

Ingenieurgeologisches Gutachten

Projekt-Nr.: E 20862

Projekt: Schwetzingen, ,Pfaudler-Areal'

- Neubau von 36 Wohn- und Gewerbegebäuden -

Bauherr: Epple Projekt Kurpfalz GmbH

Vangerowstraße 2 69115 Heidelberg

Planung: CONCEPTAPLAN

Baubetreuungs- und Vertreibsgesellschaft

für Haus und Grundbesitz mbH Gerhart-Hauptmann-Straße 28

69221 Dossenheim

Tragwerk: Ingenieurgemeinschaft Kronach + Müller GmbH & Co. KG

Luisenstraße 46 68519 Viernheim

Lage: TK 25, 6617 Schwetzingen

UTM Koordinaten (WGS84): Zone: 32U (Gauß – Krüger – Koordinaten)

mittlerer Ostwert 469.650 (R: 3 469.710) mittlerer Nordwert 5 469.800 (H: 5 471.550)

Bearbeiter: N. Wengert, Dipl.-Min.

P. Keinarth, M.Sc. Geow.



TÖNIGES GmbH Beratende Geologen und Ingenieure Sinsheim Tel. (0 72 61) 92 11-0 Fax (0 72 61) 92 11-22

INHALTSVERZEICHNIS

1.	Einleitung	3
2.	Lagebeschreibung und Geologische Situation	4
3.	Baugrunduntersuchung	6
4.	Baugrundbeschreibung	9
5.	Hydrogeologische Situation und Abdichtung gegen Wasser	11
6.	Bodenmechanische Kenngrößen	17
7.	Baugrundbeurteilung und Gründungsvorschlag	22
8.	Erdbautechnische Hinweise	26
9.	Bodenanalyse	32
10.	Anmerkungen	38

Anlagen

Nr. 1	1.1	Übersichtsplan
	1.2	Lageplan
Nr. 2		Schichtenverzeichnisse
Nr. 3		Schichtenprofile und Rammprofile
Nr. 4		Setzungsberechnungen
Nr. 5		Chemische Untersuchungsergebnisse
Nr. 6		Bodenmechanische Untersuchungsergebnisse
Nr. 7		Spurdiagramme und Kurzbericht Kampfmittelmessung
Nr. 8		Pegelausbau
Nr. 9		geologischer Profilschnitt



Beratende Geologen und Ingenieure Sinsheim Tel. (0 72 61) 92 11-0 Fax (0 72 61) 92 11-22

1. **Einleitung**

1.1 Veranlassung

Die Bauherrschaft plant in Kooperation mit der Firma CONCEPTAPLAN, Dossenheim, in Schwetzingen die Bebauung des ehemaligen Betriebsgeländes der Firma, Pfaudler (Flst. 746, 750, 1044, 1045, 1046, 662/2, ,1046/1 & 1047/2). Das Bauvorhaben besteht aus insgesamt 36 Gebäuden mit Wohn- und Gewerbenutzung.

Die Gebäude besitzen im geplanten 1. Bauabschnitt (BA) je 4 bis 8 Ebenen (Kellergeschoss bis 2. bzw. 6. Obergeschoss). Das Kellergeschoss des 1. BA soll als gemeinsame Tiefgarage sowie für Keller- und Technikräume genutzt werden.

Für die weiteren Bauabschnitte lagen uns zum Zeitpunkt der Erstellung des Gutachtens keine Planungsunterlagen vor. Die Angaben zu diesen Bereichen werden daher nur allgemein gehalten und sind durch ergänzende ingenieurgeologische Gutachten näher zu definieren.

Zur Überprüfung der Baugrundverhältnisse und der Grundwassersituation wurde unser Büro (Töniges GmbH) beauftragt, ein Ingenieurgeologisches Baugrundgutachten zu erstellen.

1.2 Unterlagen

Folgende Unterlagen standen uns zur Ausarbeitung des vorliegenden Gutachtens zur Verfügung:

	Planungsunterlagen
	CONCEPTAPLAN und Epple Kurpfalz GmbH: Präsentation "Projektentwicklung des Pfaudler-Areals" Projektvorstellung vom 12.08.2020:
[1]	Fotos
	Entwurf Lageplan
	Projektbeschreibung



Sinsheim Tel. (0 72 61) 92 11-0 Fax (0 72 61) 92 11-22

[2]	CONCEPTAPLAN, Gerhart-Hauptmann-Straße 28, 69221 Dossenheim:
[2]	2 Satellitenbilder Pfaudler-Areal + 1. BA
	florian krieger, architektur und städtebau gmbh, Landwehrstraße 2, 64293
[3]	Darmstadt: SWPA – Pfaulder-Areal
	1 Lageplan Bestand / Abbruch (1 : 1.100)
	Landratsamt Rhein-Neckar-Kreis, Vermessungsbehörde, Muthstraße 4, 74889
[4]	Sinsheim; vom 06.04.2016
	Auszug Liegenschaftskataster (1 : 1.000)
	Bilger Fellmeth, Rüsterstraße 1, 60325 Frankfurt am Main: Pfaudler-Areal
	Schwetzingen, 1. Bauabschnitt vom 15.05.2020
[5]	• 14 Grundrisse (1 : 100) / (1: 200)
	• 10 Ansichten (1 : 100)
	• 4 Schnitte (1 : 100)
	Re2area GmbH, Wieblinger Weg 21, 69123 Heidelberg:
[6]	 Altlastengutachten "Risikobewertung für Areal Pfaudler Werke,
	Schwetzingen" vom 26.08.2016

Für den 1. BA werden gemäß der vorliegenden Planung [5] folgende Höhen vorgegeben:

Fußbodenhöhe EG Süd: 101,50 m ü. NN
 Fußbodenhöhe EG Nord: 101,80 m ü. NN
 Fußbodenhöhe KG: 97,85 m ü. NN

Die Aussagen in diesem Gutachten beziehen sich auf den o.g. Planungsstand und sind nicht allgemein auf neue Planungen, Umplanungen oder weitere in der Planung befindliche Bauabschnitte übertragbar.

2. Lagebeschreibung und Geologische Situation

2.1 Lagebeschreibung

Das Untersuchungsgebiet liegt im Osten der Stadt Schwetzingen und ca. 800 m südöstlich des "Schloss Schwetzingen". Nach Süden und Südosten begrenzt die "Südtangente" das Baugebiet. Östlich grenzt die "Scheffelstraße" an. Westlich befindet sich die Bundesbahntrasse mit der Einfahrt zum Schwetzinger Bahnhof. Im Norden schließen Mehrfamilienwohnhäuser an das Baufeld an.

Die eben und war Zeitpunkt Bebauungsfläche ist +/zum Baugrunderkundung mit den zum Abriss / Rückbau vorgesehenen Altgebäuden der Firma "Pfaudler" bebaut. Im Bereich des 1. BA befand sich eine größere Parkplatzfläche, auf welcher vormals ein Sägewerk stand. Zudem verläuft die "Pfaudlerstraße" durch das geplante Baufenster.

2.2 **Geologische Situation**

Der Untersuchungsbereich liegt auf der östlichen Grabenscholle Oberrheingrabens innerhalb des "Mannheim Beckens". Bei der Entstehung des Rheingrabens wurden hier mächtige Sedimentschichten abgelagert.

Nach den Daten des LGRB (Landesamt für Geologie, Rohstoffe und Bergbau Baden-Württemberg) liegt die Unterkante der quartären Lockergesteine im Bereich des Baufelds bei etwa 380 m unter NN.

Im Bereich des Bauvorhabens wurden im oberen Jungquartär Rheinsedimente aus sandigen Kiesen und kiesigen Sanden abgelagert. Später wurden diese von bindigen Deckschichten (Auenlehme) überlagert.

An allen Untersuchungspunkte wurden aufgrund der Vornutzung des Geländes anthropogen überprägte Bereiche angetroffen.

2.3 Radon

Gemäß dem Bundesamt für Strahlenschutz (BfS) für das wird Untersuchungsgebiet eine Konzentration des ionisierenden Edelgases Radon-222 in der Bodenluft von 17.300 Bq/m³ in 1 m Tiefe errechnet. Somit ist der Bereich nicht als Radonvorsorgegebiet einzustufen.

Zum Zeitpunkt der Erstellung des Gutachtens befasste sich das Deutsche Institut für Normen (DIN) mit der Erarbeitung der DIN SPEC 18117 ("Bauliche und lüftungstechnische Maßnahmen zum Radonschutz"). Die Norm soll



technische Lösungen für radonsicheres Bauen aufzeigen. Mit der Einführung der DIN SPEC 18117 wird der "Stand der Technik" definiert, dies ist vor Baubeginn zu prüfen.

3. Baugrunduntersuchung

3.1 Kampfmittelfreimessungen

Aufgrund des bestehenden Kampfmittelverdachts wurden am 17.07.2020 im Vorfeld der Erkundungsbohrungen an jedem potentiell gefährdeten Kampfmittelsondierungen Bohransatzpunkt mit einer Bohrschnecke (Rotationstrockenbohrungen DN 65) bis in Tiefen von ca. 6,0 m unter Geländeoberkante (GOK) abgeteuft.

Im Anschluss an die Sondierungen erfolgte jeweils eine Kampfmitteldetektion mittels eines Magnetometers vom Typ Sensys SBL 10.

Die Ergebnisse der Kampfmitteldetektion sind in den Spurdarstellungen in Anlage Nr. 7 dokumentiert. Die Messergebnisse ergaben gemäß des in Anlage Nr. 7 beigefügten Kurzberichtes der Firma WST GmbH, Eppelheim, für den Bereich der Bohransatzpunkte (Radius ≤ 0,7 m) keine Hinweise auf im Untergrund potentiell verbliebene Kampfmittel.

Die Bohransatzpunkte konnten somit für die anschließend abzuteufenden Bohrungen freigegeben werden.

Hinweis:

Die Firma WST GmbH, Eppelheim, besitzt die Erlaubnis nach §7 des Sprengstoffgesetzes zum Umgang und zum. Verkehr mit explosionsgefährlichen Stoffen. Die Kampfmittelsondierungen und anschließenden Messungen wurden nach derzeitigem Stand der Technik durchgeführt. Wir machen darauf aufmerksam, dass die erfolgten Kampfmittelsondierungen nur zur Risikominderung beitragen. Eine Aussage



TÖNIGES GmbH
Beratende Geologen
und Ingenieure
Sinsheim
Tel. (0 72 61) 92 11-0

über das Vorhandensein von Kampfmitteln im Untergrund ist nur auf das unmittelbare Umfeld der jeweiligen Kampfmittelsondierung (Radius ≤ 0,7 m) beschränkt.

Erfahrungsgemäß kann für das Bauvorhaben keine generelle Kampfmittelfreiheit gewährleistet werden, weshalb für alle in den Baugrund eingreifenden Maßnahmen Kampfmittelsondierungen durch entsprechend akkreditierte Kampfmittelfirmen erfolgen müssen.

Auch Aushubmaßnahmen sind durch entsprechend akkreditierte Kampfmittelfirmen und / oder Kampfmittelfachtechniker zu überwachen. Die weiteren Maßnahmen hierzu sind mit dem Kampfmittelbeseitigungsdienst zu besprechen und festzulegen.

3.2 Aufschlussbeschreibung

Am 20.07.2020 und 21.07.2020 wurden auf dem Bebauungsgrundstück insgesamt 10 Kleinrammbohrungen (RKS 1 bis RKS 10) und 4 Rammsondierungen mit der schweren Rammsonde (DPH 1, DPH 8, DPH 11 und DPH 17) bis max. 6,0 m unter GOK niedergebracht. Aus jeder Bodenschicht wurde eine gestörte Probe entnommen, luftdicht verpackt und für Laborversuche vorgehalten.

3.3 Darstellung der Baugrundprofile

Die Bodenproben wurden nach DIN 4022 laboranalytisch angesprochen und in Schichtenverzeichnissen (Anlage Nr. 2) eingetragen sowie nach DIN 4023 in Schichtenprofilen (Anlage Nr. 3) zeichnerisch dargestellt.

3.4 Darstellung der Rammprofile

Die Schlagzahlen der Rammsondierung pro 0,10 m Eindringtiefe wurden protokolliert und in einem Diagramm dargestellt (Anlage Nr. 3).

3.5 Vermessungsarbeiten

Die Bohransatzpunkte wurden nach Lage und Höhe eingemessen. Da ein fehlerfreies Nivellement auf einem derart weitläufigen Gelände



Beratende Geologen und Ingenieure Sinsheim Tel. (0 72 61) 92 11-0 Fax (0 72 61) 92 11-2

erfahrungsgemäß nur durch erfahrene Messingenieure möglich ist, wurden die Bohransatzpunkte mittels GPS-Gerät eingemessen.

Das verwendete Höhenbezugssystem ist DHHN 16. Für die Bohransatzpunkte werden danach folgende Geländehöhen [m ü. NHN] angegeben:

	Höhe Ansatzpunkt		Höhe Ansatzpunkt
	[m ü. NHN]		[m ü. NHN]
RKS 1 / DPH 1	108,47	RKS 6	108,86
RKS 2	108,50	RKS 7	108,52
RKS 3	108,48	RKS 8 / DPH 8	108,49
RKS 4	108,58	RKS 9	108,47
RKS 5 /DPH 5	108,54	RKS 10 / DPH 10	108,20

Im vorliegenden Gutachten werden die minimalen Differenzen zwischen [m ü. NN] und [m ü. NHN] innerhalb des Projektgebiets vernachlässigt.

3.6 Grundwasserstandsmessungen

Zur Beobachtung der Grundwasserschwankungen im Baugebiet wurden zwei Bohröffnungen zu temporären Grundwasserbeobachtungspegel ausgebaut.

Die Kampfmittelbohrungen wurden daher an zwei Punkten bis zum Antreffen des Grundwasserspiegels niedergebracht. Die Wasserspiegel wurden nach Abschluss der Baugrunderkundung in den eingebrachten Pegeln eingemessen (Kapitel 5).

3.7 Erdstatische Berechnungen

Zur Abschätzung des Konsolidierungsverhaltens des Baugrundes wurden Setzungsberechnungen nach DIN 4019 erstellt (Anlagen Nr. 4).



Beratende Geologen und Ingenieure

3.8 **Bodenmechanische Laboruntersuchungen**

Im Labor wurden an den entnommenen gestörten Bodenproben fünf

Sieb-Schlämm-Analysen zur Bestimmung der Kornverteilung nach DIN 18 123

durchgeführt.

Zudem wurden an zehn Wassergehaltsbestimmungen gemäß DIN 18121 an

den gewonnenen Bodenproben durchgeführt (Anlage Nr. 6).

3.9 Chemische Laboruntersuchungen

Um das voraussichtlich anfallende Aushubmaterial orientierend beurteilen zu

können, wurden aus den Einzelproben der Baugrunderkundung insgesamt 4

Mischproben erstellt und zur Analyse in ein chemisches Labor verbracht.

Zusätzlich wurde eine Asphaltprobe aus den entnommenen Einzelproben

analysiert (Kapitel 9).

Um das angetroffene Grundwasser hinsichtlich einer möglichen

Betonaggressivität beurteilen zu können, wurde eine Schöpfprobe entnommen

und in ein entsprechendes Labor verbracht (Kapitel 5).

4. Baugrundbeschreibung

4.1 **Bodenarten**

In den Bereichen der Kleinrammbohrungen RKS 1, RKS 2, RKS 3, RKS 5, RKS

6 und RKS 7 wurde zunächst die ca. 0,1 m mächtige befestigte Oberfläche,

bestehend aus Asphalt und Verbundstein (Pflasterstein).

Als oberste Bodenschicht wurden braun bis dunkelgrau gefärbte Auffüllungen

bis ca. 0,3 – 1,2 m u. GOK festgestellt. Es handelt sich hierbei vorwiegend um

den Unterbau der befestigten Oberflächen, bestehend aus schwach schluffigen

und sandigen Kiesen mit mittlerer Lagerungsdichte. Die kiesigen Komponenten sind Naturschotter, Aschereste, Brandschutt, Schlacke, Gipsreste, Asphalt-, Keramik-, Sandstein-, Kalkstein- und Ziegelsteinbruchstücke sowie Glasbruch. Aufgrund von potentiellen Leitungsführungen kann die Unterkante der Auffüllungen lokal auch tiefer liegen. Im Bereich der Kleinrammbohrung RKS 4 sowie RKS 9 wurden bindige Böden angetroffen, welche halbfeste Konsistenzen und leichte Plastizität aufweisen.

