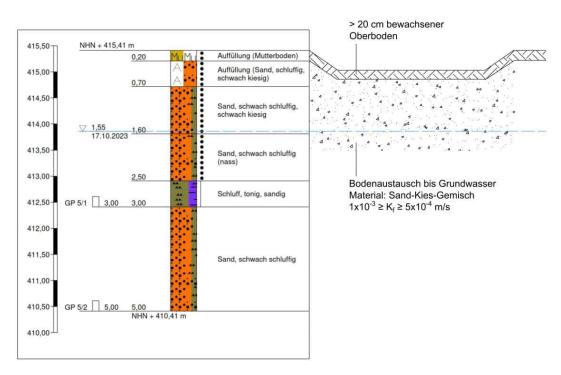


Abbildung 4-4: Prinzipskizze Bodenaustausch (Skizze ohne Maßstab)

Als Austauschmaterial wird empfohlen, ein Sand-Kies-Gemisch (Körnung 0/16 oder 0/32) mit einer Durchlässigkeit $1*10^{-3}$ m/s $\geq k_f \geq 5*10^{-4}$ m/s zu verwenden. Beim Einbau ist auf eine Verdichtung mittels Rüttelplatte zu verzichten. Das Material sollte lediglich mit dem Baggerlöffel angedrückt werden. So verfügt das Austauschmaterial um genügend Porenvolumen um das versickernde Wasser zwischenzuspeichern, während es in die weniger durchlässigen Bodenschichten einsickert. Sollten beim Anlegen der Sickermulden anthropogene Auffüllungen angetroffen werden sind diese ebenfalls gegen Sickerfähiges Material auszutauschen.

5 Rechtliche hinweise

Die Wartung der Versickerungsanlagen obliegt dem jeweiligen Grundstückseigentümer.

Sind an eine Versickerungsanlage mehr als 1.000 m² befestigte Fläche angeschlossen ist vom jeweiligen Grundstückseigentümer eine wasserrechtliche Genehmigung beim Landratsamt Pfaffenhofen zu beantragen.

6 Textvorschlag für die Festsetzungen im Bebauungsplan

Im Hinblick auf die Entwässerung des Planungsgebiets wird für die Festsetzungen im Bebauungsplan folgender Text vorgeschlagen:

Niederschlagswasser, welches auf den Baugrundstücken anfällt, ist auf diesen über flache, begrünte Mulden zu versickern. Bodenschichten mit geringer Durchlässigkeit sowie anthropogene Auffüllungen sind ggf. durch sickerfähiges Material auszutauschen.

Anfallendes Niederschlagswasser, welches auf den Eigentümerwegen zur Erschließung der Parzellen 2 und 3 sowie 8 und 9 anfällt, ist nach einer geeigneten Vorreinigung über Linienförmige Versickerungsanlagen (z.B. Kiesrigolen) in den Untergrund zu versickern. Der Einsatz von Sickerschächten ist nicht zulässig. Bodenschichten mit geringer Durchlässigkeit sowie anthropogene Auffüllungen sind ggf. gegen sickerfähiges Material auszutauschen.

Für die Bemessung der Versickerungsanlagen ist das Arbeitsblatt DWA-A138 in der derzeit gültigen Fassung zu berücksichtigen. Hinsichtlich der Vorbehandlung des anfallenden Niederschlagswassers sind das Merkblatt DWA-M153 sowie die Technischen Regeln zum schadlosen Einleiten von gesammeltem Niederschlagswasser in das Grundwasser (TRENGW) in der jeweils gültigen Fassung zu beachten.

Weitere Hinweise zur Niederschlagswasserbewirtschaftung sind dem zum Bebauungsplan zugehörigen Entwässerungskonzept der WipflerPLAN Planungsgesellschaft mbH mit Stand vom 22.02.2024 zu entnehmen.

7 Zusammenfassung

Das geplante Baugebiet entwässert im Trennsystem, zur Schmutzwasserableitung sind die Gebäude, die direkt an die Lindacher Straße angrenzen, jeweils mit einem Hausanschluss an den bestehenden Mischwasserkanal auszustatten. Für die weiter östlich liegenden Parzellen ist neben den Hausanschlüssen in den Eigentümerwegen zusätzlich ein Schmutzwasserkanal zu bauen, der den Anschluss der Parzellen an den öffentlichen Kanal gewährleistet.

Niederschlagswasser, das auf den Eigentümerwegen anfällt, ist nach einer geeigneten Vorbehandlung (z.B. Sedimentationsschacht) über eine Rigole in den Untergrund zu versickern.

Niederschlagswasser, das auf den Bauparzellen anfällt, ist von dem jeweiligen Bauherrn auf dem eigenen Grundstück über flache, begrünte Mulden in den Untergrund zu versickern. Sollten beim Bau der Versickerungsanlagen anthropogene Auffüllungen oder undurchlässige Bodenschichten angetroffen werden, sind diese gegen Sickerfähiges Material (Sand-Kies-Gemisch) auszutauschen. Beim Einbau des durchlässigen Bodens ist darauf zu achten, dass dieser nicht mit der Rüttelplatte zu stark verdichtet, sondern lediglich mit dem Baggerlöffel angerückt wird.

Das vorliegende Entwässerungskonzept wurde im Januar 2024 mit dem Wasserwirtschaftsamt Ingolstadt abgestimmt.

Der Entwurfsverfasser Pfaffenhofen, den 22.02.2024

WipflerPLAN Planungsgesellschaft mbH

Dipl.-Ing.
M. Sc.

ANLAGE 2

HYDROTECHNIK

HYDROTECHNIK

INHALTSVERZEICHNIS

1	KOSTRA Regendaten DWD 2020	. 1
1.1	Niederschlagsspenden nach KOSTRA-DWD 2020	. 1
1.2	Niederschlagshöhen nach KOSTRA-DWD 2020	. 2
2	Exemplarische Bemessungen Kiesrigole	. 3
2.1	Bemessung für A _E = 50 m²	. 3
2.2	Bemessung für A _E = 100 m²	. 3
3	Exemplarische Bemessung Sickermulden	. 4
3.1	Bemessung für A _E = 200	. 4
3.2	Bemessung für A _E = 250	. 4
3.3	Bemessung für A _E = 300	. 5
3.4	Bemessung für A _E = 350	. 5
3.5	Bemessung für A ₌ = 400	6

1 KOSTRA Regendaten DWD 2020

1.1 Niederschlagsspenden nach KOSTRA-DWD 2020

KOSTRA-DWD 2020

Nach den Vorgaben des Deutschen Wetterdienstes - Hydrometeorologie -



Niederschlagsspenden nach KOSTRA-DWD 2020

Rasterfeld : Spalte 165, Zeile 194

Bemerkung

Dauerstufe D	Niederschlagspenden rN [I/(s-ha}] je Wiederkehrintervall T [a]								
	1a	2 a	3 a	5 a	10 a	20 a	30 a	50 a	100 a
5 min	246,7	296,7	330,0	373,3	436,7	500,0	540,0	593,3	673,3
10 min	163,3	198,3	220,0	248,3	290,0	331,7	360,0	396,7	448,3
15 min	126,7	153,3	170,0	192,2	223,3	255,6	277,8	305,6	345,6
20 min	104,2	126,7	140,0	158,3	184,2	211,7	229,2	251,7	285,0
30 min	78,9	95,6	106,1	120,0	139,4	160,0	173,3	191,1	216,1
45 min	59,3	72,2	80,0	90,4	105,2	120,4	130,4	143,7	162,6
60 min	48,3	58,6	65,0	73,6	85,6	98,1	106,4	116,9	132,5
90 min	36,1	43,9	48,7	55,0	64,1	73,3	79,4	87,4	98,9
2 h	29,3	35,7	39,6	44,6	51,9	59,6	64,6	71,0	80,4
3 h	21,9	26,6	29,4	33,2	38,7	44,4	48,1	52,9	59,8
4 h	17,7	21,5	23,9	26,9	31,4	36,0	39,0	42,9	48,5
6 h	13,2	16,0	17,7	20,0	23,3	26,7	28,9	31,9	36,1
9 h	9,8	11,9	13,2	14,9	17,3	19,8	21,5	23,7	26,8
12 h	7,9	9,6	10,7	12,0	14,0	16,1	17,4	19,2	21,7
18 h	5,9	7,1	7,9	9,0	10,4	11,9	12,9	14,2	16,1
24 h	4,8	5,8	6,4	7,2	8,4	9,7	10,5	11,5	13,0
48 h	2,9	3,5	3,8	4,3	5,1	5,8	6,3	6,9	7,8
72 h	2,1	2,6	2,9	3,2	3,8	4,3	4,7	5,1	5,8
4 d	1,7	2,1	2,3	2,6	3,0	3,5	3,8	4,2	4,7
5 d	1,5	1,8	2,0	2,2	2,6	3,0	3,2	3,5	4,0
6 d	1,3	1,5	1,7	1,9	2,3	2,6	2,8	3,1	3,5
7 d	1,1	1,4	1,5	1,7	2,0	2,3	2,5	2,8	3,1

Legende

T Wiederkehrintervall, J\u00e4hrlichkeit in [a]: mittlere Zeitspanne, in der ein Ereignis einen Wert einmal erreicht oder \u00fcberschreitet

D Dauerstufe in [min, h, d]: definierte Niederschlagsdauer einschließlich Unterbrechungen

rN Niederschlagsspende in [l/(s-ha)]



itwh KOSTRA-DWD 2020 4.11 · Copyright © itwh GmbH 2022 · Engelbosteler Damm 22 · D-30167 Hannover · www.itwh.de

1.2 Niederschlagshöhen nach KOSTRA-DWD 2020

KOSTRA-DWD 2020

Nach den Vorgaben des Deutschen Wetterdienstes - Hydrometeorologie -



Niederschlagshöhen nach KOSTRA-DWD 2020

Rasterfeld : Spalte 165, Zeile 194

Bemerkung :

Dauerstufe D	Niederschlagshöhen hN [mm] je Wiederkehrintervall T [a]									
	1 a	2 a	3 a	5 a	10 a	20 a	30 a	50 a	100 a	
5 min	7,4	8,9	9,9	11,2	13,1	15,0	16,2	17,8	20,2	
10 min	9,8	11,9	13,2	14,9	17,4	19,9	21,6	23,8	26,9	
15 min	11,4	13,8	15,3	17,3	20,1	23,0	25,0	27,5	31,1	
20 min	12,5	15,2	16,8	19,0	22,1	25,4	27,5	30,2	34,2	
30 min	14,2	17,2	19,1	21,6	25,1	28,8	31,2	34,4	38,9	
45 min	16,0	19,5	21,6	24,4	28,4	32,5	35,2	38,8	43,9	
60 min	17,4	21,1	23,4	26,5	30,8	35,3	38,3	42,1	47,7	
90 min	19,5	23,7	26,3	29,7	34,6	39,6	42,9	47,2	53,4	
2 h	21,1	25,7	28,5	32,1	37,4	42,9	46,5	51,1	57,9	
3 h	23,6	28,7	31,8	35,9	41,8	47,9	51,9	57,1	64,6	
4 h	25,5	31,0	34,4	38,8	45,2	51,8	56,1	61,8	69,9	
6 h	28,5	34,5	38,3	43,3	50,4	57,7	62,5	68,9	77,9	
9 h	31,7	38,5	42,7	48,2	56,1	64,3	69,7	76,7	86,8	
12 h	34,2	41,6	46,1	52,0	60,6	69,5	75,2	82,8	93,7	
18 h	38,1	46,3	51,3	58,0	67,5	77,3	83,8	92,2	104,3	
24 h	41,2	49,9	55,4	62,5	72,8	83,5	90,4	99,5	112,6	
48 h	49,4	60,0	66,5	75,1	87,5	100,3	108,6	119,6	135,3	
72 h	55,0	66,8	74,1	83,6	97,4	111,6	120,9	133,1	150,6	
4 d	59,4	72,1	79,9	90,2	105,1	120,4	130,5	143,6	162,5	
5 d	63,0	76,4	84,8	95,7	111,5	127,8	138,4	152,3	172,3	
6 d	66,1	80,2	89,0	100,4	117,0	134,1	145,2	159,9	180,8	
7 d	68,8	83,5	92,7	104,6	121,9	139,6	151,3	166,5	188,4	

Legende

Wiederkehrintervall, Jährlichkeit in [a]: mittlere Zeitspanne, in der ein Ereignis einen Wert einmal erreicht oder überschreitet

D Dauerstufe in [min, h, d]: definierte Niederschlagsdauer einschließlich Unterbrechungen

hN Niederschlagshöhe in [mm]



itwh KOSTRA-DWD 2020 4.11 · Copyright © itwh GmbH 2022 · Engelbosteler Damm 22 · D-30167 Hannover · www.itwh.de

2 Exemplarische Bemessungen Kiesrigole

2.1 Bemessung für $A_E = 50 \text{ m}^2$

EINGABE			
Wiederkehrzeit	T =	5	а
Überschreitungshäufigkeit	n =	0,2	1/a
Summe der undurchlässigen Flächen	A u =	50	m²
Durchlässigkeitsbeiwert	$k_f =$	1,0E-05	m/s
Höhe der Rigole	$h_R =$	0,50	m
Breite der Rigole	b_R =	0,50	m
Speicherkoeffizient des Rigolenfüllmaterials	s _R =	0,35	*
Zuschlagsfaktor	$f_{z} =$	1,2	

ERGEBNIS			
Maßgebende Regenspende	$r_{\mathrm{D(n)}} =$	44,6	l/(s·ha)
Maßgebende Regendauer	D =	120	min
Erforderliche Rigolenlänge	<i>l</i> _R =	16,1	m

Dauer- stufe D	Regen- spende r _{D(n)}	erforderliche Rigolenlänge I _R
[min]	[l/(s·ha)]	[m]
5	373,3	7,6
10	248,3	9,9
15	192,2	11,3
20	158,3	12,3
30	120	13,6
45	90,4	14,7
60	73,6	15,3
90	55	15,9
120	44,6	16,1
180	33,2	15,8
240	26,9	15,3
360	20	14,0
540	14,9	12,4
720	12	11,0
1080	9	9,2
1440	7,2	7,8
2880	4,3	5,2
4320	3,2	4,0

2.2 Bemessung für $A_E = 100 \text{ m}^2$

EINGABE				
Wiederkehrzeit	Т	=	5	а
Überschreitungshäufigkeit	n	=	0,2	1/a
Summe der undurchlässigen Flächen	A_{u}	=	100	m²
Durchlässigkeitsbeiwert	$k_{\rm f}$	=	1,0E-05	m/s
Höhe der Rigole	$h_{\mathbb{R}}$	=	0,50	m
Breite der Rigole	b_R	=	0,50	m
Speicherkoeffizient des Rigolenfüllmaterials	SR	=	0,35	-
Zuschlagsfaktor	f_{z}	=	1,2	12

ERGEBNIS				
Maßgebende Regenspende	7' D(n)	=	44,6	l/(s-ha)
Maßgebende Regendauer	D	=	120	min
Erforderliche Rigolenlänge	l_R	=	32,1	m

Dauer- stufe D	Regen- spende r _{D(n)}	erforderliche Rigolenlänge I _R
[min]	[l/(s·ha)]	[m]
5	373,3	15,1
10	248,3	19,8
15	192,2	22,7
20	158,3	24,5
30	120	27,1
45	90,4	29,4
60	73,6	30,7
90	55	31,9
120	44,6	32,1
180	33,2	31,6
240	26,9	30,5
360	20	28,1
540	14,9	24,8
720	12	22,1
1080	9	18,5
1440	7,2	15,7
2880	4,3	10,3
4320	3,2	7,9

3 Exemplarische Bemessung Sickermulden

3.1 Bemessung für $A_E = 200$

EINGABE				
Wiederkehrzeit	Т	=	5	а
Überschreitungshäufigkeit	n	=	0,2	1/a
Summe der undurchlässigen Flächen	A_{u}	=	200	m²
Durchlässigkeitsbeiwert	$k_{\rm f}$	=	1,0E-05	m/s
Versickerungsfläche	As	=	28	m²
Zuschlagsfaktor	f_{z}	=	1,2	-

ERGEBNIS				
Maßgebende Regenspende	r _{D(n)}	=	20	l/(s-ha)
Maßgebende Regendauer	D	=	360	min
Erforderliches Speichervolumen	V_{M}	-	8,2	mª
Einstauhöhe	z_{M}	=	0,29	m