Als gewachsene Böden folgen unterhalb der Auffüllungen bis ca. 1,5 – 3,3 m u. GOK hellbraun bis dunkelgrau gefärbte Auenlehme. Die bindigen Auensedimente sind aus feinsandigen und tonigen Schluffen mit leichten Plastizitäten zusammengesetzt und weisen vorwiegend halbfeste Konsistenzen auf. Im Bereich der Kleinrammbohrung RKS 8 wurden in einer Tiefenlage von ca. 1,7 – 3,3 m u. GOK organische Beimengungen innerhalb der Auenlehme festgestellt.

Nach der geologischen Karte, Maßstab 1: 25.000, von 1986 verläuft die Talauen der ehemaligen "Röhlich" durch den südwestlichen Randbereich (RKS 8) des Untersuchungsgebiets. Es ist daher in diesem Bereich mit einer erhöhten Mächtigkeit der Auenlehme zu rechnen.

Als unterste Schicht wurden bis zur Erkundungsteufe in ca. 6,0 m u. GOK braun bis grau gefärbte Auensande (Rheinsande) und Auenkiese (Rheinkiese) aufgeschlossen. Die schwach schluffigen Sande bis Kiese wechselgelagert vor. Gemäß den Ergebnissen der Rammsondierungen und Kleinrammbohrungen weisen die Rheinsedimente mitteldichte bis dichte Lagerungsverhältnisse auf.

4.2 Schichtoberkanten

Für die jeweiligen Schichtoberkanten werden folgende Höhenkoten [m ü. NHN] und in Klammern die Schichtmächtigkeiten [m] angegeben:



Beratende Geologen und Ingenieure Sinsheim Tel. (0 72 61) 92 11-0 Fax (0 72 61) 92 11-22

	RKS 1	RKS 2	RKS 3	RKS 4	RKS 5
Asphalt / Pflaster	101,64 (0,10)	101,45 (0,10)	101,15 (0,10)		101,31 (0,10)
Auffüllungen	101,54	101,35	101,05	100,99	101,21
	(0,50)	(0,60)	(0,60)	(0,50)	(0,70)
Auenlehme	101,04	100,75	100,45	100,49	100,51
	(1,00)	(1,00)	(0,80)	(1,00)	(0,80)
Rheinsande /	100,04	99,75	99,65	99,49	99,71
Rheinkiese	(≥ 4,40))	(≥ 4,30)	(≥ 4,50)	(≥ 4,30)	(≥ 4,40)
Endteufe	95,64	95,45	95,15	94,99	95,31

	RKS 6	RKS 7	RKS 8	RKS 9	RKS 10
Asphalt / Pflaster	100,99 (0,10)	100,81 (0,10)			
Auffüllungen	100,89	100,71	100,83	101,01	100,97
	(0,60)	(0,60)	(0,80)	(1,20)	(0,50)
Auenlehme	100,29	100,11	100,03	99,81	100,47
	(1,70)	(0,90)	(2,50)	(1,50)	(3,30)
Rheinsande /	98,59	99,21	97,53	98,31	97,17
Rheinkiese	(≥ 3,60)	(≥ 4,40)	(≥ 2,70)	(≥ 3,30)	(≥ 2,20)
Endteufe	94,99	94,81	9	95,01	94,97

Die oben beschriebenen, angetroffenen Bodenschichten wurden nur allgemein beschrieben. Detaillierte Daten können den Schichtenverzeichnissen (Anlage Nr. 2), den Schichtenprofilen (Anlage Nr. 3) und dem Kapitel 6 (bodenmechanische Kenngrößen) entnommen werden.

5. Hydrogeologische Situation und Abdichtung gegen Wasser

5.1 Bemessungswasserstand für die Einwirkungsklassen gemäß DIN 18533

5.1.1 <u>Bemessungsgrundwasserstand (HGW)</u>

Innerhalb der niedergebrachten Kleinrammbohrungen wurde bis zur Erkundungsteufe in 6,0 m u. GOK kein Wasserzutritt festgestellt.



und Ingenieure Sinsheim Tel. (0 72 61) 92 11-0 Fax (0 72 61) 92 11-22

Gemäß dem vorliegenden Altlastengutachten [6] wurde bei Bohrungen im Juli 2016 ein mittlerer Grundwasserspiegel bei ca. 5,0 m u. GOK festgestellt.

Da von einer langjährigen Schwankung des Grundwasserspiegels von \pm 1 – 2 m auszugehen ist, wurden im Zuge der Baugrunderkundung zwei Kampfmittelbohrungen bis zum Grundwasserspiegel niedergebracht. Beide Bohrungen wurden zu temporären Grundwasserbeobachtungspegeln ausgebaut (Anlage Nr. 8).

Innerhalb dieser Beobachtungspegel wurden mit Stand vom 21.07.2020 folgende Grundwasserstände eingemessen:

Messpegel bei Bohrpunkt	Flurabstand [m]	Grundwasserspiegel [m ü. NHN]	
RKS 1	7,30	94,34	
RKS 5	6,45	94,86	

An einer ca. 250 m östlich des Untersuchungsgebietes gelegenen Grundwasserbeobachtungsstelle der Landesanstalt für Umwelt, Messungen und Naturschutz Baden-Württemberg (LUBW) wurde im Beobachtungszeitraum seit 1978 ein maximaler Grundwasserspiegel bei 96,30 m ü. NN dokumentiert.

Der Bemessungsgrundwasserstand wird unter Berücksichtigung aller gegebenen Daten wie folgt angegeben:

HGW = 96,30 m ü. NN

5.1.2 Bemessungshochwasserstand (HHW)

Nach der Hochwassergefährdungskarte gemäß der LUBW und des Hochwasserrisikomanagements Baden-Württemberg, liegt das zur Bebauung vorgesehene Flurstück außerhalb der ausgewiesenen Überflutungsflächen für die Hochwasserereignisse (HQ).



Der Bemessungshochwasserstand wird danach wie folgt angegeben:

HHW = - (außerhalb)

5.2 Durchlässigkeit der Lockerböden im Bereich des Baufensters

5.2.1 Sieb-Schlämm-Analyse (DIN 18123)

Zur Ermittlung des Wasserdurchlässigkeitsbeiwertes (k_f-Wert) wurden im bodenmechanischen Labor an fünf repräsentativen Bodenproben Sieb-Schlämm-Analysen nach DIN 18123 durchgeführt (Anlage Nr. 6).

		Korngröße (Gew.%)					
Entnahmetiefe	Bodenart	<0,002 mm	≥0,002 mm bis < 0,063 mm	≥0,063 mm bis < 2 mm	≥2 mm bis <60 mm	≥60 mm	
RKS 1: 1,6 -	Rheinsand		1,4	89,2	9,4		
2,3 m u. GOK			.,.	33,=	σ, .		
RKS 2: 2,6 –	Rheinkies		1,3	37,7	61,0		
6,0 m u. GOK			,-	,	, ,		
RKS 4: 1,7 –	Rheinkies		1,5	40,8	57,7		
3,4 m u. GOK			.,0	. 5,5	0.,.		
RKS 7: 1,6 –	Rheinkies		8,0	46,6	52,6		
6,0 m u. GOK			5,0	. 3,0	5=,6		
RKS 10: 1,5 – 6,0 m u. GOK	Rheinkies		0,1	32,5	67,4		

Die Durchlässigkeitsbeiwerte der Lockersedimente konnten anhand der Körnungslinien nach Mallet/Paquant wie folgt ermittelt werden:

Probe	Bodenart	Durchlässigkeits- beiwert k _f [m/s]	Durchlässigkeit nach DIN 18130, TI.1
RKS 1: 1,6 – 2,3 m u. GOK	Rheinsand	2,4 x 10 ⁻⁴	stark durchlässig
RKS 2: 2,6 – 6,0 m u. GOK	Rheinkies	9,5 x 10 ⁻⁴	stark durchlässig
RKS 4: 1,7 – 3,4 m u. GOK	Rheinkies	7,1 x 10 ⁻⁴	stark durchlässig
RKS 7: 1,6 – 6,0 m u. GOK	Rheinkies	5,7 x 10 ⁻⁴	stark durchlässig
RKS 10: 1,5 – 6,0 m u. GOK	Rheinkies	1,3 x 10 ⁻³	stark durchlässig



Beratende Geologen und Ingenieure

5.2.2 Versickerungsfähigkeit nach DWA A-138

Die anstehenden Rheinkiese und Rheinsande sind nach der ermittelten Wasserdurchlässigkeit, für eine Oberflächenversickerung gemäß des

Arbeitsblattes DWA-A 138 geeignet. Hierfür werden k_f-Werte von 5 x 10⁻⁶ m/s

bis 1 x 10⁻³ m/s benötigt. Eine direkte Versickerung innerhalb der anstehenden

Böden ist nach DWA A:138 möglich. Lokal wurden Rheinkiese angetroffen

(RKS 10), die eine zu hohe Durchlässigkeit aufweisen. Hier werden

Nachuntersuchungen durch In-situ-Versuche und ggf. zusätzliche Maßnahmen

für einen Ausbau von Versickerungsanlagen erforderlich

Für die Durchführung der In-Situ-Versuche sowie der Dimensionierung einer

entsprechenden Versickerungsanlage stehen wir gerne zur Verfügung.

5.3 Abdichtungsmaßnahmen nach DIN 18533

5.3.1 Wasserdurchlässigkeit des Baugrunds nach DIN 18533

Zur Bestimmung der Wassereinwirkungsklassen nach DIN 18533 ist die Durchlässigkeit des Untergrunds zu bestimmen. Der Untergrund wird nach DIN

18533 in zwei Klassen eingeteilt:

 $k_f > 1 \times 10^{-4} \text{ m/s}$ - stark durchlässig:

 $k_f \le 1 \times 10^{-4} \text{ m/s}$ wenig durchlässig:

Die unterhalb des geplanten Gebäudes anstehenden Böden bestehen nach den

durchgeführten Sieb-Schlämm-Analysen aus stark durchlässigen Rheinsanden

und Rheinkiesen (vgl. Kap. 5.2). Die Wassereinwirkungsklassen sind

entsprechend für "stark durchlässigen" Baugrund festzulegen.

Hinweis:

Werden innerhalb des Erdrohplanums Schlufflinsen oder schluffige

Sandzwischenlagen angetroffen, so sind diese durch stark durchlässige Sande

/ Kiese zu ersetzen.

5.3.2 Einwirkungsklasse W1.1-E: DIN 18533-1:2017-07

Erdberührende Wände und Bodenplatten sind W1.1-E zuzuordnen, wenn stark

durchlässiger Baugrund und stark wasserdurchlässige Baugrubenverfüllungen

vorliegen und die unterste Abdichtungsebene mindestens 0,5 m über dem Be-

messungswasserstand liegt. Nach den uns vorliegenden Planungsunterlagen

für den 1. BA binden die unterkellerten Gebäudeteile in die Rheinkiese / -sande

ein.

Die erdberührenden Bauteile können gemäß der Wassereinwirkungsklasse

W1.1-E "Bodenfeuchte und nicht drückendes Wasser" ohne Dränung ab-

gedichtet werden.

5.4 Wasserschutzgebiet

Das Untersuchungsgebiet liegt nach den veröffentlichten Daten der LUBW

außerhalb der festgesetzten Wasserschutzgebietszonen.

5.5 Betonaggressivität

Aus dem Grundwasserbeobachtungspegel im Bereich der Kleinrammbohrung

RKS 5 wurde mit Datum vom 21.07.2020 eine Grundwasserprobe entnommen.

Das Grundwasser wurde in ein entsprechend akkreditiertes Labor verbracht

und auf die Parameter gemäß DIN 4030 und DIN EN 206 analysiert.



In der nachfolgenden Tabelle wurde eine Einstufung der Analyseergebnisse nach DIN 4030 und nach DIN EN 206 vorgenommen:

Parameter	Einheit	Messwert	Expositionsklasse nach DIN EN 206	Angriffsgrad nach DIN 4030
рН	-	7,11	X0 (nicht angreifend)	nicht angreifend
kalklösende Kohlensäure (CO ₂)	[mg/l]	< 5	X0 (nicht angreifend)	nicht angreifend
Ammonium	[mg/l]	0,21	X0 (nicht angreifend)	nicht angreifend
Magnesium	[mg/l]	29	X0 (nicht angreifend)	nicht angreifend
Sulfat	[mg/l]	155,2	X0 (nicht angreifend)	nicht angreifend

Die entnommene Wasserprobe ist nach DIN EN 206-1 als <u>nicht betonangreifend</u> bzw. in die <u>Expositionsklasse X0</u> einzustufen (Anlage Nr. 6).



6. Bodenmechanische Kenngrößen

6.1 Homogenbereiche nach DIN 18 300: 2015-08

Entsprechend der DIN 18300:2015-08 geben wir für die anstehenden Böden die folgenden Homogenbereiche für den **Erdaushub mittels Bagger** an.

Böden	Homogenbereich E1	Homogenbereich E2	Homogenbereich E3
Ortsübliche Bezeichnung	Auffüllungen	Auenlehme	Rheinsande / Rheinkiese
Aushub nach DIN 18300:2012-09	BKL 3 - 5 (ggf. Betonreste BKL 6 – 7)	BKL 4	BKL 3 - 5
Bodengruppen nach DIN 18196	A [GW/SW/GU/SU/GU* /SU*/UL/TL]	UL/TL/UM/TM	SW/SI/GW
Plastizitätszahl, Konsistenzzahl nach DIN 18122-1	steif - halbfest	steif - halbfest	n. n.
Korngrößenverteilung T/U/S/G [%]	n. e.	n. e.	Кар. 5.2
Lagerungsdichte nach DIN EN ISO 14688-2	locker - mitteldicht	n. v.	mitteldicht - dicht
Wassergehalt nach DIN ISO 1789-1	n. e.	13 – 22,5 %	1,5 – 5,0 %
Scherfestigkeiten	Кар. 6.7	Кар. 6.7	Кар. 6.7
Massenanteil Steine, Blöcke und große Blöcke nach DIN EN ISO 14688-1	< 20 %	0 – 5 %	0 – 10%
organischer Anteil nach DIN 18128	n. n.	n. n.	n. n.

n. e.: nicht erforderlich

n. n.: nicht nachgewiesen

n. v.: nicht vorhanden



6.2 Homogenbereiche nach DIN 18 300:2015-09 für Rammarbeiten

Entsprechend der DIN 18 304:2019-09 geben wir für die anstehenden Böden die folgenden Homogenbereiche für Rammarbeiten an.

Böden	Homogenbereich R1	Homogenbereich R2	Homogenbereich R3
Ortsübliche Bezeichnung	Auffüllungen	Auenlehme	Rheinsande / Rheinkiese
Bodengruppen nach DIN 18196	A [GW/SW/GU/SU/GU*/ SU*/UL/TL]	UL/TL/UM/TM*	SW/SI/GW
Plastizitätszahl, Konsistenzzahl nach DIN 18122- 1	steif - halbfest	steif - halbfest	n. n.
Korngrößenverteil ung T/U/S/G [%]	n. e.	n. e.	Кар. 5.2
Lagerungsdichte nach DIN EN ISO 14688-2	locker – mitteldicht	n. v.	mitteldicht – dicht
Wassergehalt nach DIN ISO 1789-1	n. e.	13 – 22,5 %	1,5 – 5,0 %
Massenanteil Steine, Blöcke und große Blöcke nach DIN EN ISO 14688-1	< 20 %	0 – 5 %	0 – 10%

n. e.: nicht erforderlich

n. n.: nicht nachgewiesen

n. v.: nicht vorhanden



6.3 Homogenbereiche nach DIN 18 300: 2015-08 für Bohrarbeiten

Entsprechend der DIN 18 304:2019-08 geben wir für die anstehenden Böden die folgenden Homogenbereiche für Bohrarbeiten an.

Böden	Homogenbereich B1	Homogenbereich B2	Homogenbereich B3
Ortsübliche Bezeichnung	Auffüllungen	Auenlehme	Rheinsande / Rheinkiese
Bodengruppen nach DIN 18196	A [GW/SW/GU/SU/GU*/ SU*/UL/TL]	UL/TL/UM/TM	SW/SI/GW
Plastizitätszahl, Konsistenzzahl nach DIN 18122- 1	steif - halbfest	steif - halbfest	n. n.
Lagerungsdichte nach DIN EN ISO 14688-2	locker - mitteldicht	n. v.	mitteldicht – dicht
Wassergehalt nach DIN ISO 1789-1	n. e.	13 – 22,5 %	1,5 – 5,0 %
undränierte Scherfestigkeiten nach DIN 4094	bindig: 20 – 50 kN/m²	100 – 250 kN/m²	n. v.
Dichte nach DIN ISO 17892-2 oder DIN 18125-2	n. n.	n. n.	n. n.
Massenanteil Steine, Blöcke und große Blöcke nach DIN EN ISO 14688-1	< 20 %	0 – 5 %	0 – 10%
Abrasivität (abgeschätzt nach Plinninger & Restner, 2008, Bild 4, S. 64)	n. v.	n. v.	n. v.

n. e.: nicht erforderlich

n. n.: nicht nachgewiesen

n. v.: nicht vorhanden

Werden weitere Erdbaumaßnahmen erforderlich, sind ggf. andere Einteilungen der Homogenbereiche für Ausschreibungen gemäß VOB/C entsprechend der DIN 18301 und Folgender erforderlich.



und Ingenieure Sinsheim Tel. (0 72 61) 92 11-0 Fax (0 72 61) 92 11-22

6.4 Mittlere Steifeziffern (cal.) der Gründungsböden

Rheinkiese / Rheinsande $50 - 80 \text{ MN/m}^2$

Die Steifeziffern der einzelnen Böden sind je nach den festgestellten Konsistenzen und den Belastungen des Baugrundes durch den Gutachter anzupassen.

6.5 Kennwerte für Bohrpfähle gemäß DIN 1054

charakteristischer Pfahlspitzendruck [qbk]

Rheinsande / -kiese 2.800 kN/m²

charakteristische Pfahlmantelreibung [qsk]

Auffüllungen 0 kN/m²

Auenlehme, organisch (RKS 8) 20 kN/m²

Auenlehme 50 kN/m²

Rheinsande / -kiese 120 kN/m²

6.6 Kennwerte für verpresste Mikropfähle gemäß DIN 1054

charakteristische Mantelreibung [qs1k]

Auffüllungen 0 kN/m²

Auenlehme, organisch (RKS 8) 40 kN/m²

Auenlehme 80 kN/m²

Rheinsande / -kiese 180 kN/m²



6.7 Mittlere Bodenkennwerte (cal.) der Gründungsböden nach DIN 1055-2

	'	Wichte [kN/	/m³]	Reibungswinkel (Kapillar)		
Parameter / Benennung	erdfeucht Yk	gesättigt Yr,k	unter Auftrieb Υ' ^k	[°] φ' _k	Kohäsion [kN/m²] c' _k bzw. (c _{c,k})	
Auffüllungen	18,0 – 19,0	20 – 21	10 – 11	22,5 – 27,5	0 – 4	
Auenlehme	19,5	21	11	27,5	5 – 10	
Rheinsande / Rheinkiese	18,0	20,5	10,5	39,6 – 39,8 (Siebanalysen)	1 - 3	

6.8 Frostklassen gemäß ZTV E-StB 09 und DIN 18196

Benennung	Bodenart	Frostklasse	Frostempfindlichkeit
Auffüllungen, rollig	A [GW/SW/GU /SU]	F1 – F2	gering bis mittel frostempfindlich
Auffüllungen, bindig	UL/TL	F3	sehr frostempfindlich
Auenlehme	UL/UM/TL/T M	F3	sehr frostempfindlich
Rheinsande / Rheinkiese	SW/SI/GW	F1	gering bis mittel frostempfindlich



6.9 Wassergehalte nach DIN 18121

An den entnommenen gestörten Bodenproben wurden Wassergehaltsbestimmungen gemäß DIN 18121 durchgeführt:

Benennung	Probe	Wassergehalt [%]	Wassergehalt [%]
	RKS 1: 1,1 – 1,6 m u. GOK	13,16	
	RKS 2: 0,7 – 1,7 m u. GOK	16,02	
	RKS 6: 0,7 – 1,2 m u. GOK	13,05	
Auenlehm	RKS 7: 1,0 – 1,6 m u. GOK	21,78	17,16
	RKS 8: 1,7 – 3,3 m u. GOK	22,23	
	RKS 10: 0,5 – 1,1 m u. GOK	17,53	
	RKS 10: 1,1 – 1,5 m u. GOK	16,35	
	RKS 2: 1,7 – 2,6 m u. GOK	4,78	
Rheinsand / Rheinkies	RKS 3: 2,4 – 6,0 m u. GOK	2,28	2,93
	RKS 8: 3,3 – 6,0 m u. GOK	1,72	

7. Baugrundbeurteilung und Gründungsvorschlag

7.1 Höhenkoten

Für das vorliegende Gutachten wird gemäß [5] von folgenden Koten für den 1. BA ausgegangen:

Fußbodenhöhe EG Süd: 101,50 m ü. NN
 Fußbodenhöhe EG Nord: 101,80 m ü. NN
 Fußbodenhöhe KG: 97,85 m ü. NN

Die Baugrundbeurteilung sowie der Gründungsvorschlag sind aufgrund der gegebenen Planung nur für den 1. BA gültig.

Wir empfehlen, den Gutachter in den Planungsprozess der weiteren Bauabschnitte einzubeziehen, um eine frühzeitige potentielle Bewertungen auf

Grundlage der Planung zu ermöglichen.

7.2 Baugrundbeurteilung

In der vorgegebenen Gründungstiefe der unterkellerten Neubauten des 1. BA

werden gemäß den Ergebnissen der Baugrunderkundung wechselgelagerte

Gründungsböden aus mitteldichten bis dichten Rheinkiesen und Rheinsanden

angetroffen.

Unter Einhaltung der im vorliegenden Gutachten angegebenen

Gründungsvorschläge, Bodenpressung der und gemäß den

Setzungsberechnungen stellen die mitteldichten bis dichten Rheinsande und

Rheinkiese einen für die Belastung, resultierend aus dem Neubau, tragfähigen

Baugrund dar.

7.3 Gründungsvorschlag

Nach Aussage des Büros IKF, Viernheim, ist die Gründung der Gebäude des 1.

BA mittels statisch bemessener Bodenplatten vorgesehen. Aufgrund der

kapillarbrechenden Eigenschaften der anstehenden Sande und Kiese wird kein

zusätzlicher Schotterunterbau erforderlich.

Das Rohplanum ist vor dem Herstellen der Bodenplatten mit geeigneten

Geräten ausreichend nachzuverdichten. Werden lokal Schlufflinsen oder stark

bindige Sande angetroffen, so sind diese vollständig auszuräumen und durch

stark durchlässige Rheinsande und Rheinkiese zu ersetzen.

Im Bereich der Tiefgaragen soll eine Gründung über Einzel- und

Streifenfundamente erfolgen.



Beratende Geologen und Ingenieure Sinsheim Tel. (0 72 61) 92 11-0 Fax (0 72 61) 92 11-22

Unterschiedliche Gründungstiefen sind unter einem Lastabtragungswinkel von 45° abzutreppen – hierbei sind auch potentiell angrenzende Bauwerksteile zu berücksichtigen.

7.3.1 <u>Kennwerte für die Gründung der Gebäude nach EC7, DIN EN 1054: 1010-12</u> statisch bemessene Bodenplatte - ständige Bemessungssituation (BS-P)

- Bemessungssohlwiderstand σ_{R,d} 560 kN/m²

- mittlere Setzungen ca. 0,01-0,02 m

- Setzungsdifferenzen ca. 0,005-0,015 m

- Bettungsmodul k_{s mittig} 25.000 kN/m³

innerhalb eines 1,0 m breiten Randstreifens:

- Bettungsmodul ks randlich 35.000 kN/m³

nach alter DIN 1054:1976-11

- max. zul. Bodenpressung σ_{zul} 400 kN/m²

Hinweis: Der $\sigma_{R,d}$ -Wert ist der Bemessungswert des <u>Sohlwiderstandes</u> und kein

aufnehmbarer Sohldruck nach DIN 1054:2005-01 und auch keine

Bodenpressung nach DIN 1054:1976-11.



7.3.2 <u>Kennwerte für die Gründung im Bereich der Tiefgarage nach EC7, DIN EN 1054: 1010-12</u>

Einzel- und Streifenfundamente - ständige Bemessungssituation (BS-P)

Fundamentabmessung [m]	Bemessungssohlwiderstand $\sigma_{R,d}$ [kN/m²] (zulässige Bodenpressung σ_{zul})	Setzungen [cm]
Einzelfundamente t*1 = \geq 0,8 m a = b*2 = 1,5 m a = b = 2,5 m	490 (350) 630 (450)	0,8 1,5
Einzelfundamente t = ≥ 1,0 m b = 1,5 m b = 2,5 m	700 (500) 750 (600)	1,3 2,4
Streifenfundamente t = ≥ 0,8 m b = 1,0 m b = 1,5 m	420 (350) 560 (450)	1,3 2,3

Hinweis:

Der $\sigma_{R,d}$ -Wert ist der Bemessungswert des <u>Sohlwiderstandes</u> und kein aufnehmbarer Sohldruck nach DIN 1054:2005-01 und auch keine Bodenpressung nach DIN 1054:1976-11.

mittlere Steifeziffer Es: 50.000 kN/m²

Bei der Bemessung der Fundamente kann der Ansatz für das Eigengewicht der Fundamente entfallen. Zwischenwerte können interpoliert werden.

Als **Bettungsmodul** für die Bemessung der Streifenfundamente geben wir für eine Gründung innerhalb der Rheinkiese und Rheinsande

Bettungsmodul k_s = 25.000 kN/m³

an.

Die oben dargestellten Ergebnisse der Setzungsberechnungen beruhen auf den uns vorgelegten Planungsgrundlagen und wurden entsprechend unseres Gründungsvorschlages berechnet. Ändern sich die Planungen oder ist eine

-

^{*1} t = Einbindetiefe

^{*2} a / b = Länge / Breite



andere Gründungsvariante vorgesehen, so ist mit dem Gutachter Rücksprache

zu halten.

7.3.3 Grundbruchsicherheit

Bei der Dimensionierung der Fundamente ist die Grundbruchsicherheit nach

DIN 4017, T 1 zu berücksichtigen. Die Grundbruchsicherheit ist für die

angegebenen Kennwerte und Einbindetiefen gewährleistet.

8. **Erdbautechnische Hinweise**

8.1 Kranstellung

Wir empfehlen vor Beginn der erdbautechnischen Arbeiten den Standplatz für

die Baukräne mit den zuständigen Fachingenieuren festzulegen.

Erforderlichenfalls muss aufgrund von Platzverhältnissen, Abstand zur

Baugrube und schlechten Baugrundverhältnissen für den Baukran gesonderte

Gründungsmaßnahmen festgelegt werden.

8.2 **Aushubmaterial**

Beim Aushub der Baugrube werden gemäß den Ergebnissen der

Baugrunderkundung bereichsweise bis zu ca. 0,8 m mächtige Auffüllungen der

Bodenklasse 3 - 5 angetroffen. Lokal (im Bereich von Versorgungsleitungen)

liegen die Auffüllungen ggf. tiefer. Seitens des Gutachters können innerhalb der

Auffüllungen verbliebene **Fundamentreste** potentieller ehemaliger

Bestandsgebäude mit den Bodenklassen 6 – 7 nicht ausgeschlossen werden.

Der gewachsene Boden besteht aus Auenlehmen der Bodenklasse 4 und

Rheinsanden / Rheinkiesen der Bodenklasse 3 - 5.



Beratende Geologen und Ingenieure

Nach PΝ 98 werden Aushubmaterials für die Entsorgung des Haufwerksbeprobungen notwendig. Diese können von unserem Büro im Rahmen einer fachtechnischen Bauüberwachung durchgeführt werden.

8.3 Baugrubenabsicherung

8.3.1 Baugrubenböschung

Die Baugrube kann bei ausreichendem Platzangebot temporär bis 4 m Gesamthöhe mit einem Böschungswinkel von ≤ 50° hergestellt werden. Ab 4 m Böschungshöhe ist eine Berme mit b = 1,5 m zwischenzubauen.

Am Böschungsfuß ist ein Arbeitsraum von mind. 0,50 m freizuhalten. Nach DIN 4124 sind Verkehrslasten und Baumaterial bis zu 12 t mindestens 1 m und > 12 t mindestens 2 m von der Böschungskante fernzuhalten.

Die Böschungsflächen sind gegen Abspülungen und Auflockerungen mit einer reißfesten und UV-beständigen Folie abzuhängen. Die Folie ist mit Erdnägeln und Holzleisten an der Böschungswand zu fixieren.

Während der Bauzeit ist an den Böschungsoberkanten für eine kontrollierte Umund Ableitung von Oberflächenwasser zu sorgen. Sofern das Gelände oberhalb der Baugrubenböschungen zur Baugrube geneigt ist, muss durch geeignete Maßnahmen (z. B. Dränagegraben, Erddamm mit kontrollierter hydraulischer Abführung des Oberflächenwassers, etc.) gewährleistet werden, dass im Falle von Niederschlägen kein Oberflächenwasser in die Baugrubenböschungen gelangen kann. Anderenfalls muss potentiell mit Erosion, Suffusion und Aufweichungen der in der Baugrubenböschung anstehenden Böden gerechnet werden. Dies kann zu rückschreitender Erosion bis hin zum Versagen der Baugrubenböschung führen.

8.3.2 Baugrubenverbau

Können die Böschungswinkel aufgrund eines zu geringen Platzangebotes nicht

eingehalten werden, ist die Baugrube mittels zusätzlicher konstruktiver

Maßnahmen zu sichern. Verbaumaßnahmen sind nach statischem Bemessen

auszuführen. Die Ergebnisse der Rammsondierungen sind zu beachten.

Gegebenenfalls bietet sich hier ein Trägerverbau mit allseitig gehobelten

Bohlen und vorgebauten Geotextilvlies oder Spritzbetonausfachung oder

vergleichbarem an. Sofern die Träger rückverankert werden müssen, sind

potentielle Leitungs- und Kanaltrassen zu beachten. Greift die Verankerung in

fremde Grundstücke ein, so werden entsprechende Genehmigungen

erforderlich.

Vor der Ausführung einer Sicherungsmaßnahme ist mit dem Gutachter

Rücksprache zu halten.

8.4 Herstellen des Rohplanums

> im Rohplanum anstehenden sandig-kiesigen Böden können bei

Niederschlägen und dynamischen Belastungen leicht auflockern.

Werden im Rohplanum Schlufflinsen oder bindige Sande angetroffen, so sind

diese auszukoffern und durch anfallende kapillarbrechende Sande / Kiese zu

ersetzen.

freigelegte Rohplanum darf nicht mit schweren Geräten oder

Radfahrzeugen befahren werden. Ist ein Befahren aufgrund der Größe des

Baufelds notwendig, muss das aufgelockerte Rohplanum SO mit

Flächenverdichtern ausreichend nachverdichtet werden.

Wir empfehlen grundsätzlich, die Erdarbeiten in den trockenen Jahreszeiten durchzuführen, da bei feuchter Witterung erfahrungsgemäß ein erhöhter Zeitund Kostenaufwand notwendig wird.

8.5 **Fundamentherstellung**

> Der Gründungsboden im Bereich der Fundamentgräben darf weder aufgelockert noch durchweicht vorliegen. Die Fundamentgräben dürfen wegen der Gefahr des Zutritts von Oberflächenwasser bzw. Niederschlägen nicht über längere Zeiträume (über Nacht) offenstehen. Hat eine Auflockerung der Fundamentgräben stattgefunden, sind die Fundamentgräben mit entsprechendem Verdichtungsgerät nachzuverdichten.

> Da im Gründungsbereich Sande und Kiese anstehen, können die Fundamentgräben aufgrund der geringen Kohäsion der Sande/Kiese bei seitlicher Belastung leicht einbrechen. Es ist darauf zu achten, dass eine ebene Gründungsfläche der Fundamente entsprechend der vorgegebenen Aufstandsfläche gewährleistet ist.

> Evtl. ist es technisch günstiger das Erdrohplanum im Tiefgaragenbereich bis auf Fundamentunterkante auszuheben und die Fundamente mittels Schalung herzustellen.

> Wir empfehlen, sofort nach dem Aushub mit der Herstellung der Fundamente zu beginnen und die Sauberkeitsschicht einzubauen. Der Gründungsboden ist vor dem Einbringen des Betons durch den Gutachter abzunehmen.

8.6 Unterbau der Bodenplatten

> Aufgrund der kapillarbrechenden Eigenschaften der anstehenden Böden im Erdrohplanum wird kein Bodenplattenunterbau erforderlich. Das Planum ist vor mittels Flächenverdichter Einbringen des Betons ausreichend dem nachzuverdichten.



Werden im Rohplanum Schlufflinsen oder bindige Sande angetroffen, so sind diese auszukoffern und durch anfallende kapillarbrechende Sande / Kiese zu ersetzen.