Dauer- stufe D	Regen- spende r _{D(n)}	erforderliches Speichervolumen V _M
[min]	[l/(s·ha)]	[m²]
5	373,3	3,0
10	248,3	4,0
15	192,2	4,6
20	158,3	5,0
30	120	5,6
45	90,4	6,2
60	73,6	6,6
90	55	7,2
120	44,6	7,6
180	33,2	8,0
240	26,9	8,2
360	20	8,2
540	14,9	7,8
720	12	6,9
1080	9	5,1
1440	7,2	2,5
2880	4,3	-8,7
4320	3,2	-20,9

3.2 Bemessung für $A_E = 250$

EINGABE			
Wiederkehrzeit	T =	5	а
Überschreitungshäufigkeit	n =	0,2	1/a
Summe der undurchlässigen Flächen	A u =	250	m²
Durchlässigkeitsbeiwert	$k_f =$	1,0E-05	m/s
Versickerungsfläche	A s =	35	m²
Zuschlagsfaktor	$f_{Z} =$	1,2	

ERGEBNIS				
Maßgebende Regenspende	r _{D(n)}	=	20	I/(s-ha)
Maßgebende Regendauer	D	=	360	min
Erforderliches Speichervolumen	V_{M}	=	10,2	m³
Einstauhöhe	z _M	=	0,29	m

Dauer- stufe D	Regen- spende r _{D(n)}	erforderliches Speichervolumen V _M
[min]	[l/(s·ha)]	[m²]
.5	373,3	3,8
10	248,3	5,0
15	192,2	5,7
20	158,3	6,2
30	120	7,0
45	90,4	7,8
60	73,6	8,3
90	55	9,0
120	44,6	9,5
180	33,2	10,0
240	26,9	10,2
360	20	10,2
540	14,9	9,7
720	12	8,7
1080	9	6,3
1440	7,2	3,1
2880	4,3	-10,9
4320	3,2	-26,1

3.3 Bemessung für $A_E = 300$

EINGABE			
Wiederkehrzeit	T =	5	а
Überschreitungshäufigkeit	n =	0,2	1/a
Summe der undurchlässigen Flächen	A u =	300	m²
Durchlässigkeitsbeiwert	$k_f =$	1,0E-05	m/s
Versickerungsfläche	A 5 =	42	m²
Zuschlagsfaktor	$f_{z} =$	1,2	-

ERGEBNIS			
Maßgebende Regenspende	r _{D(n)} =	20	l/(s-ha)
Maßgebende Regendauer	D =	360	min
Erforderliches Speichervolumen	$V_{\rm M} =$	12,3	m³
Einstauhöhe	zw =	0,29	m

Dauer- stufe D	Regen- spende r _{D(n)}	erforderliches Speichervolumen V _M
[min]	[l/(s·ha)]	[m³]
5	373,3	4,5
10	248,3	6,0
15	192,2	6,9
20	158,3	7,5
30	120	8,4
45	90,4	9,3
60	73,6	10,0
90	55	10,8
120	44,6	11,4
180	33,2	12,0
240	26,9	12,3
360	20	12,3
540	14,9	11,6
720	12	10,4
1080	9	7,6
1440	7,2	3,8
2880	4,3	-13,1
4320	3,2	-31,3

3.4 Bemessung für $A_E = 350$

EINGABE			
Wiederkehrzeit	T =	5	а
Überschreitungshäufigkeit	n =	0,2	1/a
Summe der undurchlässigen Flächen	A u =	350	m²
Durchlässigkeitsbeiwert	$k_f =$	1,0E-05	m/s
Versickerungsfläche	A s =	49	m²
Zuschlagsfaktor	$f_{Z} =$	1,2	-

ERGEBNIS				
Maßgebende Regenspende	r _{D(n)}	=	20	I/(s-ha)
Maßgebende Regendauer	D	=	360	min
Erforderliches Speichervolumen	V_{M}	=	14,3	m³
Einstauhöhe	z_{M}	=	0,29	m

Dauer- stufe D	Regen- spende r _{D(n)}	erforderliches Speichervolumen V _M		
[min]	[l/(s·ha)]	[m³]		
5	373,3	5,3		
10	248,3	7,0		
15	192,2	8,0		
20	158,3	8,7		
30	120	9,8		
45	90,4	10,9		
60	73,6	11,6		
90	55	12,6		
120	44,6	13,3		
180	33,2	14,0		
240	26,9	14,3		
360	20	14,3		
540	14,9	13,6		
720	12	12,1		
1080	9	8,9		
1440	7,2	4,4		
2880	4,3	-15,2		
4320	3,2	-36,5		

3.5 Bemessung für $A_E = 400$



ERGEBNIS				
Maßgebende Regenspende	P'D(n)	=	20	I/(s·ha)
Maßgebende Regendauer	D	=	360	min
Erforderliches Speichervolumen	v_{M}	=	16,4	m ⁸
Einstauhöhe	ε _M	=	0,29	m

Dauer- stufe D	Regen- spende r _{D(n)}	erforderliches Speichervolumen V _M		
[min]	[l/(s·ha)]	[m³]		
5	373,3	6,0		
10	248,3	8,0		
15	192,2	9,2		
20	158,3	10,0		
30	120	11,2		
45	90,4	12,4		
60	73,6	13,3		
90	55	14.4		
120	44,6	15,2		
180	33,2	16,0		
240	26,9	16,4		
360	20	16,4		
540	14,9	15,5		
720	12	13,9		
1080	9	10,1		
1440	7,2	5,0		
2880	4,3	-17,4		
4320	3,2	-41,7		

ANLAGE 3

DATENTRÄGER MIT ERLÄUTERUNG UND GUTACHTEN



Bebauungsplanverfahren im beschleunigten Verfahren in 85276 Pfaffenhofen an der Ilm, Ortsteil Tegernbach Lindacher Straße

Fl. Nr. 849/2+849/3 Gemk. Tegernbach

Geotechnischer Bericht nach DIN 4020: 2010-12 und DIN EN 1997-2 (EC 7)

Bauherren:	
Verfasser:	INGEOTEC Dipl. Geol. S. Gamperl BgmStocker-Ring 11 86529 Schrobenhausen Tel.: 08252/810292 Fax: 08252/810293 Email: sg@ingeotec.org
Projektnummer:	0923-02
Datum:	07.11.2023

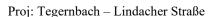
Dieser Bericht umfasst 14 Seiten und 6 Anlagen.



Dat: 07.11.2023

Inhaltsverzeichnis

1	Ein	leitung	3
	1.1	Anlass und Auftrag	3
	1.2	Gebäudedaten	3
	1.3	Umfang der Untersuchungen	4
	1.4	Verwendete Unterlagen	5
2	Da	rstellung der Untersuchungsergebnisse	6
	2.1	Geologie/Hydrogeologie	6
	2.2	Bemessungswasserstände	6
	2.3	Ergebnisse der Felduntersuchungen	7
	2.4	Ergebnisse der Bodenmechanischen Untersuchungen	8
	2.5	Geotechnische Eigenschaften der Bodenschichten	8
3	Be	wertung der Untersuchungsergebnisse	9
	3.1	Auffüllung	9
	3.2	Quartäre Talfüllung	10
	3.3	Tertiär Kiessand	10
	3.4	Tertiärsand	11
4.	Fol	gerungen, Hinweise	11
	4.1	Gebäudegründung	11
	4.2	Baugrube / Wasserhaltung	12
	4.3	Wassereinwirkungsklasse	12
	4.4	Versickerung von Dach- und Verkehrsflächenwasser	13
5.	We	eitere Hinweise/Haftungsausschluss	13





Proj. Nr. 0923-02 Dat: 07.11.2023

Anlagenverzeichnis:

Anl. 1: Übersichtsplan

Anl. 2: Lageplan Bohrungen, Sondierungen, Schnitt

Anl. 3: Profilschnitt

Anl. 4: Schichtenverzeichnisse, Bohrprofile

Anl. 5: Ergebnisse der Bodenmechanischen Untersuchungen

Anl. 6: Ergebnisse der Permeametertests

1 Einleitung

1.1 Anlass und Auftrag

planen den Neubau mehrerer Doppelhäuser und Einfamilienhäuser in Pfaffenhofen a. d. Ilm, OT Tegernbach, Lindacher Straße, Fl. Nr. 849/2 und 849/3 Gemk. Tegernbach.

Da die Baugrund- und Grundwasserverhältnisse im Untersuchungsgebiet nicht im ausreichenden Umfang bekannt waren, wurde eine eingehende Baugrunduntersuchung erforderlich.

Das Geotechnische Büro INGEOTEC Dipl. Geol. S. Gamperl, Schrobenhausen wurde am 07.09.2023 von beauftragt, die notwendigen Untersuchungen durchzuführen und in Form eines Geotechnischen Berichtes zusammenzufassen.

1.2 Gebäudedaten

Nach den vorliegenden Planungsunterlagen sollen im Baugebiet zwei Einfamilienhäuser mit Abmessungen von ca. 11,0 x13,0 m und 15,0 x 7,0 m und mehrere Doppelhäuser mit Abmessungen von ca. 12,6 x 11,0 m entstehen. Ob die Gebäude unterkellert werden sollen, sowie Informationen zur Gründungssohle und zum Gebäudenull waren zum Zeitpunkt der Gutachtenstellung noch nicht bekannt.



Proj. Nr. 0923-02 Dat: 07.11.2023

1.3 Umfang der Untersuchungen

In Anlehnung an die DIN 4020-12 und in Abstimmung mit dem Auftraggeber wurden auf dem Untersuchungsgelände 10 Kleinbohrungen und 10 Rammsondierungen mit der schweren Rammsonde (DPH) niedergebracht. Die Aufschlusstiefen betrugen 4,5 bis 6 m für die Bohrungen und 4,9 bis 5,9 m für die Sondierungen. Die Aufschlussarbeiten wurden am 17./18.10.2023 durch Mitarbeiter von INGEOTEC niedergebracht.

Weiterhin wurden zwei Versickerungsversuche (V1+V2) durchgeführt um den Durchlässigkeitsbeiwert (kf- Wert) des Baugrunds "in Situ" zu ermitteln. Die Versuche wurden ebenfalls am 18.10.2023 durch das beauftragte Büro durchgeführt.

Alle Aufschlusspunkte wurden mittels Echtzeit-Satellitensystem (UTM) auf ihre Lage und Höhe eingemessen.

Tab. 1: Teufen, Lage und Höhe der Aufschlussbohrungen

Bohr- punkt	Endteufe (m)	Endteufe Rammsondierung (m)	Ostwert	Hochwert	Höhe (m.ü.NN)	Datum
RKS 1	5,0	4,9	32679586,39	5381805,15	432,08	17.10.2023
RKS 2	5,0	4,9	32679598,1	5381803,75	431,89	17.10.2023
RKS 3	5,0	4,9	32679599,82	5381805,85	431,8	17.10.2023
RKS 4	6,0	5,9	32679139,15	5382834,9	416,09	17.10.2023
RKS 5	5,0	4,9	32679136,21	5382854,89	416,52	17.10.2023
RKS 6	5,0	4,9	32679121,84	5382869,68	417,36	17.10.2023
RKS 7	5,0	4,9	32679141,94	5382886,31	416,16	18.10.2023
RKS 8	4,5	4,9	32679170,22	5382905,83	415,41	18.10.2023



Proj: Tegernbach – Lindacher Straße Proj. Nr. 0923-02 Dat: 07.11.2023

Bohr- punkt	Endteufe (m)	Endteufe Rammsondierung (m)	Ostwert	Hochwert	Höhe (m.ü.NN)	Datum
RKS 9	5,0	4,9	32679160,07	5382927,44	415,98	18.10.2023
RKS 10	5,0	4,9	32679162,52	5382883,17	415,27	18.10.2023
V1	1,0	-	32679153,8	5382902,29	416,08	18.10.2023
V2	1,0	-	32679132,91	5382910,22	417,19	18.10.2023

Aus den Bohrungen wurden Bodenproben zur Durchführung bodenmechanischer Untersuchungen entnommen. Insgesamt wurden 23 Becherproben entnommen.

Im Bodenmechanischen Labor von INGEOTEC wurde an sieben Bodenproben die Kornverteilungskurve durch Sieb-/Schlämmanalyse oder Nasssiebung nach DIN 18123 bestimmt, um eine eindeutige geotechnische Ansprache zu gewährleisten und die Wasserdurchlässigkeit (kf-Wert) abschätzen zu können. An zwei dieser Proben wurden zusätzlich die Zustandsgrenzen sowie die Konsistenz bestimmt (Anlage 5).

Die Ergebnisse der Bohrungen und Rammsondierungen wurden in Schichtenverzeichnisse nach DIN 4022 aufgenommen und als Profile dargestellt (Anl. 3 und 4).

1.4 Verwendete Unterlagen

Zur Ausarbeitung des vorliegenden Gutachtens wurden folgende Unterlagen verwendet:

- Bayerisches Geologisches Landesamt: Geologische Karte von Bayern, Blatt 7434 Hohenwart; M 1:25000, München 2002
- Bayerisches Geologisches Landesamt: Geowissenschaftliche Landesaufnahme der Planungsregion 10 Hydrogeologische Karte, M: 1:100 000; München 2002

Proj: Tegernbach – Lindacher Straße



Dat: 07.11.2023

- Eichenseher Ingenieure GmbH: Grundlage zur Angebotserstellung mit Lageplan M 1:500, Systemschnitt M 1:200 vom Planungsbüro Kaindl in Pfaffenhofen am 16.12.2021, Pfaffenhofen 06.07.2023

Proj. Nr. 0923-02

2 Darstellung der Untersuchungsergebnisse

2.1 Geologie/Hydrogeologie

Das Untersuchungsgebiet befindet sich im nördlichen Ortsgebiet des Pfaffenhofener Ortsteils Tegernbach, östlich der Unthofstraße PAF4, in der Lindacher Straße.

Nach den Beobachtungen im Gelände und nach der Geologischen Karte stehen hier unter dem Mutterboden quartäre Lößlehme an, die von Tertiärsedimenten (Kies und Sand) und in RKS 2 tieferliegend auch von bindigen halbfesten Tertiärsedimenten unterlagert werden. Diese wurden bis zu den jeweiligen Endteufen der Bohrungen angetroffen.

Bei den Bohrarbeiten wurde das Grundwasser in Tiefen zwischen 1,55 m und 2,90 m unter Gelände, also zwischen 413,86 und 414,72m.ü.NN, angetroffen.

Nach dem Informationsdienst "Überschwemmungsgefährdete Gebiete in Bayern" des Bayerischen Landesamtes für Umwelt liegt das Untersuchungsgebiet zwar nicht in einem Überschwemmungsgefährdeten Gebiet, jedoch in einem wassersensiblen Bereich.

2.2 Bemessungswasserstände

Der Bemessungswasserstände werden im Folgenden für die verschiedenen Gebäude im Einzelnen angegeben Es werden für den Bemessungswasserstand Bauzeit/Versickerung die gemessenen Gundwasserstände zuzüglich eines Sicherheitsaufschlags von 0,5 m herangezogen. Für den Bemessungswasserstand Gebäude Endzustand muss demgegenüber noch ein weiterer Aufschlag von 0,5 m angenommen werden.

6



Proj. Nr. 0923-02 Dat: 07.11.2023

Tab 2: Bemessungswasserstände

Gebäude	EFH 1	EFH 2	DHH 1+2	EFH 3+4	EFH 5+6	DHH/EFH
Schnitt in Anlage 3	E - E	A - A	D - D	C - C	B - B	F - F
Grundwasserstand (m.ü.NN)	413,86	414,72	414,39	414,39	414,66	414,28
Bemessungswasserstand Bauzeit/Versickerung*	414,35	415,20	414,90	414,90	415,15	414,80
Bemessungswasserstand Gebäude Endzustand*	414,85	415,70	415,40	415,40	415,65	415,30

^{*} gerundet

2.3 Ergebnisse der Felduntersuchungen

Die durch die Bohrungen aufgeschlossenen Bodenschichten (vgl. Anl. 3 und 4) lassen sich in folgendes Baugrundmodell eingliedern:

Tab. 3: Baugrundmodell

Ansprache	Obergrenze	Untergrenze	Mächtigkeit	Lagerungsdich-
	in m u. GOK	in m u. GOK	in m	te/Konsistenz
Mutterboden	0,0	0,1-0,5	0 - 0.5	locker
Auffüllung (stw.)	0.0 - 0.5	0,5 – 1,5	0,0 – 1,4	locker - mitteldicht
Quartär (Talfüllung)	0,4 – 1,5	2,2 – 4,0	0-3,0	breiig – halbfest locker - mitteldicht
Tertiär Kiessand	0,5-2,2	1,8 – 3,3	0-2,6	mitteldicht - dicht
Tertiärsand	1,8 – 4,0	nicht aufgeschlossen	nicht aufgeschlossen	mitteldicht – sehr dicht



Dat: 07.11.2023

2.4 Ergebnisse der Bodenmechanischen Untersuchungen

Zum Zwecke der eindeutigen geotechnischen Ansprache wurde an sieben Bodenproben die Korngrößenverteilung durch Sieb-/Schlämmanalyse oder Nasssiebung nach DIN 18123 ermittelt. Hieraus konnte auch die Wasserdurchlässigkeit (kf-Wert) berechnet werden. An zwei dieser Proben, wurden zusätzlich die Zustandsgrenzen sowie die Konsistenz nach DIN 18122 bestimmt, um die Tragfähigkeit zu ermitteln.

Proj. Nr. 0923-02

Tab. 4: Bodenmechanische Untersuchung und deren Ergebnisse

Proben- nummer	Tiefe	Untersuchung	DIN 4022	DIN 18196	k _f (Sei- ler/Seelheim/KRAPP)	
GP 1/2	- 3,6	Sieb-/ Schlämmanalyse	S, u*	SU*	1,6*10 ⁻⁶ m/s	
GP 3/2	- 4,0	Nasssiebung	S, uʻ	SU	1,7*10 ⁻⁴ m/s	
GP 6/1	- 3,0	Sieb-/ Schlämmanalyse Zustandsgrenzen, Konsistenz	U+T	TA weich - steif	ca. <1*10 ⁻⁹ m/s	
GP 7/2	3,0	Sieb-/ Schlämmanalyse Zustandsgrenzen, Konsistenz	U, s*, t'	TM weich	ca. 1*10 ⁻⁸ m/s	
GP 8/2	3,0	Nasssiebung	S, uʻ	SU	$5.9*10^{-5} \mathrm{m/s}$	
GP 9/2	4,5	Nasssiebung	S, uʻ	SU	6,3*10 ⁻⁵ m/s	
GP 10/3	4,0	Nasssiebung	S	SE	9,9*10 ⁻⁵ m/s	

2.5 Geotechnische Eigenschaften der Bodenschichten

Aus den Ergebnissen der Feldansprache und der Bodenmechanischen Untersuchungen können für die angetroffenen Bodenschichten überschlägig die Geotechnischen Eigenschaften abgeleitet werden:



Proj. Nr. 0923-02 Dat: 07.11.2023

Tab. 5: Geotechnische Eigenschaften der relevanten Bodenschichten, Bodenkennwerte (Tabellenwerte aus TÜRKE 1990)

Schicht	Anspr. n. DIN 4022	Anspr. n. DIN 18196	Rei- bungs- winkel (°)	Steifemo- dul MN/m²	Kohäsi- on c' KN/m²	Wichte γ-γ' kN/m ³	Frostsicher- heitsklasse
Auffül-	G,s,u - S,u,g	GU - SU	30	15 - 80	0 - 5	18 - 8	F 3
lung	(U,s*,g') BS	00-30	30	13 - 80	0 - 3	10-0	1 3
Quartär	S,u-U,s,(t)	SU, SU*, TM, TA	22,5 - 30	5 - 20	5 - 20	18 - 9	F 3
Tertiär	G,s,u'- S,g,u'	SU- GU	30-35	80-120	3	18 - 8	(F 1) - F
Kiessand	3,5,4 5,5,4	50 00	30 33	00 120	3	10 0	2
Tertiär- sand	S-S,u'	SE - SU	30	80	0 - 3	17 - 7	F 1 - F 2

3 Bewertung der Untersuchungsergebnisse

3.1 Auffüllung

Die Auffüllung wird auf Grund ihrer Höhenlage für die Gründung der Gebäude nicht relevant werden.

Für die Gründung der Verkehrsflächen könnte sie in ihrer kiesigen variante eine ausreichende Tragfähigkeit als Planum aufweisen. Dies ist über Lastplattenversuche nachzuweisen.

Die Frostsicherheit ist in der Auffüllung nicht gegeben.

Für die Einstufung der Auffüllung hinsichtlich des Schadstoffspektrums wurde eine Probe im chemischen Labor Agrolab, Bruckberg zur Analyse gegeben. Die Ergebnisse lagen zum Zeitpunkt der Gutachtenerstellung noch nicht vor.

Die Versickerung des Niederschlagswassers ist im Bereich der Auffüllungen nur eingeschränkt

Proj. Tegernbach – Lindacher Straße Proj. Nr. 0923-02

Dat: 07.11.2023

ngenieurgeologie Seotechnik

genehmigungsfähig. Nicht erlaubt ist eine Versickerung des Niederschlagswassers durch Auf-

fälliges Auffüllungsmaterial wir zum Beispiel bauschutthaltigen Boden oder Boden mit auffäl-

ligem Geruch oder Farbe.

3.2 Quartäre Talfüllung

Die in etwa in der östlichen Hälfte des Grundstücks angetroffene nacheiszeitliche Talfüllung ist

auf Grund ihrer lockeren Lagerung bzw. der meist lediglich steifen bis weichen Konsistenz

nicht zur setzungsfreien Aufnahme der Gebäudelasten. Weiterhin kann ein hoher Anteil an

organischer Substanz die Kompressibilität zusätzlich erhöhen.

Sondergründungen, zum Beispiel in Form von Bodenaustausch oder Fundamentvertiefungen

können hier erforderlich werden. In Abhängigkeit von der Gründungstiefe der Gebäude und

der Mächtigkeit der Talfüllung können auch aufwändigere Sondergründungen wie z. b. eine

Pfahlgründung sinnvoll sein.

Auf Grund des zumeist hohen Anteils an Feinkorn und teilweise auch organischer Substanz ist

eine Versickerung des Niederschlagswassers nur in Einzelfällen möglich eine Gebäudebezoge-

ne Prüfung ist erforderlich.

3.3 Tertiär Kiessand

Der im westlichen Bereich des Grundstücks teilweise unmittelbar unter dem Mutterboden bzw.

der Auffüllung angetroffene tertiärzeitliche Kiessand ist als guter bis sehr guter Baugrund zu

bewerten und eignet sich daher sehr gut als Gründungshorizont für die Gebäude. Im Osten tau-

chen die Tertiärsedimente unter die Talfüllung ab, so dass hier zum Teil der Abstand zwischen

Gründungssohle und tragfähigen Teriärsedimenten überbrückt werden muss. (vgl. Gebäu-

degründung).

10

Proj: Tegernbach – Lindacher Straße Proj. Nr. 0923-02 De

Dat: 07.11.2023

ngenieurgeologie Seotechnik

Die Versickerung ist in den Tertiär-Kiessanden gut möglich. Die Versickerungsversuche V 1

und V 2 ergaben Werte von: 3,7*10-5 m/s uns 2,4*10-4 m/s.

Dies bedeutet eine gute bis sehr gute Versickerungsleistung in diesem Boden.

3.4 Tertiärsand

Für den Tertiärsand gilt im Wesentlichen das gleiche wie für den Tertiär Kiessand. Er ist als

guter Baugrund zu bewerten und kann als Gründungshorizont dienen.

Bei Arbeiten in dieser Schicht ist zu bedenken, dass der Sand zuvor komplett entwässert wer-

den muss, da er unter dem Einfluss von fließendem Wasser sofort aufweicht und dann seine

Tragfähigkeit komplett einbüßt.

4. Folgerungen, Hinweise

4.1 Gebäudegründung

Über die planmäßigen Gründungstiefen und geplanten -Varianten lagen uns zum Zeitpunkt der

Gutachtenerstellung keine Angaben vor.

Es wird davon ausgegangen, dass bei geplanten Unterkellerung mit Gründungen über Grün-

dungsplatten in Verbindung mit WU Kellern geplant wird. Dies ist hinsichtlich der Baugrund-

und Grundwasserverhältnisse zweifellos die naheliegendste Variante. In weiten Bereichen wird

man dadurch bereits die Talfüllungen durchfahren und die Gründung kann auf den Terti-

ärsedimenten erfolgen.

Der Bettungsmodul, welcher für die Bemessung der Gründungsplatten angenommen werden

11

Proj: Tegernbach – Lindacher Straße

Proj. Nr. 0923-02

Dat: 07.11.2023

ngenieurgeologie Seotechnik

kann, wird mit 30.000 kN/m³ angegeben.

Bei einer Planung ohne Tiefgeschoss kann die Gründung über Streifenfundamente oder eben-

falls über eine Gründungsplatte erfolgen. Hierzu müssen die Planungsunterlagen im Einzelfall

betrachtet werden.

4.2 Baugrube / Wasserhaltung

Die Baugruben für die Gebäude werden in der Regel in nichtbindigen oder schwach bindigen

Sedimenten liegen. Dabei ist ein Böschungswinkel von 45° einzuhalten.

In den Quartärsedimenten und Tertiärschichten ist mit freiem Grundwasser zu rechnen. Dieses

ist vor den Gründungsarbeiten abzusenken. Hierbei ist davon auszugehen, dass zum Zeitpunkt

der Baugrubenerstellung der Bemessungswasserstand Bauzeit vorliegt.

Neben einer offenen Wasserhaltung kann es dabei sinnvoll sein, das Grundwasser den Sanden

über eine Unterdruckentwässerung zu entziehen.

4.3 Wassereinwirkungsklasse

Die Wassereinwirkungsklasse nach DIN 18533-1:2027-07 betrifft die Abdichtung der erdbe-

rührenden Bauteile und regelt die Anforderungen an die Gebäudeabdichtung in Abhängigkeit

von den Baugrund- und Grundwasserverhältnissen.

Im vorliegenden Fall ist bei Tiefgeschossen ein gering durchlässiger Baugrund aber eine

Grundwassereinwirkung bis maximal 3 m Wassersäule gegeben, so dass die Wassereinwir-

kungsklasse W2.1E "mäßige Einwirkung von drückendem Wasser" vorliegt.

Für nicht unterkellerte Gebäude kann aufgrund der nachgewiesenen kf-Werte von einem gut

12

Proj: Tegernbach – Lindacher Straße Proj. Nr. 0923-02

Dat: 07.11.2023

ngenieurgeologie Seotechnik

durchlässigen Baugrund ausgegangen werden, sofern sie im auf den Tertiär Kiessanden zu lie-

gen kommen. Dann herrscht hier die wird von einem gering durchlässigen Baugrund ausge-

gangen. Falls eine Dränung vorgesehen ist, so liegt die Wassereinwirkungsklasse W 1.2E vor.

Falls auf eine Dränung verzichtet wird, so liegt die Wassereinwirkungsklasse W2.1E vor.

4.4 Versickerung von Dach- und Verkehrsflächenwasser

Die Versickerung des Niederschlagswassers ist aufgrund des hohen Grundwasserstandes nur

über flache Rigolen oder über Sickermulden möglich.

Für die Tertiär Kiessande wurden durch die Sickerversuche gute Durchlässigkeiten ermittelt.

Für die Talfüllungen und die Tertiärsande muss von deutlich geringeren Durchlässigkeiten

ausgegangen werden.

Dies sollte im Einzelfall geprüft werden und die Planung entsprechend erfolgen. Optimaler

Weise sollte der kf-Wert des Untergrundes für die einzelnen Versickerungsanlagen durch

Feldversuche ermittelt werden. anhand der gewonnenen Daten kann dann die erforderliche

Größe der Sickeranlage ermittelt werden.

5. Weitere Hinweise/Haftungsausschluss

Der vorliegende Geotechnische Bericht beruht auf der Interpolierung der Untergrundverhält-

nisse außerhalb der Aufschlüsse. Abweichende geologische Verhältnisse in nicht untersuchten

Bereichen können nicht ausgeschlossen werden. Für abweichende Verhältnisse außerhalb der

Bohrungen kann keine Haftung übernommen werden.

Werden bei der Bauausführung Bodenverhältnisse angetroffen, die von den o. g. abweichen, so

13



Proj. Nr. 0923-02 Dat: 07.11.2023

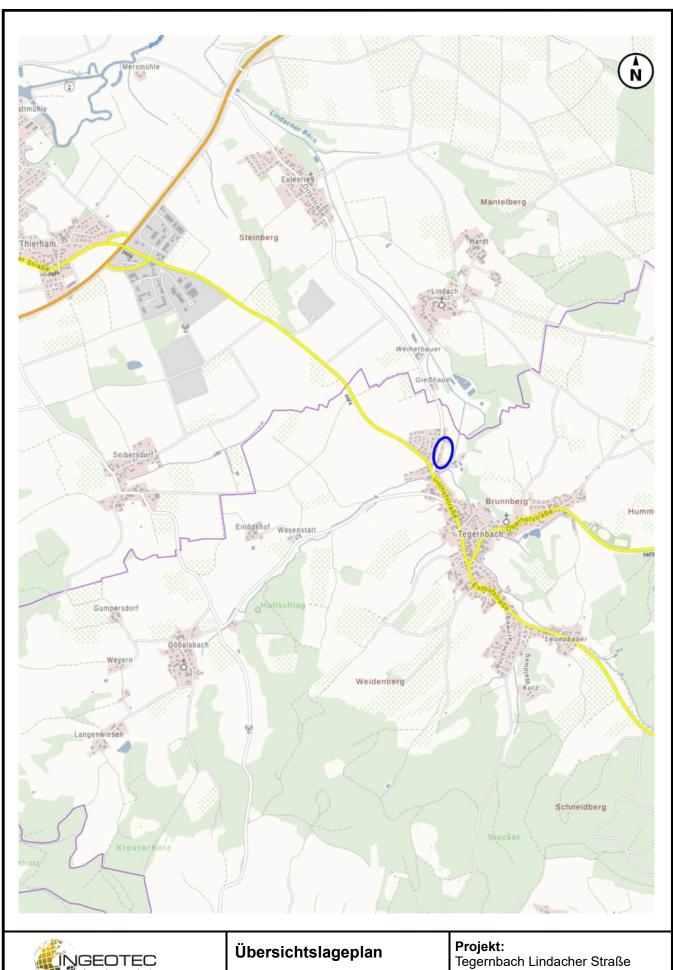
ist der Gutachter zu verständigen, um eine Überprüfung der geotechnischen Eigenschaften der angetroffenen Böden vornehmen zu können. Nur so können die für diesen Fall eventuell erforderlichen Planungsänderungen abgesichert werden.

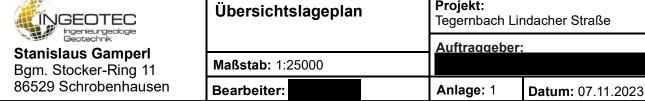
Darüber hinaus sollte der Gutachter nach Beendigung der Aushubarbeiten zum Zwecke einer "Baugrubenabnahme" verständigt werden.