Über der dränfähigen Schotterschicht schlagen wir den Aufbau einer ≥ 0,05 m mächtigen Sauberkeitsschicht aus geeignetem Beton oder Vgl., z. B. PE-Folie, vor.

8.7 Tiefgaragenoberbau (Pflasterdeckschicht)

Soll der Aufbau der Tiefgaragenbefestigungen mittels Pflasterdecken erfolgen, so empfehlen wir eine Bauweise mit Verbundsteinpflaster. Zur Festlegung des Aufbaues wurde die Belastungklasse Bk0,3 nach RStO 12, Zeile 1, für Abstellflächen zugrunde gelegt. Den Aufbau innerhalb des Erdrohplanums empfehlen wir wie folgt herzustellen:

Belastungklasse Bk0,3

Pflasterdecke ca. 8 cm (z. B. Verbundsteinpflaster)

Bettung ca. 4 cm (Körnung gemäß TL Plaster-StB)

Tragschicht (KFT 0/45) ca. 28 cm

Gesamtaufbau ca. 40 cm (über Erdrohplanum)

Aufgrund der vorherrschenden Frostempfindlichkeitsklasse F1 – F2 ist eine Mindestdicke des frostsicheren Straßenaufbaus von ≥ 40 cm erforderlich.

Bei einer Ausführung der Oberflächenbefestigung der Tiefgarage mit einem Pflasterbelag ist <u>zum Schutz des Grundwassers eine flächendeckende</u> Sperrschicht (z. B. Kunststoff, hydraulisch gebundene Tragschicht (HGT) oder vgl.) gegen das Einsickern von wassergefährdenden Stoffen (Öl, Ottokraftstoff, usw.) auszubilden. Die Sperrschicht ist unterhalb der Tragschicht anzuordnen.



Beratende Geologen und Ingenieure

8.8 Arbeitsraumverfüllungen

> Arbeitsräume sind gemäß den Vorgaben der DIN 18300 und ZTVE-StB 09 mit ideal verdichtbarem Material (Empfehlung: V1-Material, z. B.: Sand-Kies-Gemisch (Schottergemisch, z. B. 0/45, o. Ä.), anfallende Rheinsande / Rheinkiese) zu verfüllen und lagenweise zu verdichten. Je nach Wahl des Verfüllmaterials sind die Mindestanforderungen der Verdichtung gemäß ZTVE-

StB 09, einzuhalten.

Wir empfehlen, insbesondere technisch überbaute Arbeitsräume (z. B. Zufahrten und Parkplätze) lagenweise (Schütthöhe ≤ 0,3 m) mit 100%iger Proctordichte verdichtend mit o. g. verdichtungsfähigem Material (z. B. Sand-

Kies-Gemisch, anfallende Auensande) zu verfüllen.

8.9 **Frostsicherheit**

> Auf eine frostsichere Einbindung von ≥ 0,8 m unter GOK ist allseitig zu achten. Ist die Frostsicherheit in Teilbereichen nicht gewährleistet, so müssen

Frostschürzen angebracht werden.

8.10 Erdbebenzone

Nach DIN EN 1998-1/NA:2011-01 sowie der Karte der Erdbebenzonen und geologischen Untergrundklassen für Baden-Württemberg (2005), Maßstab 1: 350.000 ist das Untersuchungsgebiet wie folgt einzustufen:

> Erdbebenzone 1

> S Baugrundklasse

> Untergrundklasse C

Die Angaben der DIN EN 1998-1/NA:2011-01 sind zu beachten.



9. **Bodenanalyse**

9.1 Ausbauasphalt

Um den bestehenden Asphaltbelag auf eine mögliche Kohlenteerstämmigkeit

hin zu untersuchen, wurden insgesamt 5 Asphaltproben

Straßendecken entnommen.

Aus den einzelnen Asphaltbruchstücken wurde eine Mischprobe erstellt und

hinsichtlich einer möglichen Teerstämmigkeit zur chemischen Analyse nach

den Richtlinien der RuVA-StB 01 ("Richtlinien für die umweltverträgliche

Verwertung von Ausbaustoffen mit teer- / pechtypischen Bestandteilen sowie

für die Verwertung von Ausbauasphalt im Straßenbau") in ein entsprechendes

Labor verbracht und analysiert. Hierbei wurde die Probe auf PAK im Feststoff

und Phenole im Eluat untersucht.

Die Bewertung der Asphaltproben erfolgt in Anlehnung an die RuVA-StB 01

("Richtlinien für die umweltverträgliche Verwertung von Ausbaustoffen mit teer-

/pechtypischen Bestandteilen sowie für die Verwertung von Ausbauasphalt im

Straßenbau") der Forschungsgesellschaft für Straßen- und Verkehrswesen,

Arbeitsgruppe Asphaltstraßen.

Diese Richtlinie berücksichtigt für die Bewertung Belange des

Kreislaufwirtschafts- und Abfallgesetzes, des Bundesbodenschutzgesetzes,

der Umweltverträglichkeit und des Arbeitsschutzes.

Für die Aspekte des Arbeitsschutzes sind die enthaltenen Polycyclischen

Aromatischen Kohlenwasserstoffe (PAK) und Phenole zu betrachten. Die

Betrachtung erfolgt anhand der Gesamtgehalte an PAK nach EPA.



Beratende Geologen und Ingenieure Sinsheim Tel. (0 72 61) 92 11-0 Fax (0 72 61) 92 11-2

Für den Boden- und Gewässerschutz ist von Bedeutung, in welchen Mengen PAK nach EPA und Phenole durch Wasser eluiert werden. Phenole werden anhand des Phenolindex im Eluat bewertet.

Analyseergebnisse:

Probe	PAK (nach EPA)	Phenolindex	Verwertungsklasse
	[mg/kg]	[µg/l]	nach RuVA
Asphaltbruch 1-4	563	< 10	В

Aus den Analysenergebnissen ergibt sich, dass der Asphaltaufbruch des 1. BA entsprechend der **Verwertungsklasse B** verwendet werden kann.

Dieser Ausbauasphalt kann im **Kaltmischverfahren** <u>mit</u> **Bindemittel** unter vollständiger Überbauung durch eine wasserundurchlässige Schicht eingebaut werden. Es ist ein PAK-Gehalt nach der Bindung mittels Bindemittel von ≤ 0,03 mg/l im Eluat nachzuweisen. **Dieses Material ist somit unter o.g. Bedingungen im Straßenbau bedingt wiederverwendbar**.

Eine Verwertung als Deponieersatzbaustoff (PAK Gehalt < 1.000 mg/kg) ist mit diesem Material möglich.

Gemäß der "Handlungshilfe für Entscheidungen über die Ablagerbarkeit von Abfällen mit organischen Schadstoffen" des Umweltministeriums Baden-Württembergs (Mai 2012) ist das Material in die **Deponieklasse II** einzustufen.

Wird im Zuge der Baumaßnahme organoleptisch auffälliger Asphaltaufbruch festgestellt, ist dieser zu separieren und für die weitere Verwertung bzw. Entsorgung neu zu beproben. Im Zweifel ist der Gutachter hinzuzuziehen.

9.2 Aushubböden

Um das voraussichtlich anfallende Aushubmaterial hinsichtlich der Verwertung bzw. Entsorgung orientierend beurteilen zu können, wurde aus den



entnommenen Bodenproben die Mischproben "Auffüllungen 1-4", "Auffüllungen 5-10", "Auenlehme 1-10", "Sande/Kiese 1-10" zusammengestellt und bezüglich der Richtlinien der VwV (Boden)³ chemisch untersucht.

Die Mischproben wurden wir folgt zusammengestellt:

	Einzelproben	Bodenschichten	
Auffüllungen 1-4	RKS 1 (0,1 – 0,6 m) RKS 2 (0,1 – 0,7 m) RKS 3 (0,1 – 0,7 m) RKS 4 (0,0 – 0,5 m)	Auffüllungen	
Auffüllungen 5-10	RKS 5 (0,1 – 0,8 m) RKS 6 (0,1 – 0,7 m) RKS 7 (0,1 – 0,3 m) RKS 8 (0,0 – 0,8 m) RKS 9 (0,0 – 1,2 m) RKS 10 (0,0 – 0,5 m)	Auffüllungen	
Auenlehme 1-10	RKS 1 (0,6 – 1,6 m) RKS 2 (0,7 – 1,7 m) RKS 3 (0,7 – 1,5 m) RKS 4 (0,5 – 1,7 m) RKS 5 (0,8 – 1,6 m) RKS 6 (0,7 – 2,4 m) RKS 7 (0,3 – 1,6 m) RKS 8 (0,8 – 3,3 m) RKS 9 (1,2 – 2,7 m) RKS 10 (0,5 – 1,5 m)	Auenlehme	
Sande/Kiese 1-10	RKS 1 (1,6 - 6,0 m) RKS 2 (1,7 - 6,0 m) RKS 3 (1,5 - 6,0 m) RKS 4 (1,7 - 6,0 m) RKS 5 (1,6 - 6,0 m) RKS 6 (2,4 - 6,0 m) RKS 7 (1,6 - 6,0 m) RKS 8 (3,3 - 6,0 m) RKS 9 (2,7 - 6,0 m) RKS 10 (1,5 - 6,0 m)	Rheinsande / Rheinkiese	

 $^{^3}$ Verwaltungsvorschrift des Umweltministeriums für die Verwertung als Abfall eingestuftem Bodenmaterial (VwV) vom 14. März 2007. Tab. 6.1



Die Proben wurden nach VwV Boden, Tabelle 6-1, folgendermaßen bewertet:

Probe	VwV Boden, Tabelle 6-1
Auffüllungen 1-4	Sand
Auffüllungen 5-10	Sand
Auenlehme 1-10	Lehm / Schluff
Sande/Kiese 1-10	Sand

Abfalltechnische Bewertungsgrundlagen

Die Analyse der Mischproben erfolgte gemäß der Parameterliste nach der VwV-Boden Baden-Württemberg vom 14.03.2007, Tabelle 6-1. Diese Liste entspricht etwa den Tabellen II.1.2-2 und II.1.2-3 gemäß den überholten LAGA-Mitteilungen Nr. 20.

Gemäß VwV-Boden werden die Messbefunde des zu verwertenden Bodenmaterials den Zuordnungswerten gemäß Tabelle 6-1 gegenübergestellt. Dadurch kann das Bodenmaterial einer "Einbaukonfiguration" zugeordnet werden.

Die VwV-Boden wird auf Bodenmaterial mit mineralischen Fremdbestandteilen kleiner und größer 10 Vol.-% (entspricht "LAGA Boden" und "LAGA Baustoffe") angewendet.

Bei der "Qualitätsstufe" Z0 werden für die Bodenarten Sand, Lehm/Schluff und Ton für die Parameter Schwermetalle und Arsen im Feststoff unterschiedliche Zuordnungswerte genannt.

Bei einer "Verwertung in bodenähnlichen Anwendungen" (z. B. Landschaftsbau) und zur "Verfüllung von Abgrabungen" (Abbau von Steinen und Erde) wird zwischen den Einbaukonfigurationen Z0 und Z0* unterschieden. Für die Verfüllung von Abgrabungen darf Z0 uneingeschränkt verwendet werden.



TÖNIGES GmbH Beratende Geologen und Ingenieure

Der Einbau von Z0*-Bodenmaterial ist unter bestimmter Voraussetzung (Abdeckung, Mindestabstand zum höchsten Grundwasserstand, außerhalb der WSZ IIIA, Zone III Heilquellenschutzgebiete, Wasservorranggebiete und Karstgebiete) möglich.

Bodenmaterial mit der Qualitätsstufe Z1 und Z2 kann ausschließlich in technischen Bauwerken (z. В. Straßenbau, Bau Lärmund von Sichtschutzwällen, Herstellung von Parkplatzflächen) verwertet werden.

Bei der Einbaukonfiguration Z1 wird zwischen Z1.1 und Z1.2 mit günstigen hydrogeologischen Verhältnissen unterschieden. Es handelt sich um eine Verwertung in technischen Bauwerken mit wasserdurchlässiger Oberfläche bzw. ohne definierte technische Sicherungsmaßnahmen Parkplatzflächen, nicht versiegelt). Hierbei sind einige Bedingungen einzuhalten.

Bei der Einbaukonfiguration Z2 handelt es sich um eine Verwertung in technischen Bauwerken. Es handelt sich hierbei z. B. um Bauwerke mit wasserundurchlässigen Deckschichten (z. B. Parkplätze mit Beton- oder Asphaltdecke). Hierbei sind einige Bedingungen einzuhalten.

Bei Überschreitung der Zuordnungswerte (größer) Z2 erfolgt die Bewertung gemäß der Deponieverordnung (DepV; Deponieklasse DKI und DKII und sonstigen in Baden-Württemberg gültigen Vorschriften.

Die Laborergebnisse sind als Anlage gemäß den Prüfberichten 449/1315 bis 449/1318 der BVU GmbH, Markt Rettenbach, dargestellt.



Analyseergebnisse

Das beprobte Bodenmaterial erfüllt unter Verwendung der in Baden-Württemberg derzeit gültigen **VwV-Boden** analytisch-chemisch die Anforderungen der folgenden **Qualitätsstufen** (Einbauklassen):

Probe	Grenzwertüberschreitende(r) Parameter (größer Z0)	ausschlaggebende (r) Parameter	Einstufung nach VwV-Boden
Auffüllungen 1-4	Arsen: 27 mg/kg Cadmium: 0,6 mg/kg	Arsen (FS)	Z 1.1
Auffüllungen 5-10	Arsen: 18 mg/kg Blei: 56 mg/kg Cadmium: 0,48 mg/kg Kupfer: 35 mg/kg Nickel: 23 mg/kg Zink: 138 mg/kg PCB: 0,26 mg/kg Benzo(a)pyren: 2,9 mg/kg PAK: 27 mg/kg pH: 11,50 el. Leitfähigkeit: 1012 µS/cm Kupfer: 95 µg/l	PCB (FS) Benzo(a)pyren (FS) PAK (FS)	Z 2
Auenlehme 1-10	keine Überschreitung		Z 0
Sande/Kiese 1-10	PCB: 0,08 mg/kg	PCB (FS)	Z 0* IIIA

FS = Feststoff, EL = Eluat

Bewertung nach VwV

Das beprobte Material erfüllt in Bezug auf den hier untersuchten Parameterumfang und unter Verwendung der in Baden-Württemberg derzeit gültigen **VwV-Boden** analytisch-chemisch die Anforderungen der folgenden Qualitätsstufen (Einbauklassen):

Auffüllungen 1-4: Qualitätsstufe Z 1.1
Auffüllungen 5-10: Qualitätsstufe Z 2
Auenlehme 1-10: Qualitätsstufe Z 0

Sande/Kiese 1-10: Qualitätsstufe Z 0* IIIA

Aushubmaterial, das nicht für den Wiedereinbau vorgesehen ist, ist entsprechend den Angaben der VwV Boden gemäß seiner jeweiligen Qualitätsstufe zu verwerten bzw. zu entsorgen.

TÖNIGES GmbH Beratende Geologen und Ingenieure Sinsheim Tel. (0 72 61) 92 11-0 Fax (0 72 61) 92 11-22

HINWEISE:

Das Ergebnis der orientierenden umwelttechnischen Untersuchung und der

Einordnung in den Zuordnungswert gemäß VwV-Boden wurde im Hinblick auf

eine Verwertung des Materials in entsprechenden technischen Bauwerken

durchgeführt.

Ist eine entsprechende Verwertung des anfallenden Materials nicht möglich

und muss daher eine Entsorgung des Materials auf einer Deponie (Verwertung

oder Beseitigung) erfolgen, so sind in Abhängigkeit der annehmenden Stellen

eventuell weitere Untersuchungen (Probennahmen, weiterführende

Laboranalysen) erforderlich.

Es ist zu beachten, dass bei einem Antreffen von organoleptisch auffälligem

Material, dieses separiert und getrennt entsorgt/verwertet werden muss. Im

Zweifel ist der Gutachter hinzuzuziehen.

10. Anmerkungen

Die dargestellte Baugrundsituation beruht auf einer Interpretation von

punktuellen Aufschlüssen. Abweichungen sind daher nicht ausgeschlossen und

müssen dem Gutachter sofort angezeigt werden.

Zur Abnahme des Gründungsbodens ist der Gutachter hinzuzuziehen.

Der Gutachter ist frühzeitig in die weitere Ausführungsplanung mit

einzubeziehen. Treten im Verlauf der Bauarbeiten Unregelmäßigkeiten auf oder

kündigen sich Schäden in der Baugrube oder in der Nachbarschaft an, so ist

der Gutachter sofort zu verständigen.