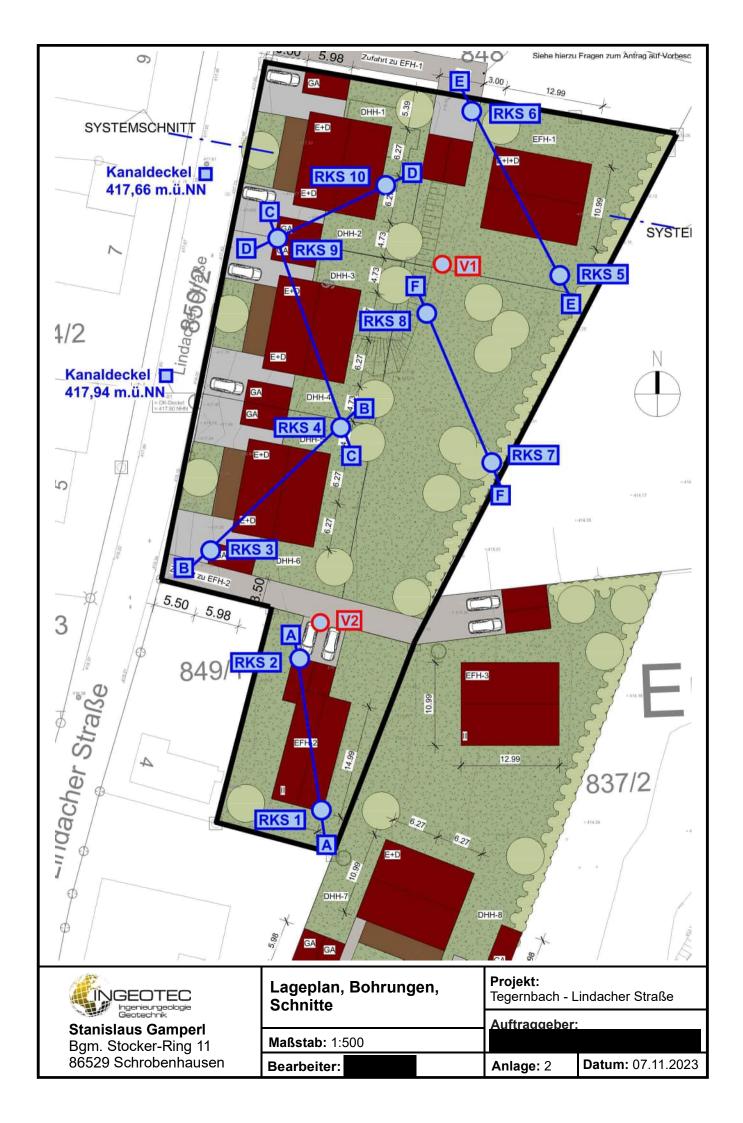
Schrobenhausen, den 07.11.2023

S. Gamperl

Dipl. Geologe





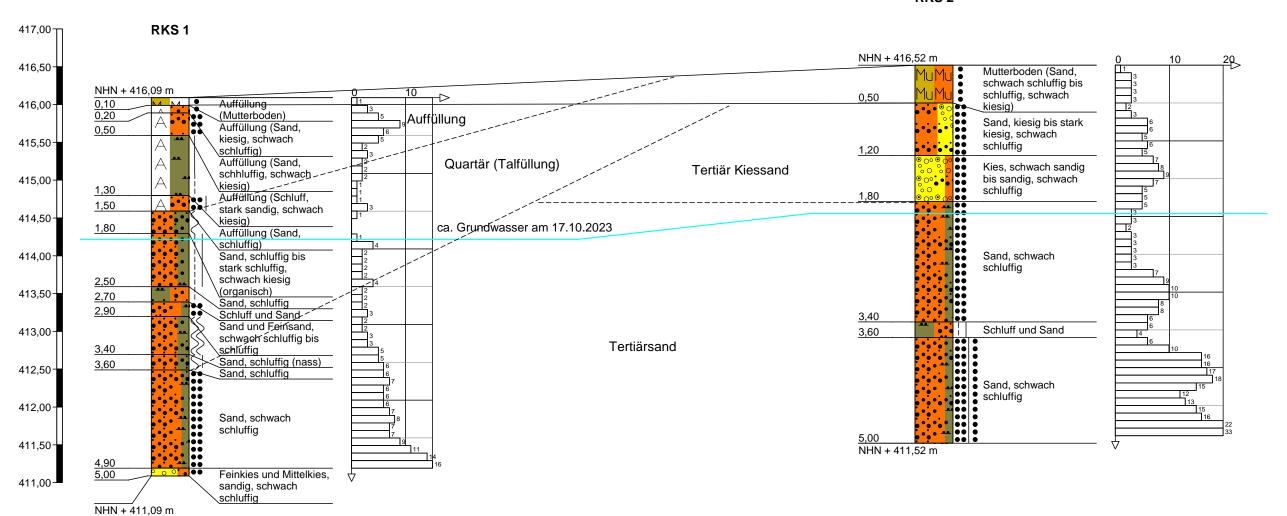


Schnitt A - A

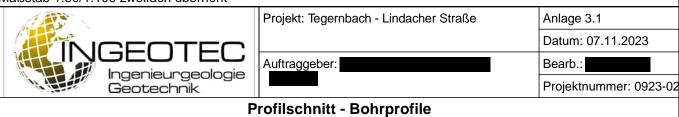
EFH 2

S-SE N-NW

RKS 2



Maßstab 1:50/1:100 zweifach überhöht

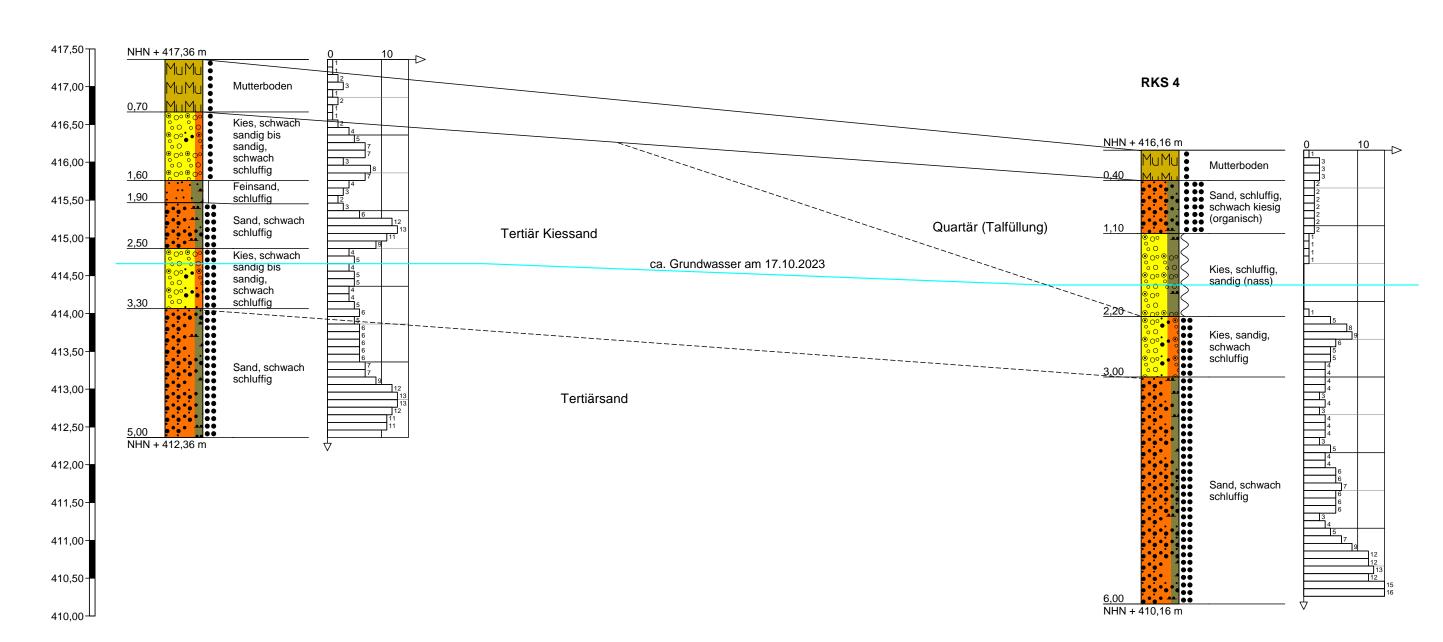


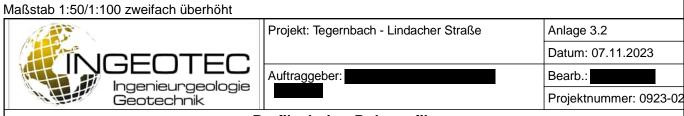
Schnitt B - B

DHH 5+6

SW NE

RKS 3





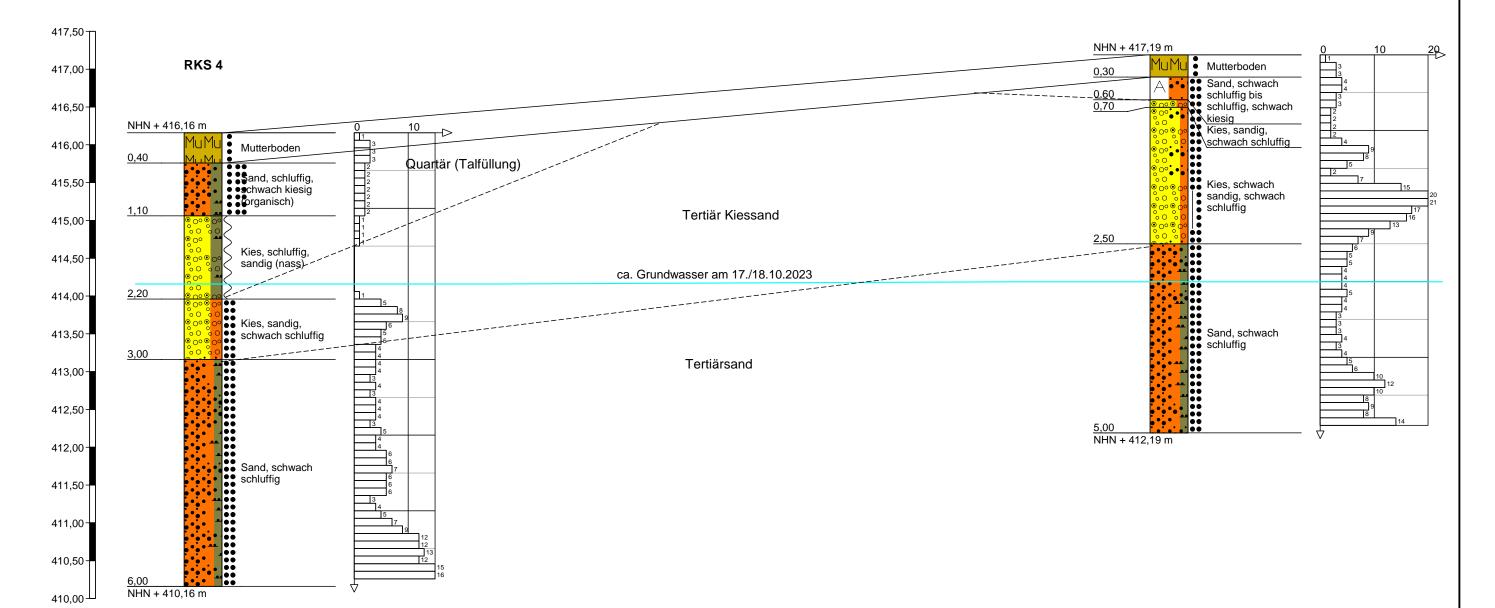
Profilschnitt - Bohrprofile

Schnitt C - C

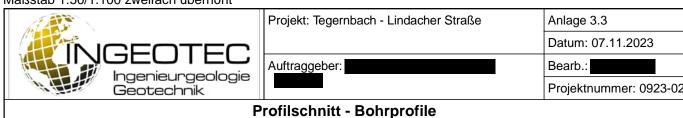
DHH 3+4

S-SE N-NO

RKS 9



Maßstab 1:50/1:100 zweifach überhöht

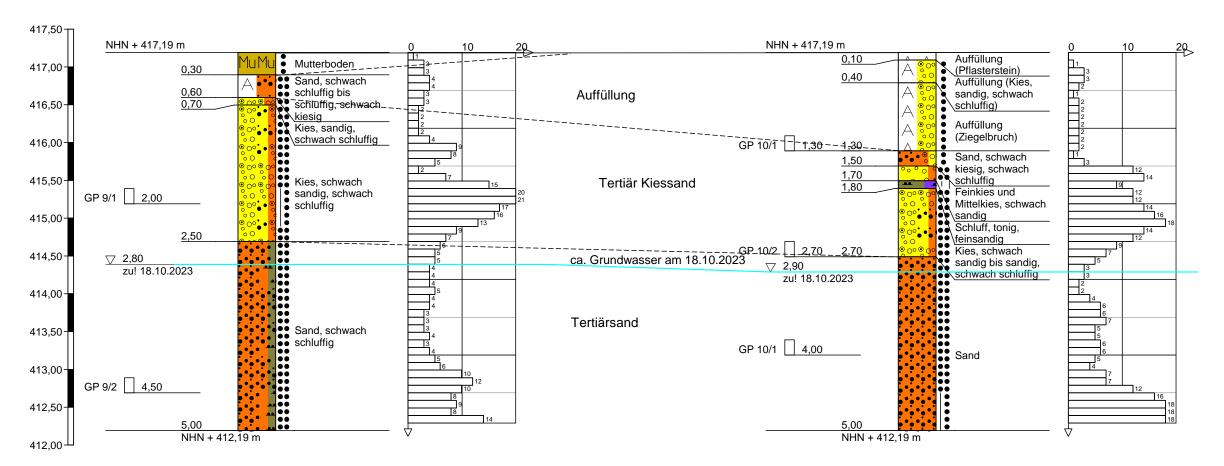


Schnitt D - D

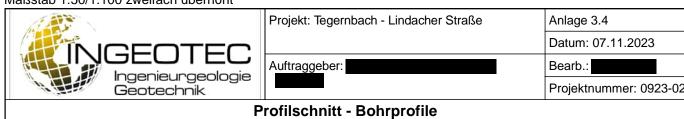
DHH 1+2

W-SW E-NE

> RKS 9 **RKS 10**



Maßstab 1:50/1:100 zweifach überhöht

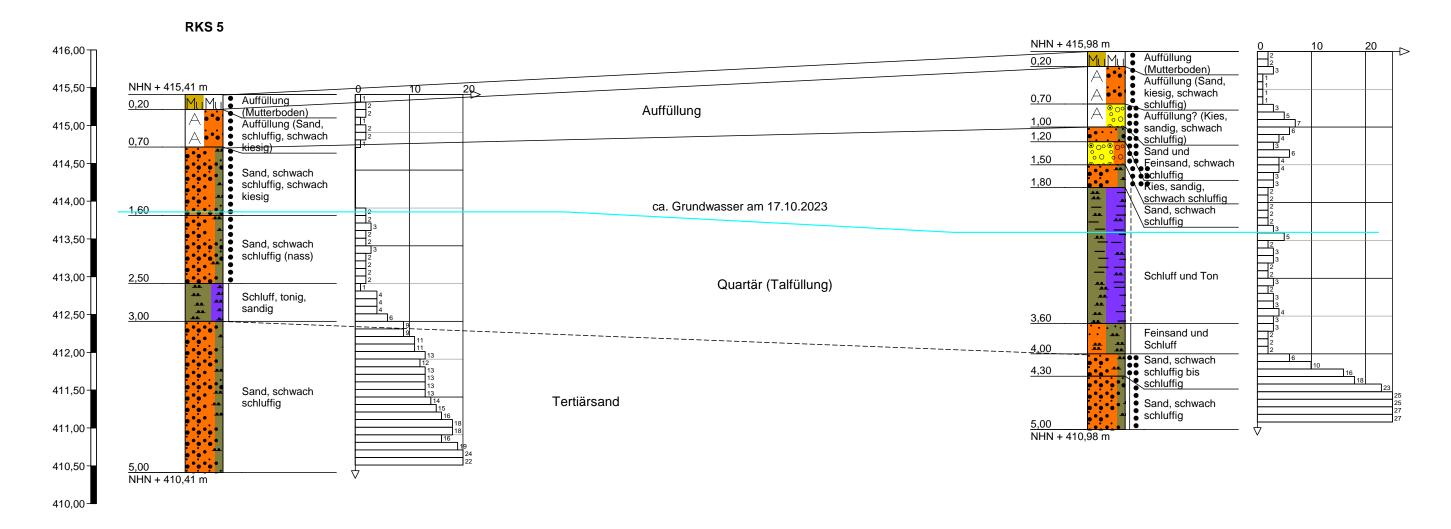


Schnitt E - E

EFH 1

S-SE N-NO

RKS 6



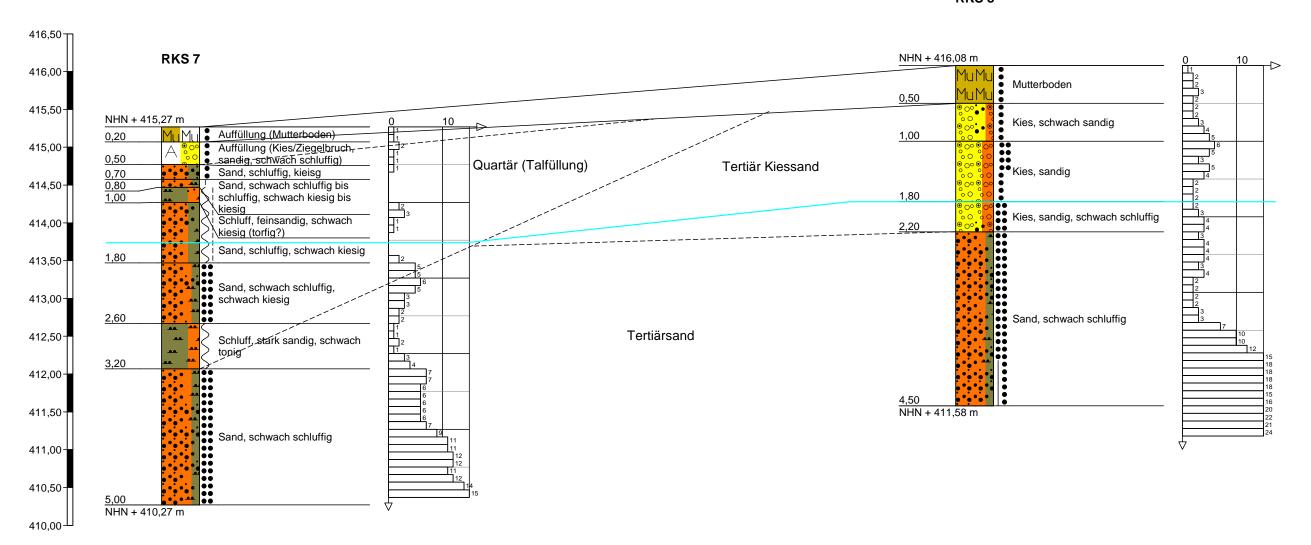
Maßstab 1:50/1:100 zweifach überhöht Projekt: Tegernbach - Lindacher Straße Anlage 3.5 Datum: 07.11.2023 Bearb.: Projektnummer: 0923-02 Profilschnitt - Bohrprofile

Schnitt F - F

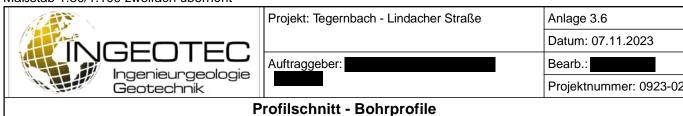
DHH EFH X

S-SE N-NO

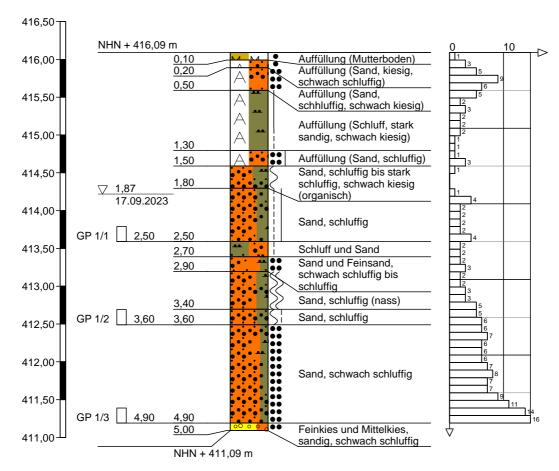
RKS 8



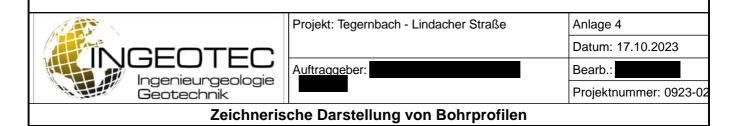
Maßstab 1:50/1:100 zweifach überhöht



RKS₁



Höhenmaßstab 1:50



Anlage 4

nach DIN EN ISO 14688-1/14689-1											cht:		
					nach DIN	38-1/14689-1			Az.:	0923-02			
Bauvorh	abe	n: Teg	ernbach - Li	indache	er Straße								
Bohrur	ng	Nr	RKS 1	/Blatt	1					Datu 17	um: 7.10.2023		
1					2			3	4	5	6		
	a)	Bene	nnung der E Beimengung	Bodena	rt			Bemerkungen			nommene Proben		
Bis	b)		nzende Bem		jen 1)			Sonderprobe			TODEIT		
m unter	c)	Bosch	naffenheit		d) Beschaffenheit	e) Farbe		Wasserführung Bohrwerkzeuge	Art	Nr.	Tiefe in m		
Ansatz- punkt		nach	Bohrgut		nach Bohrvorgang	,		Kernverlust Sonstiges	AIL	INI.	(Unter- kante)		
,	f)	Üblich Bene	ne nnung		g) Geologische ¹) Benennung	h) ¹) Gruppe	i) Kalk- gehalt						
	a)	Auffü	llung (Mutte	rboden)								
	b)												
0,10	c)				d)								
	()	locker	•		u)	lbraun							
	f)				g)	i)							
a) Auffüllung (Sand, kiesig, schwach schluffig)													
	b)												
	c)				d)	e) dunko							
		locker	•		aunkeibeige								
	f)				g) Auffüllung, sandig								
	a)	Auffü	llung (Sand	, schhlı	uffig, schwach kiesig)								
	b)	organ	isch										
0,50	c)	locker	-mitteldicht		d)	e) braun							
	f)				g) Auffüllung, sandig	h)	i)						
	a)	Auffü	llung (Schlu	ff, starl	sandig, schwach kiesig)								
	b)												
1,30	c)	steif -	halbfest		d)	e) beige							
f) g) Auffüllung, schluffig h)							i)						
	a)	A - (("		1-1									
	b)	Aumu	llung (Sand	, schluf	ng)								
1.50	b)												
1,50	c)	mitteldicht/halbfest d)			e) graugi	rün							
	f)		g) Auffüllung, sandig h) i)			i)							
						•	-						

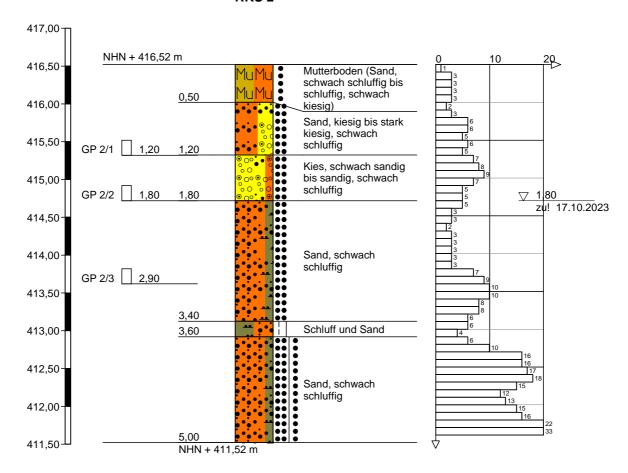
Anlage 4

			Bericht:							
					Az.:	0923-02				
Bauvorh	abe	n: Tegernbach - Lindach	er Straße							
Bohrur	ng	Nr RKS1 /Blatt	2						Date 1	um: 7.10.2023
1			2				3	4	5	6
	a)	Benennung der Bodena und Beimengungen	art				Bemerkungen			nommene Proben
Bis	b)	Ergänzende Bemerkun	gen 1)				Sonderprobe			
m unter	۵)	Beschaffenheit	d) Doogboff	anh ait	a) Farba		Wasserführung Bohrwerkzeuge	A ==4	NI=	Tiefe in m
Ansatz- punkt		nach Bohrgut	d) Beschaffe nach Boh	rvorgang	e) Farbe		Kernverlust Sonstiges	Art	Nr.	(Unter- kante)
Parint	f)	Übliche Benennung	g) Geologis Benennu	che ¹) ng	h) ¹) Gruppe	i) Kalk- gehalt				
	a)	Sand, schluffig bis star	k schluffig, sch	wach kiesig (organisch)					
	b)	organisch								
1,80	c)	weich - steif	d)		braun					
	f)		g)	i)						
	GP 1/1	2,50								
	b)									
2,50 -	c)	halbfest, teilw. steif	d)		e) beige/g	grau				
	f)									
	a)	Schluff und Sand								
0.70	b)									
2,70	c)	weich - steif	d)		e) grau					
	f)		g)		h)	i)				
	a)	Sand und Feinsand, so	hwach schluffi	g bis schluffig	I					
	b)	glimmerhaltig								
2,90	c)	mitteldicht	d)		e) grau					
	f)		g)	i)						
	a)	Sand, schluffig (nass)								
3,40	b)	glimmerhaltig								
o, + 0	c)	breiig	d)		e) grau					
	f)		g)	h) i)						

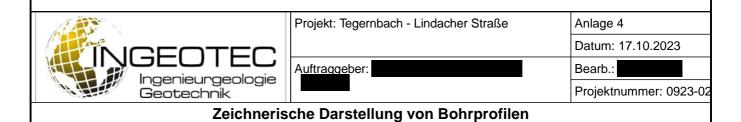
Anlage 4

							Bericht:			
			nach DIN E	14689-1			Az.:	0923-02		
Bauvorh	aben: T	egernbach - Lindach	ner Straße							
Bohrur	ng	Nr RKS 1 /Blatt	3						Dati	um: 7.10.2023
1			2				3	4	5	6
Die	a) Be un	nennung der Boden d Beimengungen	art				Bemerkungen		Ent	nommene Proben
Bis	b) Er	gänzende Bemerkun	gen 1)				Sonderprobe Wasserführung			Tiefe
m unter Ansatz- punkt	c) Be	eschaffenheit ch Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe			Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Art	Nr.	in m (Unter- kante)
puliki		oliche enennung	g) Geologische ¹) Benennung	h) ¹) Gruppe	i)	Kalk- gehalt				·
	a) Sa	and, schluffig						С	GP 1/2	3,60
	b)									
3,60	c) we	eich - steif	d)							
	f)		g)							
	a) Sa	nd, schwach schluffi		С	GP 1/3	4,90				
4.00	b) gli	mmerhaltig								
	c) mi	tteldicht	d) e) grau							
	f)									
	a) Fe	inkies und Mittelkies	, sandig, schwach schluffig							
F 00	b)									
5,00	c) mi	tteldicht	d)	e) beige						
	f)		g)	h)	i)					
	a)									
	b)									
	c)		d)	e)						
	f)		g)							
	a)									
	b)									
	c)		d)	e)						
	f)		g)	h)	i)					

RKS 2



Höhenmaßstab 1:50



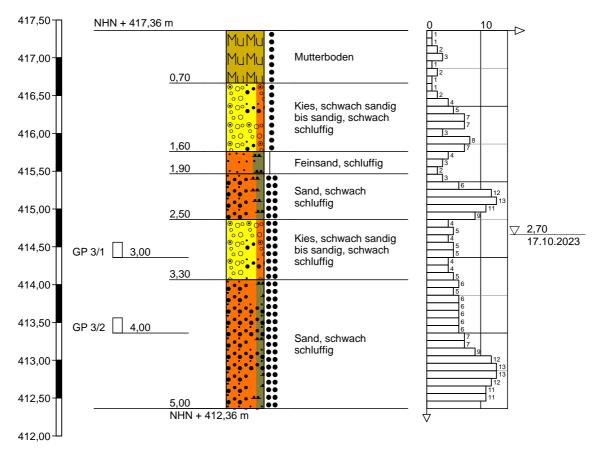
Anlage 4

							Bericht:		
			nach DIN E	8-1/14689)-1		Az.:	0923-02	
Bauvorh	aber	n: Tegernbach - Lindach	er Straße						
Bohrur	ng	Nr RKS 2 /Blatt	1					Dati	um: 7.10.2023
1			2			3	4	5	6
	a)	Benennung der Bodena und Beimengungen	art			Bemerkungen			nommene Proben
Bis	b)	Ergänzende Bemerkun	gen 1)			Sonderprobe Wasserführung			Tiefe
m unter Ansatz- punkt		Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe		Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Art	Nr.	in m (Unter- kante)
punkt	f)	Übliche Benennung	g) Geologische ¹) Benennung	h) ¹) Gruppe	i) Kalk- geha				
0.50	a) b)	Mutterboden (Sand, sci	hwach schluffig bis schluffig,	schwach ki	esig)	_			
0,50	c)	locker	d)	oraun/brau	n				
	f)		g)						
	a)	Sand, kiesig bis stark k	iesig, schwach schluffig		С	GP 2/1	1,20		
1 20	b)								
1,20 -	c)	mitteldicht	d) e) orangebraun						
	f)		g)	h)	i)				
	a)	Kies, schwach sandig b	ois sandig, schwach schluffig		С	GP 2/2	1,80		
1,80	b)								
1,60	c)	mitteldicht	d)	e) beige/c	lunkelbeige	Э			
	f)		g)	h)	i)				
	a)	Sand, schwach schluffi	g				С	GP 2/3	2,90
3,40	b)	bis 2,9m beige							
3,40	c)	mitteldicht	d)	ırau					
	f)		g)	h)	i)				
	a)	Schluff und Sand							
	b)								
3,60	c)	steif - halbfest	d)	e) BEIGE					
	f)		g)	h) i)					

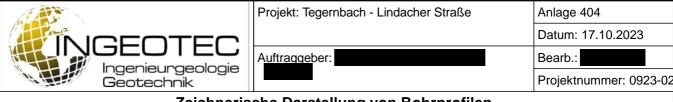
Anlage 4

	Bericht:												
		Az.: 0923-02											
Bauvorh	aben: Teg	ernbach - Lindach	ner Straße										
Bohrui	ng Nr	RKS 2 /Blatt	2						Datu 17	um: 7.10.2023			
1			2				3	4	5	6			
	a) Bene	nnung der Boden: Beimengungen	art				Bemerkungen			nommene Proben			
Bis		nzende Bemerkun					Sonderprobe						
m unter Ansatz-	c) Besch	haffenheit Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe			Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust	Art	Nr.	Tiefe in m (Unter-			
punkt	f) Üblic		g) Geologische ¹) Benennung	h) ¹) Gruppe	i)	Kalk- gehalt	Sonstiges			kante)			
	a)	, schwach schluffi	-										
	b)	nerhaltig	9										
5,00	۵)	dicht - dicht	d)	/grau									
	f)		g)										
a)													
	b)												
	c)		d) e)										
	f)		g)	h)	i)								
	a)												
	b)												
	c)		d)	e)									
	f)		g)	h)	i)								
	a)												
	b)			T									
	c)		g)	e) h)	i)								
	f)												
	a)												
	b)		ο.										
	c)		d)	e)									
	f)		g)	h)	i)								
1\	tro access	mont de residence	hoffligh o Daarbait										
ı) ⊨ın	แลgung nii	mm der wissensc	haftliche Bearbeiter vor.										