38



TÖNIGES GmbH Beratende Geologen und Ingenieure Sinsheim Tel. (0 72 61) 92 11-0 Fax (0 72 61) 92 11-22

Bei Planungsänderungen und Abweichungen von den im Gutachten gemachten

Aussagen und Vorschlägen muss mit dem Gutachter Rücksprache gehalten

werden.

Das Gutachten darf nur als Gesamtes an Dritte weitergegeben werden. Bei der

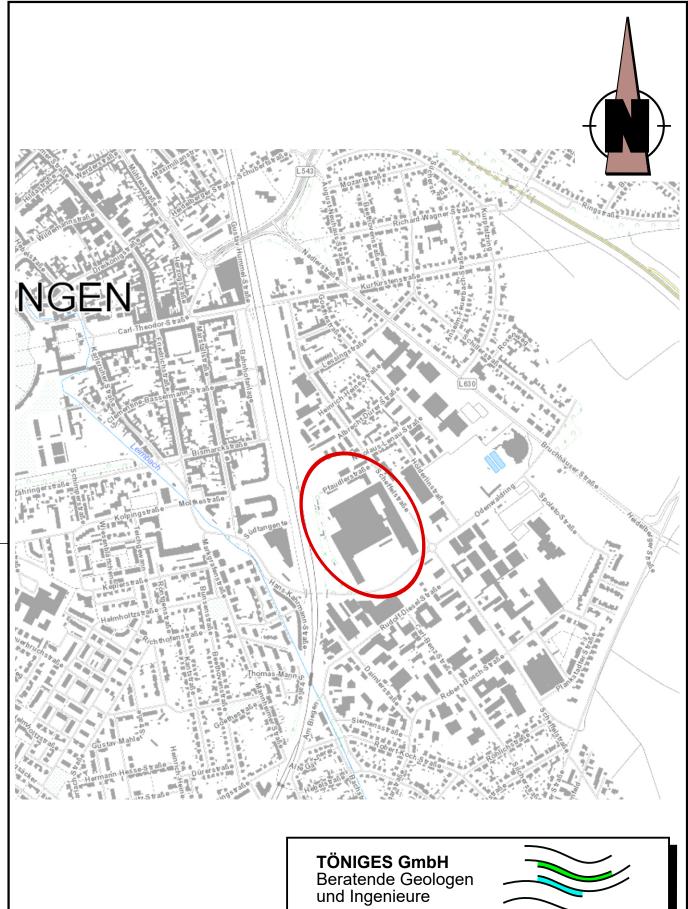
Weitergabe von einzelnen Kapiteln oder Anlagen besteht die Gefahr einer

Fehlinterpretation.

(pdf-Dokument ohne Unterschrift gültig)

N. Wengert, Dipl.-Min.

P. Keinarth, M.Sc. Geow.





Kleines Feldlein 4 D-74889 Sinsheim



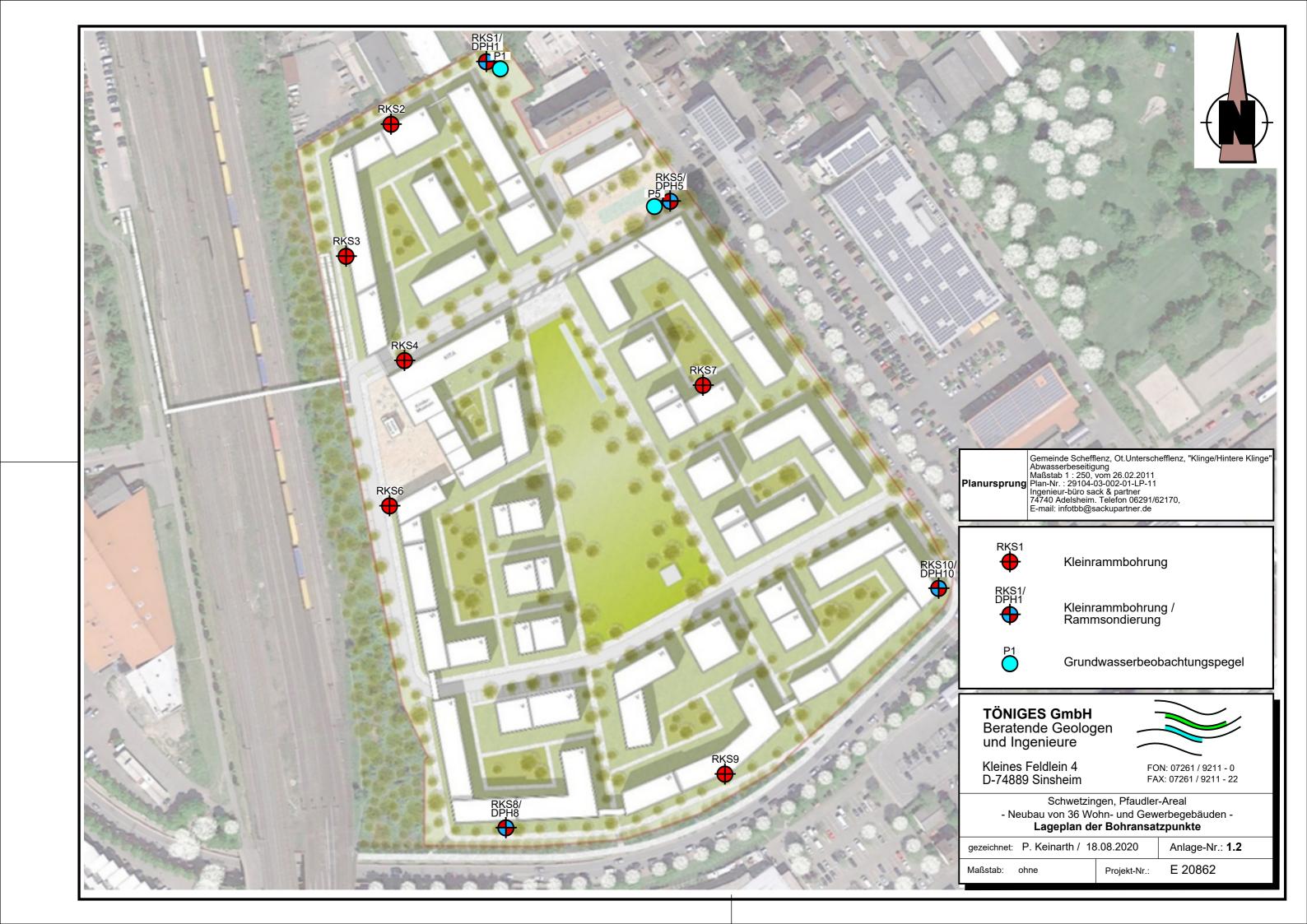
FON: 07261 / 9211 - 0 FAX: 07261 / 9211 - 22

Schwetzingen, Pfaudler-Areal

- Neubau von 36 Wohn- und Gewerbegebäuden -Geographische Lage des Untersuchungsgebietes

gezeichnet: P. Keinarth / 18.08.2020 Anlage-Nr.: 1.1

1:10.000 E 20862 Maßstab: Projekt-Nr.:



Töniges G	mbl	H, Kleines Feldl	ein 4, 748	889 Sinsheim						
				Sch	nichtenv	erzeicl	hnis	Anlage:		
							ng von gekernten Proben	Bericht:		
				rai Bornarigori orinio dal	ongononao		ig ton goldenion i roson	AZ:	E 20	1862
Bauvorha		: Schwetzi	ngen, Pfa	udler-Areal, Neubau von	36 Wohn- u.	Gewerbe	egebäuden	Detum	04.0	7 0000
Bohrung Nr.:	,	RKS 1	/ / Blatt	1				Datum:	21.0	7.2020
			, Diati	•						
1	I,			2			3	4	5	6
	a)	Benennung de und Beimeng		ırt				E	ntnomm Prober	
Bis m	b)	Ergänzende B	emerkung	gen 1)			Bemerkungen Sonderproben			Tiefe
unter Ansatz-	c)		it	d) Beschaffenheit	e) Farbe	1	Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust	Art	Nr.	in m Unter-
punkt	f)	nach Bohrgut Übliche		nach Bohrvorgang g) Geologische	h) ¹)	i)Kalk-	Remvenust			kante
	>	Benennung		Benennung 1)	Gruppe	gehalt	DIV. 4			
	a)	Schwarzdecke					BKL 1 + 4			
	b)									
0,10	c)			d)	e)					
	f)			g) Schwarzdecke	h)	i)				
	3)	Kies, sandig, s	schwach	echluffia			BKL 3 - 5			
				scriaing			BRE 3-3			
	(b)	Kies = Naturs	chotter							
0,60	c)	mitteldicht		d)	e) <i>brau</i>	n				
	f)			g) Auffüllung	h)	i)				
	a)	Schluff, tonig,	schwach	 feinsandia	GW,SW	' +	BKL 4			
1,10	b)									
1,10	c)	halbfest		d)	e) <i>brau</i>	n				
	f)			g) Auelehm	h)	i)				
	a)	Schluff, feinsa	ındig, sch	wach tonig	UL,TL	+	BKL 3 - 5			
	b)									
1,60				Ι.,	1					
Í	(c)	halbfest		d)	e) <i>helit</i>	oraun				
	f)			g) Auelehm	h) <i>UL,SU</i>	i) ++				
	a)	Sand, schwac	h kiesig, :	schwach schluffig	01,00	1 77	BKL 3			
	b)									
2,30		mitteldicht		d)	e) <i>hellt</i>	roup				
	C)	mitteraicht		(a)	e) ne iic	raun				
	f)			g) Auesand	h) SW	i) +				
	a)	Kies, sandig, s	schwach	schluffig			BKL 3 - 5			
	b)						_			
6,00		mitteldicht bis	dicht	(d)	e) <i>hellt</i>	raiin -				
		mmeidicht dis	aun		brau	n				
	f)			g) Auekies	h) GW,SW	i) • •				
¹) Eintrag	una	nimmt wissenso	haftlicher	Bearbeiter vor	1,	<u> </u>				1

Töniges G	mbŀ	l, Kleines Feldlein 4, 7	4889 \$	Sinsheim						
				Cohi	chtenv	0 r 7 0 i 0 h	nio.	Anlage:		
							-	Bericht:		
				für Bohrungen ohne durc	ngenende	Gewinnun	g von gekennen Proben	AZ:	E 20	862
Bauvorha		: Schwetzingen, F	faudle	er-Areal, Neubau von 36	6 Wohn- u.	Gewerbe	gebäuden	1		
Bohrung	'							Datum:	21.0	7.2020
Nr.:		RKS 2 / Bla	att 7							
1				2			3	4	5	6
	a)	Benennung der Bode und Beimengungen	nart					Eı	ntnomme Proben	
Bis m	b)	Ergänzende Bemerku	ngen	1)			Bemerkungen Sonderproben		Tioben	
unter Ansatz-	- A	Beschaffenheit	d)	Beschaffenheit	e) Farbe		Wasserführung Bohrwerkzeuge			Tiefe in m
punkt	c)	nach Bohrgut	a)	nach Bohrvorgang	e) Farbe	1	Kernverlust	Art	Nr.	Unter- kante
	f)	Übliche Benennung	g)	Geologische Benennung 1)	h) ¹) Gruppe	i)Kalk- gehalt				
	a)	Schwarzdecke				1-	BKL 1 + 4			
	b)						-			
0,10					1.					
	c)		d)		e)					
	f)		g)	Schwarzdecke	h)	i)				
	a)	Kies, sandig, schwad	h sch	luffig		1	BKL 3 - 5			
	b)									
0,70	C)	mitteldicht	d)		e) <i>brau</i>	n	_			
		miteratori			c) brad					
	f)		g)	Auffüllung	h) GW,SW	i) • •				
	a)	Schluff, stark tonig, s	chwa	ch feinsandig	1		BKL 4			
	b)						-			
1,70		hallafa at	-1		a\ famous					
	(C)	halbfest	d)		e) <i>brau</i>	n				
	f)		g)	Auelehm	h) <i>UL,TL</i>	i) +				
	a)	Sand, schwach kiesi	g, sch	wach schluffig	1		BKL 3			
	b)						-			
2,60		mitteldicht	-1		a\ famous					
	C)	mitteraicht	d)		e) <i>brau</i>	n				
	f)		g)	Auesand	h) SW	i) +				
	a)	Kies, sandig, schwad	h sch	luffig			BKL 3 - 5			
	b)	schwach kalkhaltig								
6,00	c)	mitteldicht bis dicht	d)		e) <i>brau</i>	n	-			
							_			
	f)		g)	Auekies	h) GW,SW	, i)				

Töniges G	mbŀ	l, Kleines Feldlein 4, 7	4889	Sinsheim						
				Sohi	ohtony	0.70101	anio.	Anlage:		
					chtenv basbands			Bericht:		
				für Bohrungen ohne durc	ngenende	Gewiniun	g von gekennen Proben	AZ:	E 20	862
Bauvorha		: Schwetzingen, F	faudl	er-Areal, Neubau von 36	6 Wohn- u.	Gewerbe	gebäuden			
Bohrung								Datum:	21.0	7.2020
Nr.:		RKS 3 / Bla	itt	1						
1				2			3	4	5	6
	a)	Benennung der Bode und Beimengungen	nart					Er	ntnomme Proben	
Bis m	b)	Ergänzende Bemerku	ngen	1)			Bemerkungen Sonderproben		1100011	
unter Ansatz-	c)	Beschaffenheit	d)	Beschaffenheit	e) Farbe		Wasserführung Bohrwerkzeuge			Tiefe in m
punkt	6)	nach Bohrgut	u)	nach Bohrvorgang			Kernverlust	Art	Nr.	Unter- kante
	f)	Übliche Benennung	g)	Geologische Benennung 1)	h) 1) Gruppe	i)Kalk- gehalt				
	a)	Schwarzdecke		<u> </u>		1-	BKL 1 + 4			
	b)						_			
0,10										
	c)		d)		e)					
	f)		g)	Schwarzdecke	h)	i)				
	a)	Kies, sandig, schwad	h sch	luffig		1	BKL 3 - 5			
	b)	Kies = Asphaltbruchs	tücke	e, Naturschotter			-			
0,70	c)	mitteldicht	d)		e) brau	ın	_			
	Ĺ					,				
	f)		(g)	Auffüllung	h) <i>GW</i>	i) +				
	a)	Schluff, tonig, schwa	ch fei	nsandig			BKL 4			
	b)						_			
1,50	c)	halbfest	d)		e) brau	ın	_			
	f)		g)	Auelehm	h) <i>UL,TL</i>	i) +				
	a)	Sand, schwach kiesi	, sch	wach schluffig			BKL 3			
	b)	schwach kalkhaltig								
2,40	c)	mitteldicht	d)		e) brau	ın	_			
	f)		g)	Auesand	h) SW	i)				
	a)	Kies, sandig, schwad	h sch	luffig			BKL 3 - 5			
	b)	schwach kalkhaltig					1			
6,00	c)	mitteldicht bis dicht	d)		e) brau	ın	\dashv			
							_			
	f)		(g)	Auekies	h) GW,SW	, i)				

Töniges G	mbl	H, Kleines Feldlein 4, 748	389 Sinsheim						
			Cab	:	:	nn: n	Anlage:		
				ichtenve			Bericht:		
			für Bohrungen ohne dur	chgehende (Gewinnun	g von gekernten Proben	AZ:	E 20	862
Bauvorha	ber	: Schwetzingen, Pfa	nudler-Areal, Neubau von 3	86 Wohn- u.	Gewerbe	gebäuden			
Bohrung	1						Datum:	21.0	7.2020
Nr.:		RKS 4 / Blatt	1						
1			2			3	4	5	6
	a)	Benennung der Bodena und Beimengungen	ırt				Eı	ntnomme Proben	
Bis m	b)		gen ¹)			Bemerkungen Sonderproben		1102011	
unter Ansatz-	c)	Beschaffenheit	d) Beschaffenheit	e) Farbe		Wasserführung Bohrwerkzeuge			Tiefe in m
punkt	(J	nach Bohrgut	nach Bohrvorgang	ĺ		Kernverlust	Art	Nr.	Unter- kante
	f)	Übliche Benennung	g) Geologische Benennung 1)	h) ¹) Gruppe	i)Kalk- gehalt				
	a)	Ton, schluffig, schwaci		3.344.3	3	BKL 3 - 5			
	b)					_			
0,50									
0,50	c)	halbfest	d)	e) <i>dunk</i>	elbraun				
	f)		g) Auffüllung	h)	i)				
	2)	Sobluff foincandia col	 nwach tonig, sehr schwach	TL	+	BKL 4			
	a)	Scriidii, ierisandig, scr	iwacii toing, seni scriwacii	i kiesiy		BAL 4			
	b)	schwach kiesig = Löß							
1,50	c)	halbfest	d)	e) hellb beige					
	f)		g) Auelehm	h) <i>UL,TL</i>	i) ++				
	a)	Kies, stark sandig, sch	wach schluffig	02,12	77	BKL 3			
	b)	schwach kalkhaltig				_			
3,40	Ĺ								
0,40	c)	mitteldicht	d)	e) <i>hellb</i>	raun				
	f)		g) Auekies	h)	i)				
	a)	Sand, schwach schluff	 ig, sehr schwach kiesig	GW,SW		BKL 3			
						_			
	(b)	schwach kalkhaltig							
4,80	c)	mitteldicht	d)	e) <i>grau</i>					
	f)		g) Auesand	h)	i)				
	a)	Kies, sandig, schwach	schluffig	SW,SI		BKL 3 - 5			
	P.					_			
	b)								
6,00	c)	mitteldicht bis dicht	d)	e) <i>hellb</i>	raun				
	f)		g) Auekies	h)	i)	-			