RKS₃



Höhenmaßstab 1:50



Zeichnerische Darstellung von Bohrprofilen

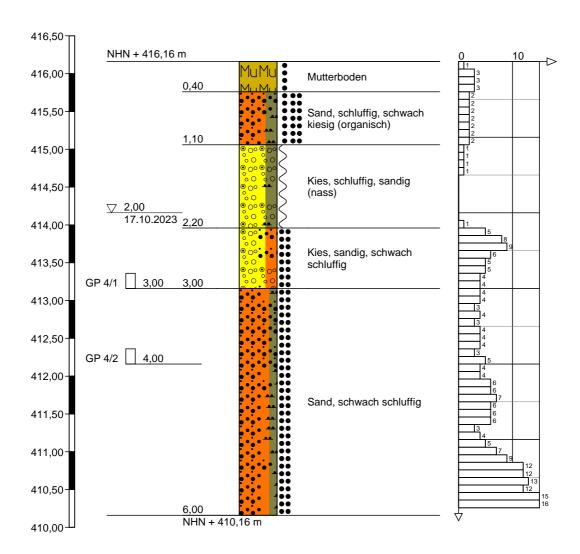
Anlage

			Bericht:										
			nach DIN E	N ISO 1468	8-1/1	4689-1			Az.:	0923-02			
Bauvorh	abei	n: Tegernbach - Lindach	ner Straße										
Bohrur	ng	Nr RKS 3 /Blatt	1						Datu 17	um: 7.10.2023			
1			2				3	4	5	6			
Bis	a)	Benennung der Boden und Beimengungen	art				Bemerkungen			nommene Proben			
	b)	Ergänzende Bemerkun	gen 1)				Sonderprobe Wasserführung			Tiefe			
unter Ansatz-	c)	Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe			Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Art	Nr.	in m (Unter- kante)			
punkt	f)	Übliche Benennung	g) Geologische ¹) Benennung	h) ¹) Gruppe		Kalk- gehalt				,			
	a)	Mutterboden											
0.70	b)												
0,70	c)	locker	d)	e) dunkell	braun	/braun							
	f)		g)										
a) Kies, schwach sandig bis sandig, schwach schluffig													
	b)			,									
	c)	locker	d) e) beigebraun										
	f)		g) h) i)										
	a)	Feinsand, schluffig											
	b)	Holzreste/wurzeln											
1,90	c)	halbfest	d)	e) hellbeig	ge/he	llgrau							
	f)		g)	h)	i)								
	a)	Sand, schwach schluffi	g										
	b)												
2,50	c)	mitteldicht	d)	e) orange	braur	1							
	f)		g)										
	a)	Kies, schwach sandig b	ois sandig, schwach schluffig			С	GP 3/1	3,00					
0.00	b)	nass ab ca. 2,7m											
3,30	c)	mitteldicht	d)	e) orange	braur	n/dunke	lbeige						
	f)		g)	h) i)									
					-								

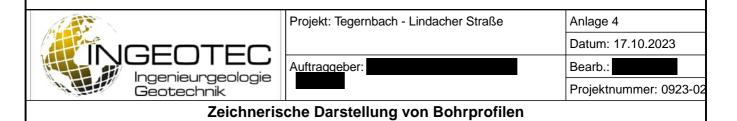
Anlage

	nach DIN EN ISO 14688-1/14689-1										Bericht:		
					nach DIN E	/14689-1			Az.:	0923-02			
Bauvorh	aben: Te	gernbach - L	indach	er Stra	aße						•		
Bohrur	ng N	lr RKS3	/Blatt	2							Dati	um: 7.10.2023	
1					2				3	4	5	6	
	a) Ben und	ennung der I Beimengung	Bodena gen	rt					Bemerkungen			nommene Proben	
Bis		änzende Ben							Sonderprobe Wasserführung			Tiefe	
m unter Ansatz- punkt	nac	chaffenheit h Bohrgut		d) B	Beschaffenheit ach Bohrvorgang	e) Farbe			Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Art	Nr.	in m (Unter- kante)	
punkt	f) Übli Ben	che ennung		g) G B	Geologische 1) Benennung	h) ¹) Gruppe	i)	Kalk- gehalt	-			·	
	a) San	d, schwach s	schluffig	I						С	GP 3/2	4,00	
	b) glim	merhaltig											
5,00	c) mitte	eldicht		d)		n/grau							
	f)			g)									
	a)												
	b)												
	c)			d)		e)							
	f)			g)		h)	i)						
	a)		'										
	b)												
	c)			d)		e)							
	f)			g)		h)	i)						
	a)												
	b)												
	c)			d)		e)							
f) g) h)													
	a)												
	b)												
	c)	c)		d)		e)							
	f)			g)		h)	i)						

RKS 4



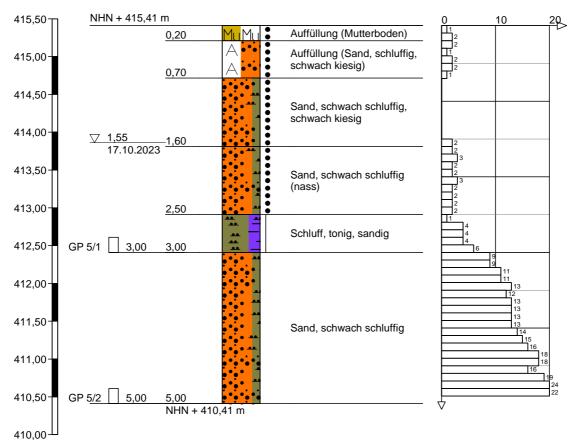
Höhenmaßstab 1:50



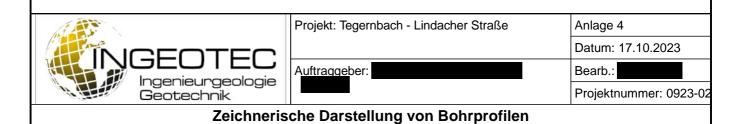
Anlage 4

	nach DIN EN ISO 14688-1/14689-1													Bericht:		
												Az.:	0923-02			
Bauvorh	nabei	n: Tege	rnbach - L	indach.	er St	raße										
Bohru	ng	Nr	RKS 4	/Blatt	1								Dat	um: 7.10.2023		
1						2					3	4	5	6		
	a)	Benen	nung der l eimengung	Bodena gen	art						Bemerkungen			nommene Proben		
Bis	b)		ende Ben		gen '	1)					Sonderprobe			T' - (-		
unter Ansatz-	c)	Bescha nach B	affenheit Johrgut		d)	Beschaffenheit nach Bohrvorgar	ng	e) Farbe			Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Art	Nr.	Tiefe in m (Unter- kante)		
punkt		Übliche Benen				Geologische 1) Benennung		h) ¹) Gruppe	i)	Kalk- gehalt				,		
	a)	Mutterl	ooden													
	b)															
0,40	c)				d)			e) braun								
		locker			ω <i>,</i>			braun								
f) g) h) i)																
a) Sand, schluffig, schwach kiesig (organisch)																
	b)	organis	sch													
1,10	c)	mitteldi	cht		d)			e) braun/d	dunke	lbraun						
	f)	g) h) i)														
	a)	Kies, s														
	b)	Kies, schluffig, sandig (nass)														
2,20	c)	weich			d)			e) braun								
	f)				g)			h)	i)							
	a)	Kies, s	andig, sch	nwach s	schlu	ffig	·					С	GP 4/1	3,00		
	b)															
3,00	c)				d)			۵)								
	()	mitteldi	cht		u)			e) hellbra	un							
	f)				g)			h)	i)							
	a)	Sand,	schwach s	schluffiç	g							С	GP 4/2	4,00		
	b)	glimme	erhaltig, na	ass												
6,00	c)	mitteldi	mitteldicht d)					e) grau/or	ange	braun						
	f)				g)			h)	i)							
									-			1	-	1		

RKS 5



Höhenmaßstab 1:50



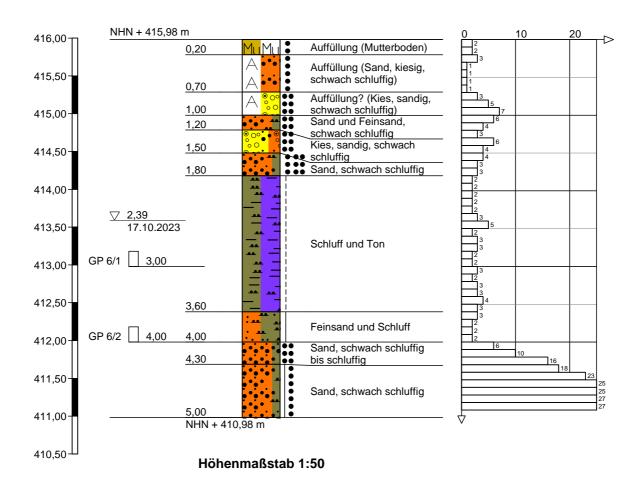
Anlage 4

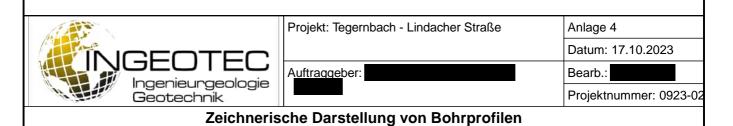
nach DIN EN ISO 14688-1/14689-1												Bericht:		
						nach DIN	38-1/1468	39-1			Az.:	0923-02		
Bauvorh	abe	n: Teg	ernbach - I	Lindach	er Str	aße								
Bohrur	ng	Nr	RKS 5	/Blatt	1							Date 1	um: 7.10.2023	
1						2				3	4	5	6	
	a)	Bene	nnung der Seimengun	Bodena	art					Bemerkungen			nommene Proben	
Bis	b)		zende Be		gen 1))				Sonderprobe				
m unter	<i></i>	Bosch	naffenheit		۹) ۵	Beschaffenheit	e) Farbe			Wasserführung Bohrwerkzeuge	Art	Nr.	Tiefe in m	
Ansatz- punkt		nach	Bohrgut		r	ach Bohrvorgang	,			Kernverlust Sonstiges	Ait	INI.	(Unter- kante)	
,	f)	Üblich Bene	ne nnung		g) (Geologische 1) Benennung	h) ¹) Gruppe	i) Kal geł						
	a)	Auffü	llung (Mutt	erboder	n)									
	b)													
0,20				T	ما/		e) broup							
	c)	locker	•		d)									
	f)				g) _A	Auffüllung	i)							
a) Auffüllung (Sand, schluffig, schwach kiesig)														
	b)	Ziege	Ireste, Hol	z, Wurz	eln									
0,70 -	c)	locker			d) e) braun									
	f)		g) Auffüllung und Sand h) i)											
	a)	Sand	, schwach	schluffiç	g, sch	wach kiesig								
1.00	b)													
1,60	c)	locker	· - mitteldic	ht	d)		e) hellbra	ıun/dunke	elbeig	ge				
	f)				g)		h)	i)						
	a)	Sand	, schwach	schluffiç	g (nas	ss)								
	b)													
2,50	c)	locker	-mitteldich	t	d)		e) nass							
	f)				g)		h)	i)						
a) Schluff, tonig, sandig											С	GP 5/1	3,00	
	b)													
3,00	c)	halbfe	est		d)		e) beigeg	ırau						
	f)				g)		h)	i)						

Anlage 4

	nach DIN EN ISO 14688-1/14689-1											Bericht: Az.: 0923-02		
												Az.:	0923-02	
Bauvorh	abe	n: Tege	ernbach	- Lindac	ner S	traße						Low		
Bohrur	ng	Nr	RKS	5 /Blatt	2							Date 1	um: 7.10.2023	
1						2				3	4	5	6	
Dia	a)	Bener und B	nnung d eimeng	ler Boden ungen	art					Bemerkungen			nommene Proben	
Bis	b)	Ergän	zende l	Bemerkur	ngen	1)				Sonderprobe Wasserführung			Tiefe	
unter Ansatz-	c)	Besch nach I	affenhe Bohrgut	eit	d)	Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe			Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Art	Nr.	in m (Unter- kante)	
punkt	f)	Üblich Bener			g)	Geologische ¹) Benennung	h) ¹) Gruppe	i)	Kalk- gehalt				·	
	a)	Sand,	schwa	ch schluff	ig						С	GP 5/2	5,00	
	b)	nass												
5,00	c)	mittelo	licht		d)		e) beige/g	grau						
	f)				g)									
	a)													
	b)													
	c)				d)		e)							
	f)				g)		h)	i)						
	a)													
	b)													
	c)				d)		e)							
	f)				g)		h)	i)						
	a)													
	b)													
	c)				d)		e)							
	f) g) h) i)													
	a)													
	b)													
	c)				d)		e)							
	f)				g)		h)	i)						

RKS 6





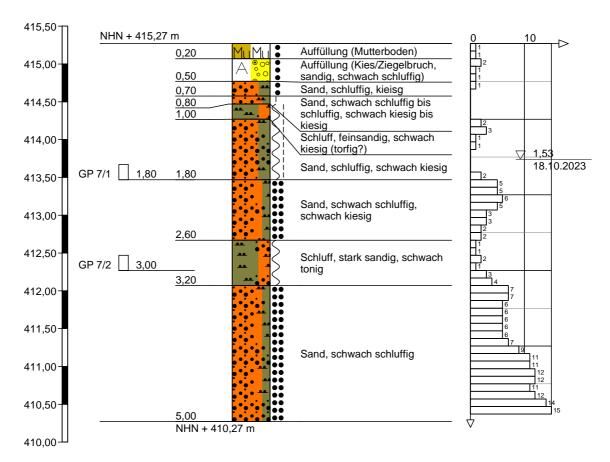
Anlage 4

			Bericht:									
					Az.:	0923-02						
Bauvorh	abe	n: Tegernbach - Lindach	ner Straße									
Bohrur	ng	Nr RKS 6 /Blatt	1					Datu 17	um: 7.10.2023			
1			2			3	4	5	6			
	a)	Benennung der Bodens	art			Domorkungen			nommene			
Bis	b)	und Beimengungen Ergänzende Bemerkun	gen 1)			Bemerkungen Sonderprobe			Proben			
m			,	T		Wasserführung Bohrwerkzeuge			Tiefe in m			
unter Ansatz-	c)	Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe		Kernverlust Sonstiges	Art	Nr.	(Unter- kante)			
punkt	f)	Übliche Benennung	g) Geologische ¹) Benennung	h) ¹) Gruppe	i) Kalk- gehalt	Conoligoo			namo)			
	a)	Auffüllung (Mutterbode	n)									
	b)											
0,20	c)		d)	e) broup								
	0)	locker	u)									
	f)		g)	i)								
a) Auffüllung (Sand, kiesig, schwach schluffig)												
	b)	Ziegelreste										
0,70 -	c)	locker	d)	e) braun/d	dunkelbeige							
	f)		g) Auffüllung und Sand	i)								
	a)	Auffüllung? (Kies, sand	lig, schwach schluffig)									
1.00	b)	evtl. Ziegelreste										
1,00	c)	mitteldicht	d)	e) rotbrau	ın							
	f)		g) Auffüllung und Kies	h)	i)							
	a)	Sand und Feinsand, so	hwach schluffig									
	b)											
1,20	c)		d)	e) hallbro								
	0)	mitteldicht	4)	hellbra	un/dunkelbeig	ge						
	f)		g)	h)	i)							
	a)	Kies, sandig, schwach	schluffig									
	b)											
1,50	c)	mitteldicht	nitteldicht d) e) orangebi									
	f)		g) h) i)									

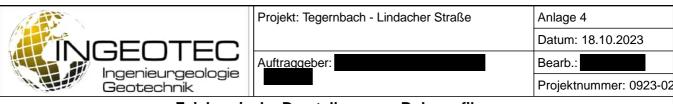
Anlage 4

nach DIN EN ISO 14688-1/14689-1												icht:
	Az.:	0923-02										
Bauvorh	nabe	n: Teg	ernbach - Lindach	ner S	straße							
Bohrui	ng	Nr	RKS 6 /Blatt	2							Dat	um: 7.10.2023
1					2				3	4	5	6
	a)	Bene	nnung der Boden Beimengungen	art					Pomorkungon		Ent	nommene Proben
Bis	b)		nzende Bemerkur	igen	1)				Bemerkungen Sonderprobe			Flobell
m unter			<i>"</i>		·	\			Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust			Tiefe in m
Ansatz- punkt	(C)	nach	naffenheit Bohrgut		Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe			Kernverlust Sonstiges	Art	Nr.	(Unter- kante)
P 4	f)		ne nnung	g)	Geologische ¹) Benennung) Kalk- gehalt						
	a)	Sand	, schwach schluffi	ig								
	b)											
1,80	_											
	c)	locker	- mitteldicht									
	f)			g)		h)	ij)				
	a)	Schlu	ff und Ton							С	GP 6/1	3,00
	b)											
3,60				۵۱		۵)						
	c)	halbfe	est	d)		e) hellgrau						
	f)			g)		h)	į i)				
	a)	Feins	and und Schluff					С	GP 6/2	4,00		
	b)											
4,00	c)	halbfe	est	d)	e) hellgrau							
	f)			g)		h)	i))				
	a)	Sand	, schwach schluffi	ig bis	sschluffig							
	b)											
4,30	c)	mittel	dicht	d)		e) beige	grau	J				
	f)		g) h				i,)				
	a)	Sand	, schwach schluffi	ig								
	b)											
5,00	c)	mittel	dicht - dicht	d)		e) beige	grau	ı				
	f)			g)		h))				
	<u> </u>											
1) Ein	trag	ung nir	nmt der wissensc	haftl	iche Bearbeiter vor.							

RKS 7



Höhenmaßstab 1:50



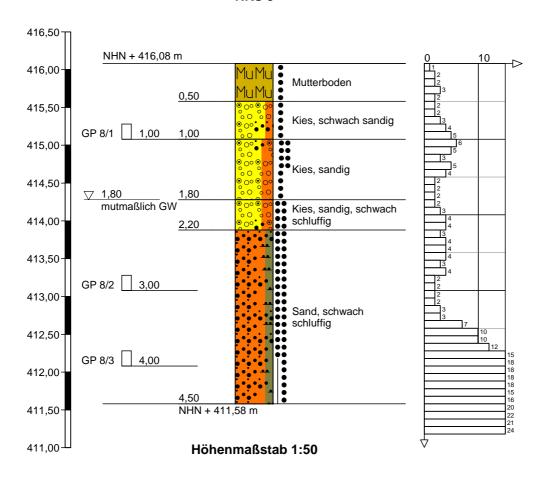
Anlage 4

pach DIN EN ISO 14688-1/14689-1								Beri	Bericht:	
nach DIN EN ISO 14688-1/14689-1								Az.:	0923-02	
Bauvorhaben: Tegernbach - Lindacher Straße										
Bohrung Nr RKS 7 /Blatt 1 Datum: 18.10.2023										
1			2			3	4	5	6	
	a)	Benennung der Bodens	art			Entnommene				
Bis m unter Ansatz-	b)	und Beimengungen Ergänzende Bemerkun	gen 1)			Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge			Proben	
			,	T					Tiefe in m	
	c)	Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe		Kernverlust Sonstiges	Art	Nr.	(Unter- kante)	
punkt	f)	Übliche Benennung	g) Geologische ¹) Benennung	h) ¹) Gruppe	i) Kalk- gehalt	Oursuges			Karite)	
	a)	Auffüllung (Mutterbode	n)							
	b)									
0,20	٥)		d)	6)						
	c)	locker	(u)	d) e) braun/dunkelbraun						
	f)		g)	h)	i)					
	a) Auffüllung (Kies/Ziegelbruch, sandig, schwach schluffig)									
	b)	Ziegelbruch								
0,50	c)	locker d) e) braun/rot		ot						
	f)		g) Auffüllung und Kies	h)	i)					
	a)	Sand, schluffig, kieisg								
	b)									
0,70	c)	locker - mitteldicht	e)							
	f)		g)	h)	i)					
	a) Sand, schwach schluffig bis schluffig, schwach kiesig bis kiesig									
	b)									
0,80	c)		teif d) e) braungrau							
	f)	steif	g)	h)	i)					
			9)	,	,,					
1,00	a)	Schluff, feinsandig, sch	nwach kiesig (torfig?)							
	b)									
	c)	weich - steif	d)	e) dunkelbraun						
	f)		g)	h)	i)					

Anlage 4

										Bericht:		
nach DIN EN ISO 14688-1/14689-1									Az.:	Az.: 0923-02		
Bauvorhaben: Tegernbach - Lindacher Straße												
Bohrung Nr RKS 7 /Blatt 2							1	Datum: 18.10.2023				
1			3	4	5	6						
Bis		Benennung der Bodena und Beimengungen	Bemerkungen	Entnommene Proben								
m unter Ansatz-	b) Ergänzende Bemerkungen 1)						Sonderprobe Wasserführung			Tiefe		
	c)	Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe	e) Farbe		Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Art	Nr.	in m (Unter- kante)		
punkt		Übliche Benennung	g) Geologische ¹) Benennung	h) ¹) Gruppe	i)	Kalk- gehalt				·		
	a)	Sand, schluffig, schwad	ch kiesig					С	GP 7/1	1,80		
	b)											
1,80	۵)		d)	2)								
	c)	weich - steif	d)	e) grau/du	inke	lgrau						
	f)		g)	h)	i)							
	a) Sand, schwach schluffig, schwach kiesig											
	b)											
2,60	c)	mitteldicht	d) e) grau									
	f)		g)	h)	i)							
	a)	Schluff, stark sandig, so		С	GP 7/2	3,00						
	b)											
3,20	c)	weich	e) graublau									
	f)		g)	h)	i)							
	a)	Sand, schwach schluffi										
	b)											
5,00	c)	mitteldicht	d)	e) grau/beigegrau								
	f)		g)	h)	i)							
	a)											
	b)											
	c)		d)	e)								
	f)		g)	h)	i)							
		'				l						

RKS 8

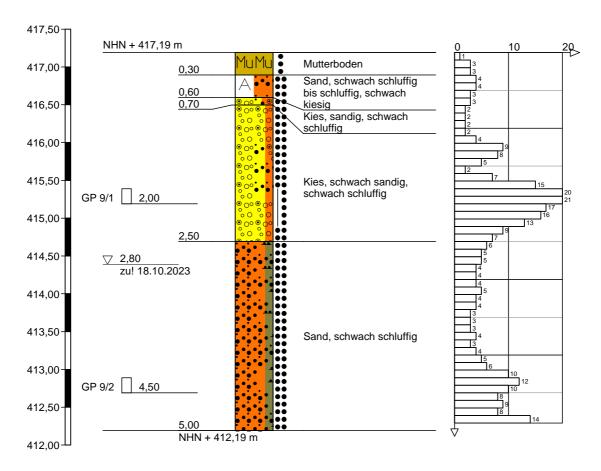


(2B**)	Projekt: Tegernbach - Lindacher Straße	Anlage 4							
INICEOTEC		Datum: 18.10.2023							
Ingenieurgeologie	Auftraggeber:	Bearb.:							
Geotechnik		Projektnummer: 0923-02							

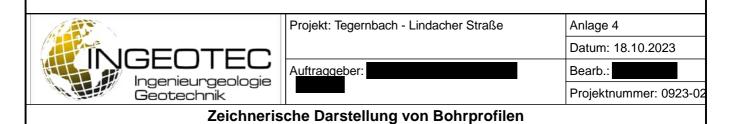
Anlage 4

OOI 1101 1100 44000 444000 4								Beri	Bericht:	
nach DIN EN ISO 14688-1/14689-1									Az.: 0923-02	
Bauvorh	naben:	Tegernbach - Lindach	ner Straße							
Bohrung Nr RKS 8 /Blatt 1								Date 1	um: 8.10.2023	
1			2					5	6	
	a) E	Benennung der Boden und Beimengungen	art			Bemerkungen Sonderprobe		Entnommene Proben		
Bis		Ergänzende Bemerkur	ngen 1)							
m unter Ansatz-	c) E	Beschaffenheit	d) Beschaffenheit e) Farbe			Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust	Art	Nr.	Tiefe in m (Unter-	
punkt	f) Ü	nach Bohrgut Jbliche Benennung	g) Geologische 1) Benennung	h) ¹) Gruppe	i) Kalk- gehalt	Sonstiges			kante)	
	a)	Mutterboden								
	b)									
0,50	c) lo	ocker	d)	e) braun						
	f)		g)	h)	i)					
	a) k	Kies, schwach sandig					С	GP 8/1	1,00	
4.00	b)									
1,00	c) lo	ocker d) e) beige								
	f)		g)	h)	i)					
	a) k	Kies, sandig								
1,80	b)									
1,00	c) lo	ocker - mitteldicht	d)	e) beigebraun						
	f)		g)	h)	i)					
		Kies, sandig, schwach								
	b)									
2,20	c) n	nitteldicht	d) e) beige							
	f)		g)	h)	i)					
	a) s	Sand, schwach schluffi	ig		С	GP 8/2	3,00			
4,50	b)			С	GP 8/3	4,00				
	c) n	nitteldicht - dicht	d)	e) grau/beigegrau						
	f)		g)	h)	i)					
¹) Ein	tragun	ng nimmt der wissensc	chaftliche Bearbeiter vor.							

RKS 9



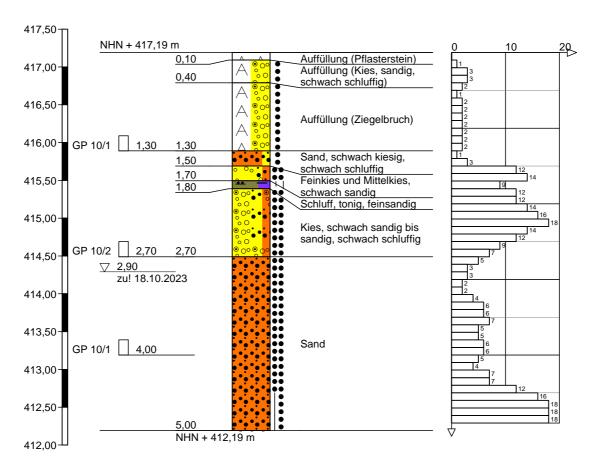
Höhenmaßstab 1:50



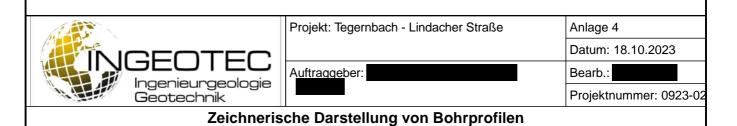
Anlage 4

	Schlenterverzeichnis									Bericht:		
	nach DIN EN ISO 14688-1/14689-1								Az.:	Az.: 0923-02		
Bauvorhaben: Tegernbach - Lindacher Straße												
Bohrung Nr RKS 9 /Blatt 1								Datum: 18.10.2023				
1				2			3	4	5	6		
j	a)	Benennu und Beim	ng der Boden nengungen	art			Bemerkungen	Entnomme Proben				
Bis m unter Ansatz-	b)	Ergänzer	nde Bemerkur	igen 1)			Sonderprobe Wasserführung			Tiefe		
	c)	Beschaffe nach Boh	enheit nrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe		Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Art	Nr.	in m (Unter- kante)		
punkt	ŕ	Übliche Benennu	ng	g) Geologische ¹) Benennung	h) ¹) Gruppe	i) Kalk- geha				,		
	a)	Mutterbo	den									
	b)											
0,30	c)	locker		d)	e) dunkel	braun/braur	n l					
	f)			g)	h)	i)						
	a)	Sand, scl	hwach schluff	ig bis schluffig, schwach kie	esig							
	b)											
0,60	c)	mitteldich	t	d)	e) _{braun}							
	f)			g) Auffüllung, sandig	h)	i)						
	a)	Kies, san	dig, schwach	schluffig								
0.70	b)											
0,70	c)	mitteldich	t	d)	e) dunkelbeige							
	f)			g)	h)	i)						
	a) Kies, schwach sandig, schwach schluffig								GP 9/1	2,00		
	b)											
2,50	c)	mitteldich	t	d) e) orangebraun								
	f)			g)	h)	i)						
5,00	a)	a) Sand, schwach schluffig								4,50		
	b)								9/2			
	c)	mitteldich	t	d)	e) orange	ebraun/beig	ebraun/graubeige					
	f)			g)	h)	i)						

RKS 10



Höhenmaßstab 1:50



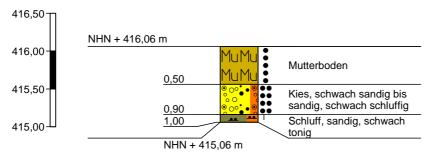
Anlage 4

DIN EN 100 44000 4								Beri	Bericht:		
nach DIN EN ISO 14688-1/14689-1							Az.: 0923-02				
Bauvorhaben: Tegernbach - Lindacher Straße											
Bohrung Nr RKS 10 /Blatt 1							Datum: 18.10.2023				
1					2			3	4	5	6
	a)	Bener	nnung der Boder eimengungen	nart				Bemerkungen		Entnommene Proben	
Bism unter Ansatz- punkt	b)		zende Bemerku	ngen	1)			Sonderprobe			riobeli
	-\	Daaah	Beschaffenheit d) Beschaffenheit e) Fa					Wasserführung Bohrwerkzeuge	A4	NI-	Tiefe in m
	C)	nach I	Bohrgut	(a)	nach Bohrvorgang	e) Farbe		Kernverlust Sonstiges	Art	Nr.	(Unter- kante)
punkt	f)	Üblich Bener		g)	Geologische 1) Benennung	h) ¹) Gruppe	i) Kalk- gehalt				
	a)	Auffül	lung (Pflasterste	in)							
	b)										
0,10	۵)										
	c)			d)		e)					
	f)			g)	Auffüllung	h)	i)				
	a)	Auffül	lung (Kies, sand	hwach schluffig)							
	b)										
0,40	c)	c) locker-mitteldicht		d) e) beige							
	f)			g)	Auffüllung und Kies	h)	i)				
	a)								С	GP 10/1	1,30
	b)									10/1	
1,30	c)	c) locker				e) rot					
	f)	f)		g)	Auffüllung und Kies	h)	i)				
	a) Sand, schwach kiesig, schwach schluffig										
	b)										
1,50	c)	c) locker			d) e) dunkelbeige						
	f)			g)		h)	i)				
1,70	a)	Feinki	es und Mittelkie	wach sandig							
	b)	b)									
	c)	c) mitteldicht		d)	d) e) dunkelbeige/orange		braun				
	f)			g)		h)	i)				

Anlage 4

nach DIN EN ISO 14688-1/14689-1									Bericht:	
насн или EN 150 14000-1/14009-1									Az.: 0923-02	
Bauvorhaben: Tegernbach - Lindacher Straße										
Bohrur	ng	Nr RKS 10 /Blat		Datum: 18.10.2023						
1			2			3	4	5	6	
	a)	Benennung der Bodena und Beimengungen	art			Bemerkungen			nommene Proben	
Bis	b)	Ergänzende Bemerkun	gen 1)			Sonderprobe			Flobell	
m unter Ansatz- punkt						Wasserführung Bohrwerkzeuge	Art	Nr.	Tiefe in m	
	c)	Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe		Kernverlust Sonstiges			(Unter- kante)	
	f)	Übliche Benennung	g) Geologische ¹) Benennung	h) ¹) Gruppe	i) Kalk- gehalt	Conoligac			,	
	a)	Schluff, tonig, feinsand	ig							
	b)									
1,80	c)		d)	e) boigob						
	0)	steif - halbfest	<u></u>	beigeblault						
	f)		g)	h)	i)					
	a)	a) Kies, schwach sandig bis sandig, schwach schluffig							2,70	
	b)			-						
2,70	c)	Maria Difference	d)	e) duploi						
		mitteldicht		dunkelberge/orangebraum						
	f)		g)	h)	i)					
	a)	Sand		С	GP 10/1	4,00				
F 00	b)	glimmerhaltig, nass								
5,00	c)	mitteldicht - dicht	e) beige/dunkelbeige/grau							
	f)		g)	h)	i)					
	a)									
	b)									
	c)		d)	e)	3)					
					ı					
	f)		g)	h)	i)					
	a)									
	b)									
	c)		d)	e)						
	f)		g)	h)	i)					

۷1



Höhenmaßstab 1:50



Projekt: Tegernbach - Lindacher Straße

Anlage

Datum: 20.09.2023

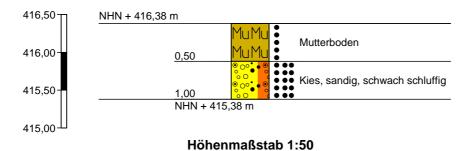
Auftraggeber:

Bearb.:

Projektnummer: 0923-02

Anlage

									Bericht:	
nach DIN EN ISO 14688-1/14689-1								Az.:	0923-02	
Bauvorhaben: Tegernbach - Lindacher Straße										
Bohrung Nr V 1 /Blatt 1 Datum: 20.09.2023										
1			2			3	4	5	6	
	a)	Benennung der Bodena und Beimengungen	art	Bemerkungen		Entnommene Proben				
Bism unter Ansatz- punkt		Ergänzende Bemerkun	gen ¹)			Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust		·	TODEIT	
	۵)	Beschaffenheit	d) Beschaffenheit	a) Forba			Λ == 4	Nr.	Tiefe in m	
	,	nach Bohrgut	nach Bohrvorgang	e) Farbe		Kernverlust Sonstiges	Art	INI.	(Unter- kante)	
punkt	Í	Übliche Benennung	g) Geologische ¹) Benennung	h) ¹) Gruppe	i) Kalk- gehalt					
	a)	Mutterboden								
	b)									
0,50			۸/	۵)						
	c)	locker	d)	e) braun						
	f)		g)	h)	i)					
	a) Kies, schwach sandig bis sandig, schwach schluffig									
	b)									
0,90	c)									
		mitteldicht	d) e) beigebraun							
	f)		g)	h)	i)					
	a)	Schluff, sandig, schwad	ch tonig							
	b)									
1,00	c)	steif - halbfest	d)	e) beigeb	raun					
	f)		g)	h)	i)					
	a)									
	b)									
	c)		d)	e)						
	f)		g)	h)	i)					
	a)									
	b)									
	c)		d)	e)						
	f)		g)	h)	i)					