Töniges G	mbŀ	l, Kleines Feldlein 4, 1	74889	Sinsheim						
				Sahi	ohtony	erzeich	nic	Anlage:		
			,	für Bohrungen ohne durch			-	Bericht:		
			,	di Bollidilgen offile darci	igenenae '	aewiiiiang	von gekennen i roben	AZ:	E 20	862
Bauvorha		Schwetzingen, I	Pfaudle	er-Areal, Neubau von 36	Wohn- u.	Gewerbeg	ebäuden	1		
Bohrung Nr.:	'	RKS 5 / BI	-# ·					Datum:	21.0	7.2020
INI.:		ANS 9 / DI	att :							
1				2			3	4	5	6
	a)	Benennung der Bode und Beimengungen	enart					Eı	ntnomme Proben	
Bis m	b)	Ergänzende Bemerk	ungen	1)			Bemerkungen Sonderproben			
unter Ansatz-	c)	Beschaffenheit	d)	Beschaffenheit	e) Farbe		Wasserführung Bohrwerkzeuge			Tiefe in m
punkt	Ĺ	nach Bohrgut		nach Bohrvorgang			Kernverlust	Art	Nr.	Unter- kante
	f)	Übliche Benennung	g)	Geologische Benennung 1)	h) ¹) Gruppe	i)Kalk- gehalt				
	a)	Verbundstein	•			,				
	b)									
0,10	c)		d)		e)					
						T				
	f)		g)	Verbundstein	h)	i)				
	a)	Kies, stark sandig, s	chluffi	g	•	•	BKL 3 - 5			
	b)	Kies = Ziegelstein-, I	Beton-	und Keramikbruchstück	ke, Aschei	reste				
0,80	c)	mitteldicht	d)		e) <i>sch</i> v	arz - grau				
	Ĺ									
	f)		g)	Auffüllung	h) <i>GW,SW</i>	i) •				
	a)	Schluff, tonig, feinsa	ndig				BKL 4			
	b)									
1,60	c)	halbfest	d)		e) <i>brau</i>	n				
	f)		g)	Auelehm	h) <i>UL,TL</i>	i) ++				
	a)	Sand, schwach schl	uffig, s	ehr schwach kiesig	_	_	BKL 3			
	b)									
2,40	c)	mitteldicht	d)		e) <i>hellb</i>	raun				
					ļ ·					
	f)		g)	Auesand	h) SW,SU	i) +				
	a)	Kies, sandig, schwa	ch sch	luffig			BKL 3 - 5			
	b)	schwach kalkhaltig								
6,00	c)	mitteldicht bis dicht	d)		e) <i>hellb</i>	raun				
					ļ ·					
	f)		g)	Auekies	h) <i>GW,SW</i>	i)				

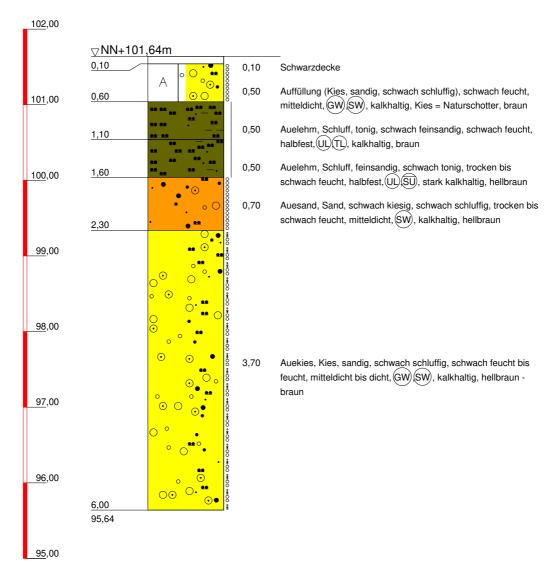
Töniges G	mbl	H, Kleines Feldl	ein 4, 748	889 Sinsheim						
				9.0	hichtenv	orzoici	hnie	Anlage:		
							ng von gekernten Proben	Bericht:		
				iai Bornangeri onne ad	irongenende	acwinia	ig von gekennen i roben	AZ:	E 20	862
Bauvorha		: Schwetzii	ngen, Pfa	udler-Areal, Neubau von	36 Wohn- u.	Gewerbe	egebäuden	Is .		
Bohrung Nr.:	,	DKS 6	/ Blatt	1				Datum:	21.0	7.2020
141		TIKO 0	/ Diatt	•						
1				2			3	4	5	6
	a)	Benennung de und Beimengu		ırt				E	ntnomm Prober	
Bis m	b)	Ergänzende B	emerkunç	gen ¹)			Bemerkungen Sonderproben			Tiefe
unter Ansatz-	c)		t	d) Beschaffenheit	e) Farbe	;	Wasserführung Bohrwerkzeuge	Art	Nr.	in m Unter-
punkt	f)	nach Bohrgut Übliche		nach Bohrvorgang g) Geologische	h) ¹)	i)Kalk-	Kernverlust	740	141.	kante
	Ĺ	Benennung		Benennung ¹)	Gruppe	gehalt			<u> </u>	
	(a)	Schwarzdecke	•							
	b)									
0,10	c)			d)	e)					
	f)			g) Schwarzdecke	h)	i)				
	ĺ	Kies, sandig, s	abluffia			<u> </u>	BKL 3 - 5		<u> </u>	
							BKL 3 - 3			
	b)	Kies = Ziegels	teinbrucl	hstücke, Brandschutt, As	phaltreste					
0,70	c)	mitteldicht		d)	e) <i>sch</i> v	varz				
	f)			g) Auffüllung	h)	i)				
	a)	Schluff, tonig,	feinsand	ia	GW,SW	<u>'</u> +	BKL 4		-	
1,20	b)									
1,20	c)	mitteldicht		d)	e) <i>brau</i>	n				
	f)			g) Auelehm	h)	i)				
	a)	Schluff, feinsa	ndig, ton	 ig	UL,TL	<u> </u>	BKL 4			
	b)									
2,40				1						
_,	(c)	halbfest		d)	e) <i>hellb</i>	oraun				
	f)			g) Auelehm	h)	i)				
	a)	Kies, stark sar	ndig, sch	uach schluffig	UL,TL	++	BKL 3 - 5			
	b)									
3,60		mistaldiaht bia	ali a la t	T 45	a) ballb					
	(C)	mitteldicht bis	aicnt	d)	e) <i>hellb</i>	oraun				
	f)			g) Auekies	h) GW,SW	i) +				
	a)	Sand, schwaci	h schluffi	ig, sehr schwach kiesig	1 2,011		BKL 3			
	b)	schwach kalkl	naltig				_			
6,00		mitteldicht		[d)	e) hoir					
	Ĺ	mueluiciil		d)	e) <i>beig</i>					
	f)			g) Auesand	h) SW	i)				
¹) Eintrag	ıuna	nimmt wissensc	haftlicher	Bearbeiter vor	1 2	1	1			I

Töniges G	mbŀ	l, Kleines Feldlein 4, 74	1889	Sinsheim						
				Sobje	chtenv	orzolok	nnic	Anlage:		
				für Bohrungen ohne durch				Bericht:		
				iai boriiangen onne aarci	igenende	Gewiiiiaii	g von gekennen i roben	AZ:	E 20	862
Bauvorha		Schwetzingen, P	faudl	er-Areal, Neubau von 36	Wohn- u.	Gewerbe	gebäuden			
Bohrung Nr.:	'	RKS 7 / Bla		4				Datum:	21.0	7.2020
INI		nns/ / bia	tt :	ı						
1				2			3	4	5	6
	a)	Benennung der Boder und Beimengungen	art					Eı	ntnomme Proben	
Bis m	b)	Ergänzende Bemerku	ngen	1)			Bemerkungen Sonderproben			
unter Ansatz-	c)	Beschaffenheit	d)	Beschaffenheit	e) Farbe		Wasserführung Bohrwerkzeuge			Tiefe in m
punkt		nach Bohrgut		nach Bohrvorgang	Ĺ		Kernverlust	Art	Nr.	Unter- kante
	f)	Übliche Benennung	g)	Geologische Benennung 1)	h) ¹) Gruppe	i)Kalk- gehalt				
	a)	Schwarzdecke				1				
	b)									
0,10					1 .					
	c)		d)		e)					
	f)		g)	Schwarzdecke	h)	i)				
	a)	Kies, sandig, sehr sci	wac	h schluffig			BKL 3 - 5			
	b)	kiesig = Kalksteinbru	chstü	icke, Asphalt- und Schla	ckereste		_			
0,70	c)	mitteldicht	d)		e) <i>brau</i>	n	_			
	Ĺ					_				
	f)		g)	Auffüllung	h) <i>GW</i>	i) •				
	a)	Schluff, stark tonig, fe	insa	ndig	· •		BKL 4			
	b)						_			
1,00	- A	steif bis halbfest	اما		a) brau	<u> </u>				
	(C)	steil dis naidiest	d)		e) brau	11				
	f)		g)	Auelehm	h) <i>UL,TL</i>	i) +				
	a)	Schluff, feinsandig, se	hwa	ch tonig		· · ·	BKL 4			
	b)						_			
1,60					1					
	(c)	halbfest	d)		e) <i>hellb</i>	raun				
	f)		g)	Auelehm	h) <i>UL,TL</i>	i) +				
	a)	Kies, sandig, schwac	h sch	luffig	, ~ _,	· ·	BKL 3 - 5			
	b)	schwach kalkhaltig					-			
6,00	C)	mitteldicht	d)		e) <i>brau</i>	n	-			
		ttoraront			o, Mau	_				
	f)		g)	Auesand	h) GW,SW	i)				
	1				, ,		<u> </u>			

Töniges G	mbl	H, Kleines Feldlein 4, 74	1889 Sinsheim						
							Anlage:		
				nichtenve			Bericht:		
			für Bohrungen ohne du	rchgehende (Gewinnun	g von gekernten Proben	AZ:	E 20	862
Bauvorha	her	· Schwetzingen. Pl	faudler-Areal, Neubau von 3	36 Wohn- u.	Gewerbe	gebäuden			
Bohrung			<u>uuuioi 7110ui, 110ubuu 1011</u>		<u> </u>	go ou a do	Datum:	21.0	7.2020
Nr.:		RKS 8 / Blat	tt 1						
1			2			3	4	5	6
	a)	Benennung der Boden und Beimengungen	art				Eı	ntnomme Proben	
Bis m unter	b)	Ergänzende Bemerkur	ngen 1)			Bemerkungen Sonderproben Wasserführung			Tiefe
Ansatz- punkt	c)	nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe		Bohrwerkzeuge Kernverlust	Art	Nr.	in m Unter- kante
	f)	Übliche Benennung	g) Geologische Benennung 1)	h) ¹) Gruppe	i)Kalk- gehalt				
	a)	Kies, stark sandig, sci	hwach schluffig			BKL 3 - 5			
	b)	Kies = Ziegel- und Sar	ndsteinbruchstücke, Gipsre	este					
0,80	c)	mitteldicht	d)	e) braul dunk	n - elbraun				
	f)		g) Auffüllung	h) GW,SW	i) ++				
	a)	Schluff, tonig, schwad	ch feinsandig			BKL 4			
	b)								
1,70	c)	halbfest	d)	e) <i>dunk</i>	elbraun				
	f)		g) Auelehm	h) <i>UL,TL</i>	i) +				
	a)	Schluff, stark tonig, so	chwach feinsandig, schwad			BKL 4			
	b)	schwach kalkhaltig							
3,30	c)	halbfest	d)	e) dunk	elbraun - arz				
	f)		g) Auelehm	h) <i>UL,TL</i>	i)				
	a)	Kies, sandig, schwach	n schluffig		ı	BKL 3 - 5			
	b)								
6,00	c)	mitteldicht bis dicht	d)	e) <i>hellb</i>	raun				
	f)		g) Auekies	h) <i>GW,SW</i>	i) +				

Töniges G	mbl	H, Kleines Feldlein 4, 7	4889	Sinsheim						
				Sahi	o b t o n v	orzoioh	nio	Anlage:		
						erzeich Cowinnun		Bericht:		
				für Bohrungen ohne durch	igenende	Gewiniun	g von gekennen Proben	AZ:	E 20	862
Bauvorha		: Schwetzingen, F	faudl	er-Areal, Neubau von 36	Wohn- u.	Gewerbe	gebäuden			
Bohrung	'	5 //0.0 / DI		_				Datum:	21.0	7.2020
Nr.:		RKS 9 / Bla	att	1						
1				2			3	4	5	6
	a)	Benennung der Bode und Beimengungen	nart					Eı	ntnomme Proben	
Bis m	b)	Ergänzende Bemerku	ngen	1)			Bemerkungen Sonderproben			
unter Ansatz-	c)	Beschaffenheit	d)	Beschaffenheit	e) Farbe		Wasserführung Bohrwerkzeuge			Tiefe in m
punkt	Ĺ	nach Bohrgut		nach Bohrvorgang	Ĺ		Kernverlust	Art	Nr.	Unter- kante
	f)	Übliche Benennung	g)	Geologische Benennung 1)	h) ¹) Gruppe	i)Kalk- gehalt				
	a)	Sand, kiesig, schluffi	g, sch	wach tonig		1	BKL 3 - 5			
	b)									
0,50			1 6		1 \ .					
	(C)	locker bis mitteldicht	d)		e) <i>brau</i>	n				
	f)		g)	Auffüllung	h) SW,GU	i) +				
	a)	Schluff, sandig, tonig	, sch	vach kiesig	011,00	<u> </u>	BKL 3 - 5			
	b)	schwach kiesig = Sal	ndste	in- und Glasbruchstücke	1		_			
1,20		halls at	الم ا		a) h uasa					
	(C)	halbfest	d)		e) <i>brau</i>	п				
	f)		g)	Auffüllung	h) <i>UL,SU</i> -	i) +				
	a)	Schluff, stark tonig, f	einsa	ndig	0_,00		BKL 4			
	b)						_			
2,70		h - 11-4 4	I -18		-> #!					
	c)	halbfest	d)		e) beig e hellb	e - raun				
	f)		g)	Auelehm	h) <i>UL,TL</i>	i) ++				
	a)	Sand, stark kiesig, so	hwac	h schluffig	J JL, IL	<u> </u>	BKL 3 - 5			
	b)	schwach kalkhaltig					_			
3,80			1 .		1					
	c)	mitteldicht	d)		e) <i>brau</i>	n - gelb				
	f)		g)	Auesand	h) SW,GW	i)				
	a)	Kies, stark sandig, so	hwac	ch schluffig	1,	1	BKL 3 - 5			
	b)						-			
6,00	~)	mitteldicht bis dicht	d)		e) <i>brau</i>	n -				
	(0)	materialist dis dicit				raun				
	f)		g)	Auekies	h) GW,SW	i) +				
	1					<u> </u>	1			l

Töniges G	imbl	H, Kleines Feldlein 4, 74	889 Sinsheim						
							Anlage:		
				ichtenve		-	Bericht:		
			für Bohrungen ohne dur	chgehende (Gewinnur	ng von gekernten Proben	AZ:	E 20	969
Bauvorha	ahor	· Schwetzingen Pf	audler-Areal, Neubau von 3	R6 Wohn- u	Gewerhe	egehäuden	AZ.	E 20	002
Bohrung		. Cometangen, rie	idaici Aicai, Neabad Voire	o wom a.	General	gobadan	Datum:	21.0	7.2020
Nr.:	•	RKS 10 / Blatt	: 1						
1			2			3	4	5	6
	a)	Benennung der Bodena und Beimengungen	art				Eı	ntnomme Proben	
Bis m	b)	Ergänzende Bemerkun	gen 1)			Bemerkungen Sonderproben			
unter	_	Deceler Weeks 9	all December of the Co	l N E. d.		Wasserführung			Tiefe in m
Ansatz- punkt	c)	Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe		Bohrwerkzeuge Kernverlust	Art	Nr.	Unter- kante
	f)	Übliche Benennung	g) Geologische Benennung 1)	h) ¹) Gruppe	i)Kalk- gehalt				
	a)	Kies, sandig, schluffig	1	<u> </u>		BKL 3 - 5			
	b)								
0.50	5)								
0,50	c)	mitteldicht	d)	e) <i>braui</i>	า				
	f)		g) Auffüllung	h)	i)				
				ĠW,SW	´ +				
	a)	Schluff, stark tonig, fei	nsandig			BKL 4			
	b)	schwach kalkhaltig							
1,10	_	hallstaat	-1/	a\					
	(C)	halbfest	d)	e) <i>braui</i>	7				
	f)		g) Auelehm	h)	i)				
	3)	Schluff, feinsandig, sch	hwach tonia	UL,TL		BKL 4			
	(۵)	Coman, remsandig, sor	wach tonig			DILL 4			
	b)								
1,50	c)	halbfest	d)	e) <i>hellb</i>	raun				
	Ľ		·	,					
	f)		g) Auelehm	h) <i>UL,SU</i> ⁻	i) ++				
	a)	Kies, stark sandig, sch	wach schluffig			BKL 3 - 5			
	b)	schwach kalkhaltig				+			
6,00		mittaldiabt bis dist		a\ 5====					
	(C)	mitteldicht bis dicht	d)	e) <i>braui</i> <i>hellb</i> i					
	f)		g) Auekies	h)	i)				
				GW,SW					



Beratende Geol. und Ing.