Höhenmaßstab 1:50



Projekt: Tegernbach - Lindacher Straße Anlage Datum: 20.09.2023 Auftraggeber: Bearb.: Projektnummer: 0923-02

Anlage

nach DIN EN ISO 14688-1/14689-1									Bericht:	
nacn אוט 14688-1/14689-1									Az.: 0923-02	
Bauvorhaben: Tegernbach - Lindacher Straße										
Bohrung Nr V 2 /Blatt 1 Datum: 20.09.2023										
1			2			3	4	5	6	
	a)	Benennung der Bodena und Beimengungen	Bemerkungen Sonderprobe Wasserführung Bohrwerkzeuge		Entnommene Proben					
Bis		Ergänzende Bemerkun				TODEII				
m unter Ansatz- punkt				A1	N.	Tiefe in m				
	c)	Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe		Kernverlust Sonstiges	Art	Nr.	(Unter- kante)	
	ŕ	Übliche Benennung	g) Geologische 1) Benennung	h) ¹) Gruppe	i) Kalk- gehalt					
	a)	Mutterboden								
	b)									
0,50	c)		d)	e) braun						
		locker		biauri						
	f)		g)	h)	i)					
	a) Kies, sandig, schwach schluffig									
	b)									
1,00	c)	locker - mitteldicht	d)	e) orange	braun					
	f)		g)	h) i)						
				,	,					
	a)									
	b)									
	c)		d) e)							
	f)		g)	h)	i)					
	a)									
	b)									
	c)		d)	e)						
	f)		g)	h)	i)					
	a)									
	b)									
	c)		d)	e)						
	f)		g)	h)	i)					
		'								

Ingeotec Stanislaus Gamperl Bgm. Stocker-Ring 11 86529 Schrobenhausen

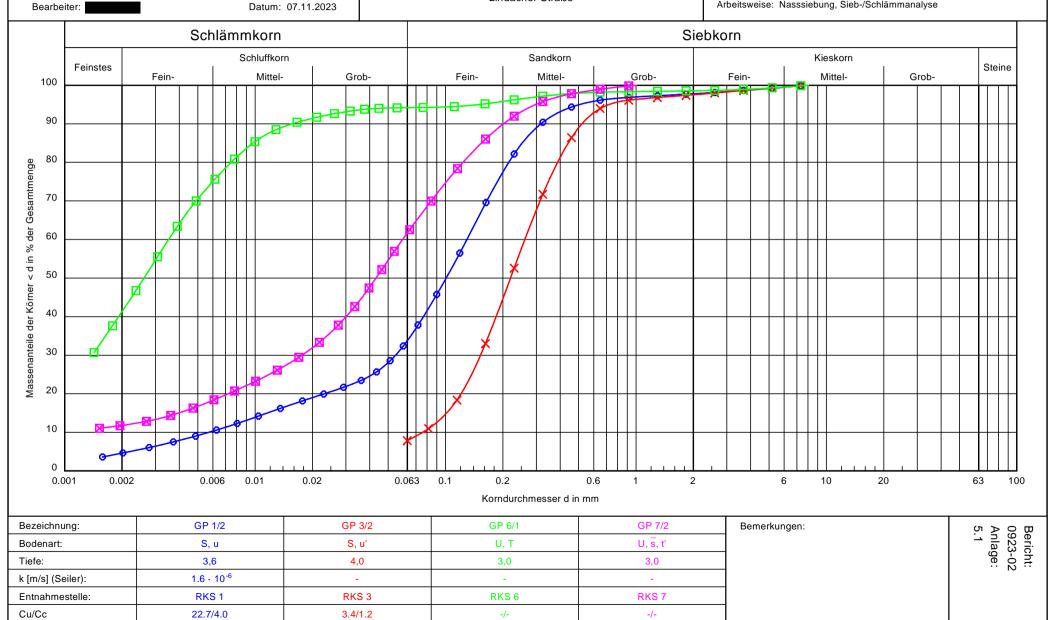
Körnungslinie

Tegernbach Lindacher Straße Prüfungsnummer: 1023-9, 1023-10, 1023-11, 1023-13

Probe entnommen am: 17./18.102023

Art der Entnahme: gestört

Arbeitsweise: Nasssiebung, Sieb-/Schlämmanalyse



Ingeotec Stanislaus Gamperl Bgm. Stocker-Ring 11 86529 Schrobenhausen

Bearbeiter:

Datum: 07.11.2023

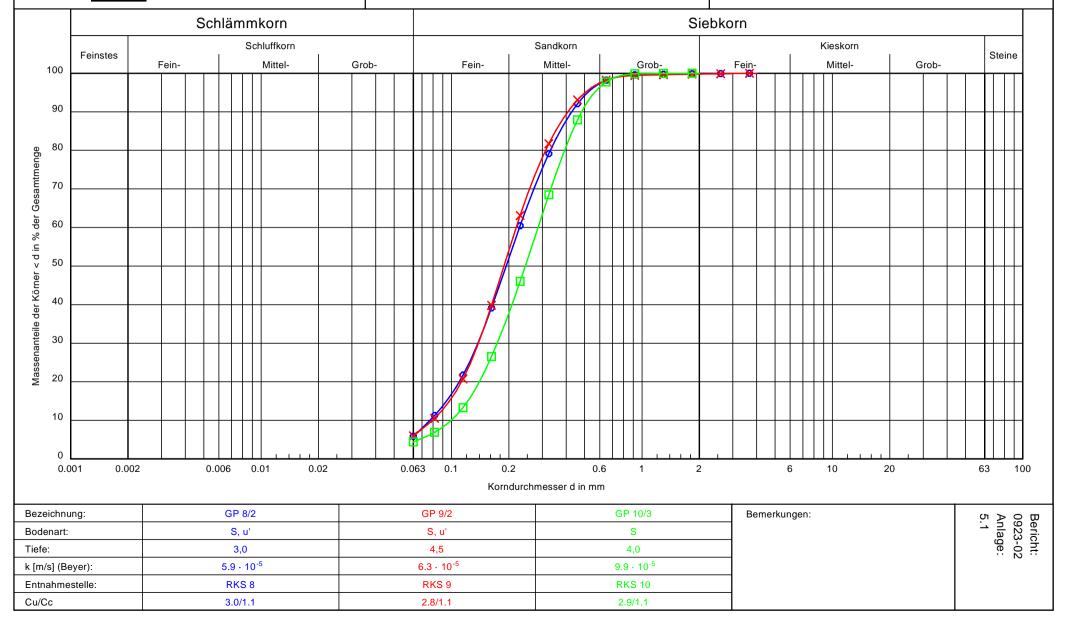
Körnungslinie

Tegernbach
Lindacher Straße

Prüfungsnummer: 1023-15, 1023-16, 1023-17

Probe entnommen am: 17./18.102023

Art der Entnahme: gestört Arbeitsweise: Nasssiebung



Ingeotec Bürgermeister-Stocker-Ring 11 86529 Schrobenhausen

Bericht: 0923-02

Anlage: 5.3

Zustandsgrenzen nach DIN 18 122

Tegernbach

Lindacher Straße

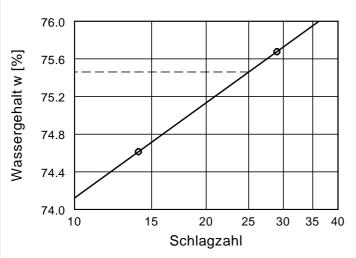
Bearbeiter: Datum:

Prüfungsnummer: 1023-12 Entnahmestelle: RKS 6

Tiefe: 3,0

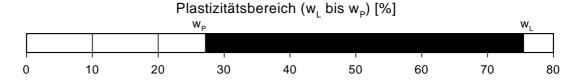
Art der Entnahme: gestört Bodenart: Schluff und Ton

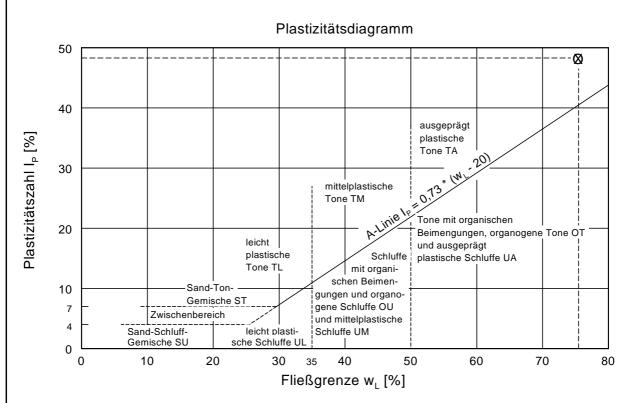
Probe entnommen am: 17./18.10.2023



Wassergehalt w = 36.7 % Fließgrenze w, = 75.5 % Ausrollgrenze w_p = 27.2 % Plastizitätszahl I_P = 48.3 % Konsistenzzahl I_c = 0.75 Anteil Überkorn ü = 6.7 % Wassergeh. Überk. w_ü = 0.0 % Korr. Wassergehalt = 39.3 %







Ingeotec

Bürgermeister-Stocker-Ring 11 86529 Schrobenhausen Bericht: 0923-02

Anlage: 5.4

Zustandsgrenzen nach DIN 18 122

Tegernbach

Lindacher Straße

Prüfungsnummer: 1023-14 Entnahmestelle: RKS 7

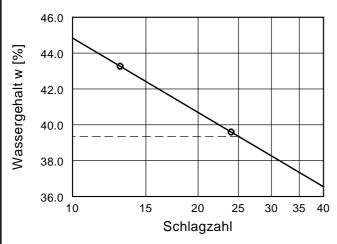
Tiefe: 3,0

Art der Entnahme: gestört

Bodenart: Schluff, stark sandig, schwach tonig Probe entnommen am: 17./18.10.2023

Bearbeiter:

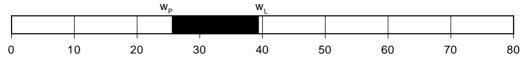
Datum:



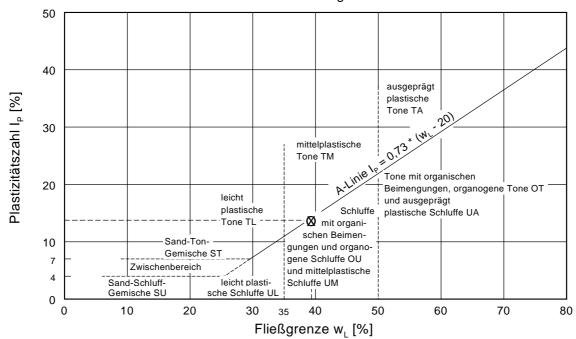
Wassergehalt w = 30.1 % Fließgrenze $w_L =$ 39.4 % Ausrollgrenze w_P = 25.6 % Plastizitätszahl $I_P =$ 13.8 % Konsistenzzahl I_C = 0.65 Anteil Überkorn ü = 0.8 % Wassergeh. Überk. w_{ij} = 0.0 % Korr. Wassergehalt = 30.4 %







Plastizitätsdiagramm



Ermittlung Durchlässigkeitsbeiwert

Versickerung im Bohrloch / WELL PERMEAMETER METHOD

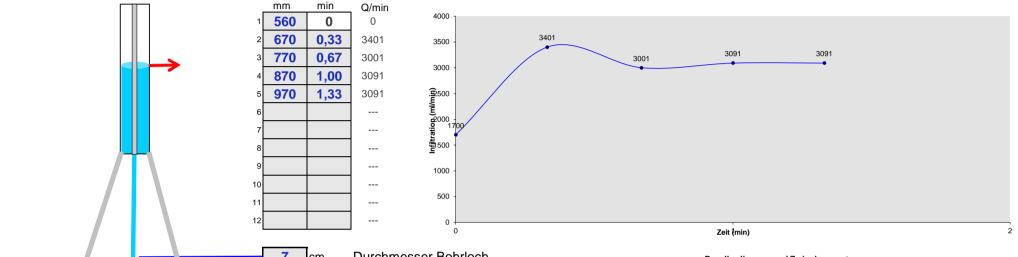
Projekt: Tegernbach

Lindacher Straße

Test: V2

Datum: 18.10.2023

Bearbeiter:



Durchmesser Bohrloch

Tiefe Bohrloch bis Wasserstand (ho) Wasserstand im Bohrloch ≥10 cm

Wassertemperatur

50

80

160

cm

cm

cm

Tiefe Bohrloch (H)

Grundwasserstand (GW) / wasserundurchlässige Bodenschicht

© Geotechnisches Büro Wiltschut 2010

www.wiltschut.de

Gerät Nr.

Klute, A.: Methods of soil analysis, Part 1, Physical and mineralogical methods. American Society of Agronomy, Madison, Wisconsin. 1986

Randbedingungen / Zwischenwerte:

Infiltrationsrate "Q" 51,52 ml/sec Wasserbehälter Ø mm: 114 3091.5 ml/min Radius-Bohrloch "r" 4 cm Wert "ho" 50 cm Wert "h" = H-ho 30 cm Wert "S" = GW-H 80 cm Wasserviskosität im Bohrloch Viskosität "V" Wasserviskosität bei 20°C (=1,0)

wenn
$$S \ge 2h$$
 dann $k = QV* \frac{\ln \left[\frac{h}{r} + \sqrt{\left(\frac{h}{r}\right)^2 + 1}\right] - 1}{2\pi * h^2}$ [m/s] WAHR 2,45E-4

wenn
$$S < 2h$$
 dann $k = Q V * \frac{3 * \left(\ln \frac{h}{r} \right)}{\pi * h * (3h + 2S)}$ [m/s] FALSCH 2,05E-4

2,4 * 10 ⁻⁴ m/s

 $k_{f(20)}$ -Wert:

21,15 m/Tag

Ermittlung Durchlässigkeitsbeiwert

Versickerung im Bohrloch / WELL PERMEAMETER METHOD

Projekt: Tegernbach

© Geotechnisches Büro Wiltschut 2010

www.wiltschut.de

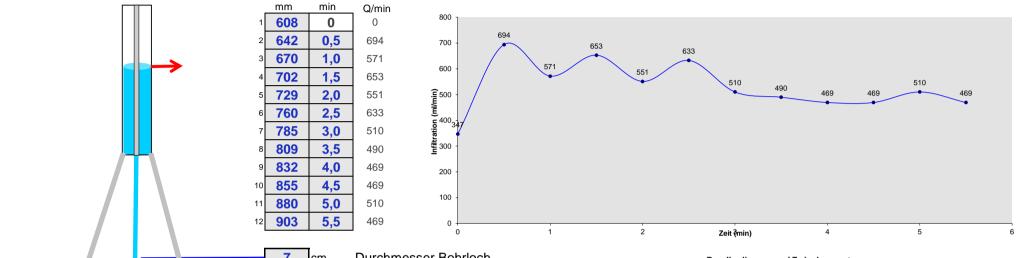
Gerät Nr.

Lindacher Straße

Test: V1

Datum: 18.10.2023

Bearbeiter:



Durchmesser Bohrloch

Tiefe Bohrloch bis Wasserstand (ho) Wasserstand im Bohrloch ≥10 cm

Wassertemperatur

Tiefe Bohrloch (H)

Grundwasserstand (GW) / wasserundurchlässige Bodenschicht

50

80

160

cm

cm

cm

Klute, A.: Methods of soil analysis, Part 1, Physical and mineralogical methods. American Society of Agronomy, Madison, Wisconsin. 1986

Randbedingungen / Zwischenwerte:

Infiltrationsrate "Q" 7,82 ml/sec Wasserbehälter Ø mm: 114 469.3 ml/min 4 cm Radius-Bohrloch "r" Wert "ho" 50 cm Wert "h" = H-ho 30 cm Wert "S" = GW-H 80 cm Wasserviskosität im Bohrloch Viskosität "V" Wasserviskosität bei 20°C (=1,0)

wenn
$$S \ge 2h$$
 dann $k = QV* \frac{\ln \left[\frac{h}{r} + \sqrt{\left(\frac{h}{r}\right)^2 + 1}\right] - 1}{2\pi * h^2}$ [m/s] WAHR 3,72E-5

wenn
$$S < 2h$$
 dann $k = Q V* \frac{3* \left(\ln \frac{h}{r} \right)}{\pi * h * (3h + 2S)}$ [m/s] FALSCH 3,12E-5

3.7 * 10 ⁻⁵ m/s

k_{f(20)}-Wert:

3,21 m/Tag