Kleines Feldlein 4 74889 Sinsheim Tel.: 07261/9211-0 Fax: 07261/9211-22

Bauvorhaben:

Schwetzingen, Pfaudler-Areal

- Neubau von 36 Wohn- und Gewerbegebäuden -

Planbezeichnung: Schichtenprofile

Plan-Nr:

Projekt-Nr: E 20862

Datum: 21.07.2020

Maßstab: 1:50

Bearbeiter: P. Keinarth

Copyright © 1994-2010 IDAT GmbH - G:\DATEN\2020\E20862 Schwetzingen, Pfaudler-Area\Profile\rks1.bop

Beratende Geol. und Ing.

Kleines Feldlein 4 74889 Sinsheim Tel.: 07261/9211-0 Fax: 07261/9211-22

Bauvorhaben:

Schwetzingen, Pfaudler-Areal

- Neubau von 36 Wohn- und Gewerbegebäuden -

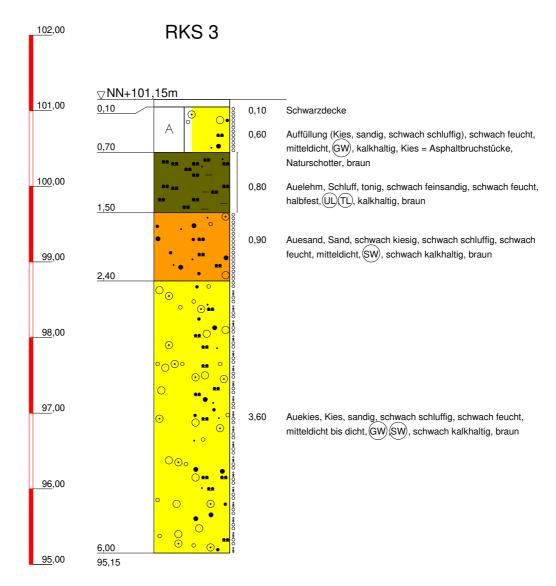
Planbezeichnung: Schichtenprofile

Plan-Nr:

Projekt-Nr: E 20862

21.07.2020 Datum:

Maßstab: 1:50



Beratende Geol. und Ing.

Kleines Feldlein 4 74889 Sinsheim Tel.: 07261/9211-0 Fax: 07261/9211-22

Bauvorhaben:

Schwetzingen, Pfaudler-Areal

- Neubau von 36 Wohn- und Gewerbegebäuden -

Planbezeichnung: Schichtenprofile

Plan-Nr:

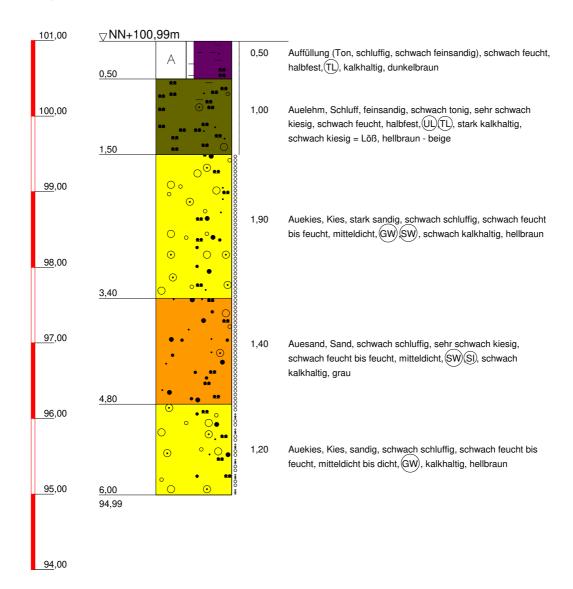
Projekt-Nr: E 20862

Datum: 21.07.2020

Maßstab: 1:50

RKS 4





Töniges GmbH

Beratende Geol. und Ing.

Kleines Feldlein 4 74889 Sinsheim Tel.: 07261/9211-0 Fax: 07261/9211-22

Bauvorhaben:

Schwetzingen, Pfaudler-Areal

- Neubau von 36 Wohn- und Gewerbegebäuden -

Planbezeichnung: Schichtenprofile

Plan-Nr:
Projekt-Nr: E 20862

Datum: 21.07.2020

Maßstab: 1:50

Beratende Geol. und Ing. Kleines Feldlein 4

74889 Sinsheim Tel.: 07261/9211-0 Fax: 07261/9211-22

Bauvorhaben:

Schwetzingen, Pfaudler-Areal

- Neubau von 36 Wohn- und Gewerbegebäuden -

Planbezeichnung: Schichtenprofile

Plan-Nr:

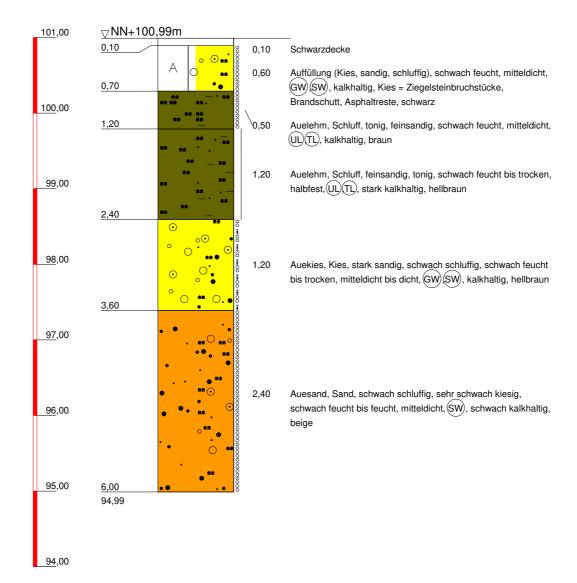
Projekt-Nr: E 20862

21.07.2020 Datum:

Maßstab: 1:50

RKS₆





Töniges GmbH

Beratende Geol. und Ing.

Kleines Feldlein 4 74889 Sinsheim Tel.: 07261/9211-0 Fax: 07261/9211-22

Bauvorhaben:

Schwetzingen, Pfaudler-Areal

- Neubau von 36 Wohn- und Gewerbegebäuden -

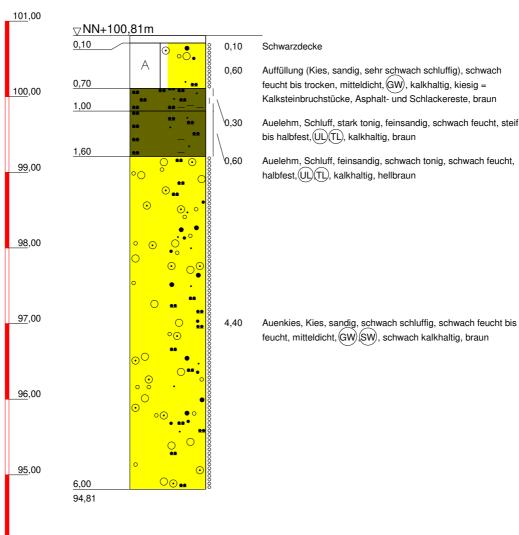
Planbezeichnung: Schichtenprofile

 Plan-Nr:

 Projekt-Nr:
 E 20862

 Datum:
 21.07.2020

 Maßstab:
 1:50



94,00

Beratende Geol. und Ing.

Kleines Feldlein 4 74889 Sinsheim Tel.: 07261/9211-0 Fax: 07261/9211-22

Bauvorhaben:

Schwetzingen, Pfaudler-Areal

- Neubau von 36 Wohn- und Gewerbegebäuden -

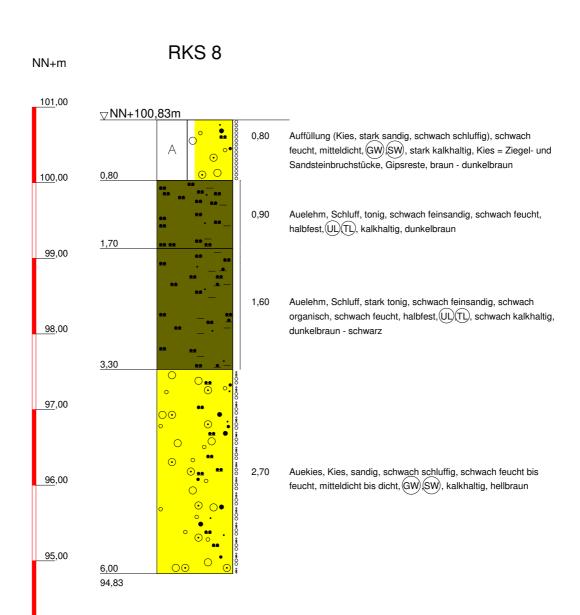
Planbezeichnung: Schichtenprofile

Plan-Nr:

Projekt-Nr: E 20862

Datum: 21.07.2020

Maßstab: 1:50



94,00

Beratende Geol. und Ing.

Kleines Feldlein 4 74889 Sinsheim Tel.: 07261/9211-0 Fax: 07261/9211-22

Bauvorhaben:

Schwetzingen, Pfaudler-Areal

- Neubau von 36 Wohn- und Gewerbegebäuden -

Planbezeichnung: Schichtenprofile

Plan-Nr:

Projekt-Nr: E 20862

Datum: 21.07.2020

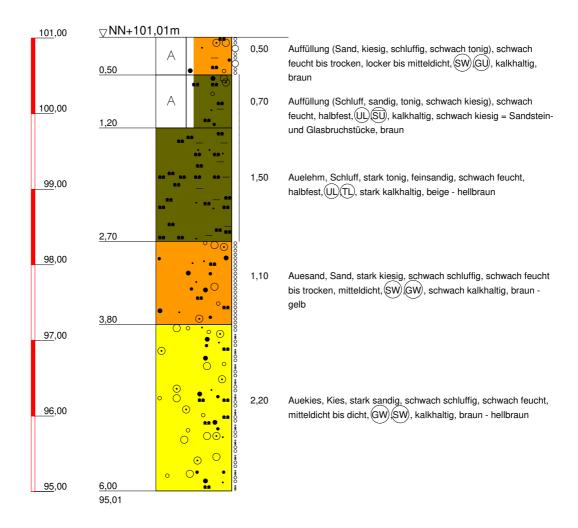
Maßstab: 1:50

Bearbeiter: P. Keinarth

Copyright © 1994-2010 IDAT GmbH - G:\DATEN\2020\E20862 Schwetzingen, Pfaudler-Area\\Profile\rks8.bop

RKS 9





Töniges GmbH

Beratende Geol. und Ing.

Kleines Feldlein 4 74889 Sinsheim Tel.: 07261/9211-0 Fax: 07261/9211-22

Bauvorhaben:

Schwetzingen, Pfaudler-Areal

- Neubau von 36 Wohn- und Gewerbegebäuden -

Planbezeichnung: Schichtenprofile

Plan-Nr:

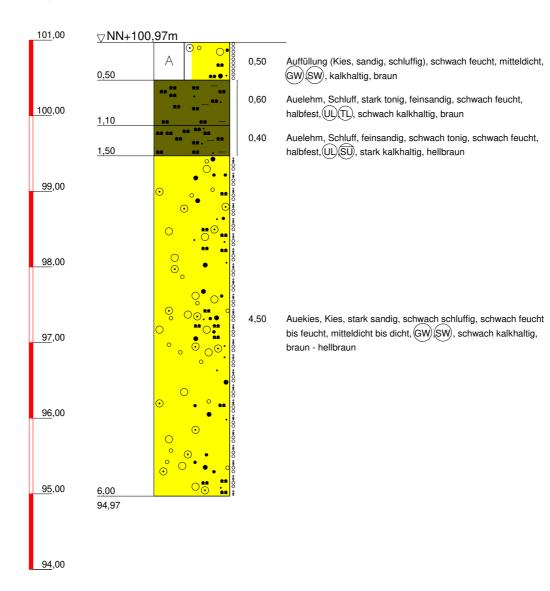
Projekt-Nr: E 20862

Datum: 21.07.2020

Maßstab: 1:50

RKS 10





Töniges GmbH

Beratende Geol. und Ing.

Kleines Feldlein 4 74889 Sinsheim Tel.: 07261/9211-0 Fax: 07261/9211-22

Bauvorhaben:

Schwetzingen, Pfaudler-Areal

- Neubau von 36 Wohn- und Gewerbegebäuden -

Planbezeichnung: Schichtenprofile

Plan-Nr:

Projekt-Nr: E 20862

Datum: 21.07.2020

Maßstab: 1:50

95,00

Beratende Geol. und Ing.

Kleines Feldlein 4 74889 Sinsheim Tel.: 07261/9211-0 Fax: 07261/9211-22

Bauvorhaben:

Schwetzingen, Pfaudler-Areal

- Neubau von 36 Wohn- und Gewerbegebäuden -

Planbezeichnung: Rammsondierung

Plan-Nr:

Projekt-Nr: E 20862

Datum: 21.07.2020

Maßstab: 1:50

Beratende Geol. und Ing.

Kleines Feldlein 4 74889 Sinsheim Tel.: 07261/9211-0 Fax: 07261/9211-22

Bauvorhaben:

Schwetzingen, Pfaudler-Areal

- Neubau von 36 Wohn- und Gewerbegebäuden -

Planbezeichnung: Rammsondierung

Plan-Nr:

Projekt-Nr: E 20862

Datum: 21.07.2020

Maßstab: 1:50

94,00

Beratende Geol. und Ing.

Kleines Feldlein 4 74889 Sinsheim Tel.: 07261/9211-0 Fax: 07261/9211-22

Bauvorhaben:

Schwetzingen, Pfaudler-Areal

- Neubau von 36 Wohn- und Gewerbegebäuden -

Planbezeichnung: Rammsondierung

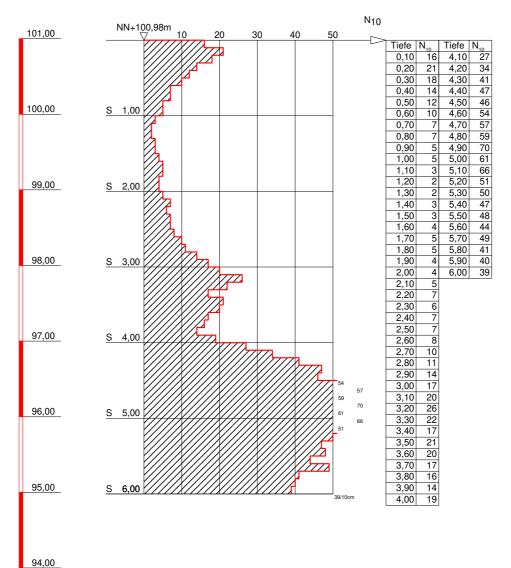
Plan-Nr:

Projekt-Nr: E 20862

Datum: 21.07.2020

Maßstab: 1:50





Beratende Geol. und Ing.

Kleines Feldlein 4 74889 Sinsheim Tel.: 07261/9211-0 Fax: 07261/9211-22

Bauvorhaben:

Schwetzingen, Pfaudler-Areal

- Neubau von 36 Wohn- und Gewerbegebäuden -

Planbezeichnung: Rammsondierung

Plan-Nr:

Projekt-Nr: E 20862

Datum: 21.07.2020

Maßstab: 1:50

GRUNDRISS



Bauvorhaben:

Schwetzingen

Bodenplatten 1. Bauabschnitt

Pfaudler Areal

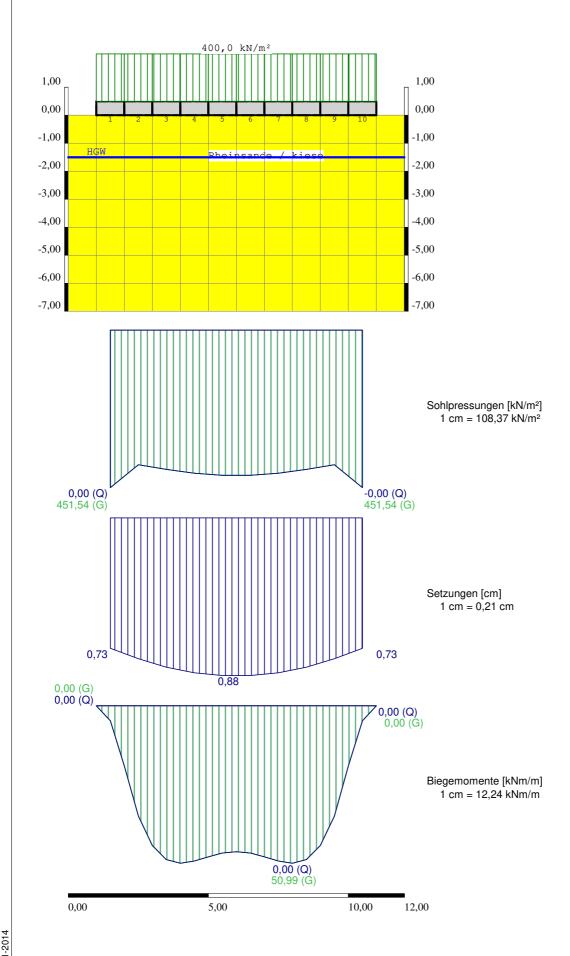
 $400\;kN/m^2$ sigma

Projekt-Nr.: E 20862 Datum: 14.08.2020 Bearbeiter: P. Keinarth, M.Sc. Geow. Maßstab X, Y: 1:100, 1:100



Töniges GmbH Beratende Geologen und Ingenieure Kleines Feldlein 4 - D-74889 Sinsheim

Telefon :(++49)-(07261)/9211-0 Fax :(++49)-(07261)/9211-22



Bai

Bauvorhaben: Schwetzingen

Pfaudler Areal

Projekt-Nr.: E 20862 Datum: 14.08.2020 Bodenplatten 1. Bauabschnitt

sigma = 400 kN/m^2

Bearbeiter: P. Keinarth, M.Sc. Geow.

Maßstab X, Y: 1:135, 1:135



Töniges GmbH
Beratende Geologen
und Ingenieure
- D-74889 Sinsheim

Kleines Feldlein 4 - D-74889 Sinsheim Telefon :(++49)-(07261)/9211-0 Fax :(++49)-(07261)/9211-22

Protokoll der Gründungsplattenberechnung nach dem Steifemodulverfahren (EC 7)

mit Berücksichtigung des Nation. Anhangs Deutschland: DIN EN 1997-1/NA

DATEN DER GRÜNDUNGSPLATTE:

- Einfache Geometrieeingabe:

Plattenlänge = 10,00 m Plattenbreite = 1,00 m Plattendicke = 0,50 m Plattentiefe = 0,00 m Koordinaten-Nullpunkt:

X = 1,00 mY = 0,00 m

- Weitere Kennwerte:

E-Modul Beton = 30000,00 MN/m² Eigengewicht der Platte = 12,50 kN/m² bei einer Betonwichte von andere Vorbelastungen = 0,00 kN/m² Berechnungstiefe:

Grenztiefe (Abstand zur GOK) = 6,00 m

Abbruchkriterium = 0,20 * Überlagerungsdruck

- Felddaten:

Feld-Nr.	Feld-	Feld-	X-Anfang	X-Ende	Fuge links	Dicke	Steifig-
	länge	breite			von Feld		keit
	[m]	[m]	[m]	[m]	[-]	[m]	[m^4]
1	1,00	1,00	1,00	2,00	1	0,50	0,0104
2	1,00	1,00	2,00	3,00	-	0,50	0,0104
3	1,00	1,00	3,00	4,00		0,50	0,0104
4	1,00	1,00	4,00	5,00	1	0,50	0,0104
5	1,00	1,00	5,00	6,00	ł	0,50	0,0104
6	1,00	1,00	6,00	7,00	ł	0,50	0,0104
7	1,00	1,00	7,00	8,00	ł	0,50	0,0104
8	1,00	1,00	8,00	9,00	-	0,50	0,0104
9	1,00	1,00	9,00	10,00	1	0,50	0,0104
10	1,00	1,00	10,00	11,00	1	0,50	0,0104

SCHICHTEN UNTER DER GRÜNDUNGSPLATTE:

- Schichtverteilung:

Schicht	Verteilung	Wichte	Wichte u.	Steife-	Wiederbel
	_		Auftrieb	modul	modul
		[kN/m³]	[kN/m³]	[MN/m ²]	[MN/m ²]
Schicht 1	horizontal	18,00	10,50	80,00	80,00

sigma

by IDAT GmbH 2001-2014

Bauvorhaben: Schwetzingen

Bodenplatten 1. Bauabschnitt

Pfaudler Areal

= 400 kN/m²

Projekt-Nr.: E 20862 Datum: 14.08.2020 Bearbeiter: P. Keinarth, M.Sc. Geow.



Töniges GmbH Beratende Geologen und Ingenieure

- Schichttiefen je Feld in [m]:

Feld	Schicht 1
1	7,00
2	7,00
3	7,00
4	7,00
5	7,00
6	7,00
7	7,00
8	7,00
9	7,00
10	7,00

- Grundwasserstand bei 1,50 m unter GOK

LASTEN AUF DER GRÜNDUNGSPLATTE:

- Flächenlasten:

- Idonomactom						
vertikale	auf Feld	x min	x max	Betrag	Teilsicherh.	
Flächenlast	Nr.	[m]	[m]	[kN/m²]	beiwert	
1	1	1,00	2,00	400,00	1,35	
2	2	2,00	3,00	400,00	1,35	
3	3	3,00	4,00	400,00	1,35	
4	4	4,00	5,00	400,00	1,35	
5	5	5,00	6,00	400,00	1,35	
6	6	6,00	7,00	400,00	1,35	
7	7	7,00	8,00	400,00	1,35	
8	8	8,00	9,00	400,00	1,35	
9	9	9,00	10,00	400,00	1,35	
10	10	10,00	11,00	400,00	1,35	

SEITLICHER AUSHUB:

- Kein seitlicher Aushub vorhanden.

Berechnung nach Eurocode 7: EN 1997-1 für den Grenzzustand der Tragfähigkeit STR/GEO mit Berücksichtigung des Nation.Anhangs Deutschland: DIN EN 1997-1/NA (Nachweisverfahren 2, Teilsicherheiten auf Beansp. [nicht auf Einwirk.], Bemessungssituation 1) (A1 "+" M1 "+" R2)

- Teilsicherheitsbeiwerte:

Teilsicherheitsbeiwert für ungünstige ständige Einwirkungen = 1,35

Teilsicherheitsbeiwert für günstige ständige Einwirkungen = 1,00

Teilsicherheit für ungünstige veränderliche Einwirkungen = 1,50

Teilsicherheitsbeiwert für günstige veränderliche Einwirkungen = 0,00

(Wasser als ständige Einwirkung)

Teilsicherheitsbeiwert für den Reibungswinkel (tan Phi) = 1,00

Teilsicherheitsbeiwert für Kohäsion (dränierter Boden) = 1,00

Teilsicherheitsbeiwert für undränierte Scherfestigkeit = 1,00

Teilsicherheit für Wichte = 1,00

=
0
$^{\circ}$
<u> </u>
_
0
0
α
$\overline{}$
$\dot{}$
₽
⊱
75
O
\vdash
~
\simeq
_
\sim
Ω
_

Bauvorhaben: Schwetzingen Pfaudler Areal

Bodenplatten 1. Bauabschnitt

sigma = 400 kN/m^2

Projekt-Nr.: E 20862 Datum: 14.08.2020 3igina = 400 kiv/iii

Bearbeiter: P. Keinarth, M.Sc. Geow.



Töniges GmbH
Beratende Geologen
und Ingenieure

Charakt. BERECHNUNGSERGEBNISSE:

- Verteilung der Schnittgrößen in der unteren kennzeichnenden Linie:

	X-Koord.	GesLast incl.	Sohldruck	Setzung	Biegemom.	Querkraft	
Nr.	X Noord.	Auftrieb+Eigengew.	Comaraok	Cotzung	Biogenioni.	Gaerman	
'*''	[m]	(G/Q)	(G/ Q)	[cm]	(G/ Q)	(G/ Q)	
	נייין	(G/ G) [kN/m²]	[kN/m²]	[Cirij	[kNm/m]	[kN/m]	
1	1,000	[KIN/III]	[KIN/III]		0,00/ 0,00	0,00/ 0,00	
1	1,500				0,00/ 0,00	19,52/ 0,00	
	1,500	412 50/ 0 00	451,54/ 0,00	0,731	4,88/ 0,00	19,52/ 0,00	
	2,000	412,007 0,00	401,04/ 0,00	0,701	19,52/ 0,00		
2	2,500				10,02/ 0,00	25,72/ 0,00	
	2,500	412 50/ 0 00	385,86/ -0,00	0.789	35,71/ 0,00	25,72/ 0,00	
	3,000	112,007 0,00	0,00	0,700	45,24/ 0,00	12,40/ 0,00	
3	3,500				,= ., .,	5,76/ 0,00	
	3,500	412.50/ 0.00	399,21/ 0,00	0.837	49,78/ 0,00	5,76/ 0,00	
	4,000	112,00. 0,00			50,99/ 0,00	-0,89/ 0,00	
4	4,500				, , ,	-2,08/ 0,00	
	4,500	412,50/ 0,00	410,11/ -0,00	0,868	50,25/ 0,00	-2,08/ 0,00	
	5,000	, ,	-,,	-,	48,91/ 0,00	-3,28/ 0,00	
5	5,500				,	-1,64/ 0,00	
	5,500	412,50/ 0,00	415,78/ 0,00	0,883	47,68/ 0,00	-1,64/ 0,00	
	6,000				47,27/ 0,00	0,00/ 0,00	
6	6,500					1,64/ 0,00	
	6,500	412,50/ 0,00	415,78/ -0,00	0,883	47,68/ 0,00	1,64/ 0,00	
	7,000				48,91/ 0,00	3,28/ 0,00	
7	7,500					2,08/ 0,00	
	7,500	412,50/ 0,00	410,11/ -0,00	0,868	50,25/ 0,00	2,08/ 0,00	
	8,000				50,99/ 0,00	0,89/ 0,00	
8	8,500					-5,76/ 0,00	
	8,500	412,50/ 0,00	399,21/ -0,00	0,837	49,78/ 0,00	-5,76/ 0,00	
	9,000				45,24/ 0,00	-12,40/ 0,00	
9	9,500					-25,72/ 0,00	
	9,500	412,50/ 0,00	385,86/ -0,00	0,789		-25,72/ 0,00	
	10,000				19,52/ 0,00	-39,04/ 0,00	
10	10,500					-19,52/ 0,00	
	10,500	412,50/ 0,00	451,54/ -0,00	0,731		-19,52/ 0,00	
	11,000				0,00/ 0,00	-0,00/ 0,00	

- Max. Charakt. Schnittgrößen:

max. Sohldruck = $451,54/0,00 \text{ kN/m}^2 \text{ (G/Q)}$

max. Setzung = 0,88 cm

max. Biegemoment = 50,99/ 0,00 kNm/m (G/ Q) max. Querkraft = -39,04/ 0,00 kN/m (G/ Q)

- Max. Bemessungs-Schnittgrößen:

max. Biegemoment = 68,84 kNm/m

max. Querkraft = -52,70 kN/m

© by IDAT GmbH 2001-2014

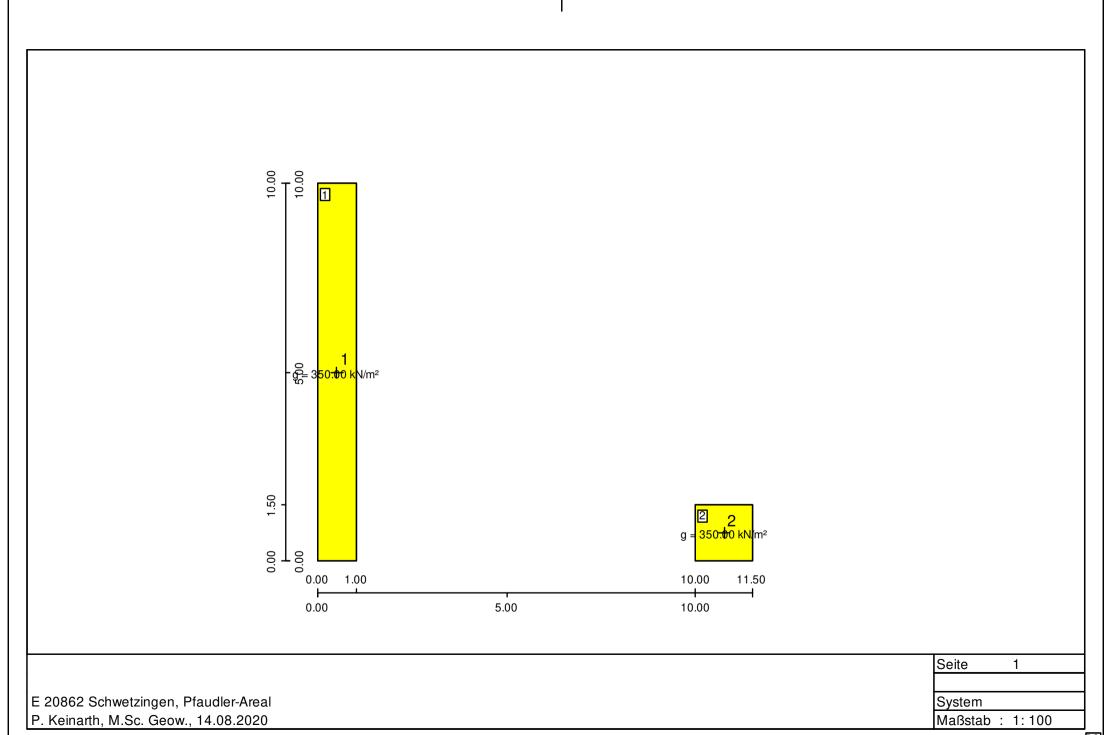
Bauvorhaben: Schwetzingen Bodenplatten 1. Bauabschnitt

Pfaudler Areal

400 kN/m² sigma

Projekt-Nr.: E 20862 Datum: 14.08.2020 Bearbeiter: P. Keinarth, M.Sc. Geow.





DC

	Seite	2
E 20862 Schwetzingen, Pfaudler-Areal		
P. Keinarth, M.Sc. Geow., 14.08.2020	,	

Programm DC-Setzung *** Copy right 2000-2020 DC-Software Doster & Christmann GmbH, D-81245 München ***

Eingabedatei: G:\DATEN\2020\E20862 Schwetzingen, Pfaudler-Areal\Setzung Streifen und Einzel_flach_klein.dbs

Setzungsberechnung nach DIN 1054:2005

Baugrund

Grundwasserstand z_{GW} : 8.10 m Korrekturbeiwert z: 0.66 Grenztief e: 0.20* σ_s

Schichtdaten

		Rheinkies
Schichthöhe ∆h	[m]	12.00
Wichte Boden γ	[kN/m³]	18.00
Wichte unter Auftrieb	γ [kN/m³]	10.50
Steif emodul Es	[MN/m ²]	50.00
Korrekturbeiwert =		1.00

Fundamente

Nr.	x von	x bis	y von	y bis	Tief e UK	Wichte	Тур
	[m]	[m]	[m]	[m]	Last/Überl.	[kN/m³]	
1 (Rechteck)	0.00	1.00	0.00	10.00	0.80/0.80	24.00	schlaf f
2 (Rechteck)	10.00	11.50	0.00	1.50	0.80/0.80	24.00	starr

E 20862 Schwetzinge	en, Pfaudler-Are	eal			Lastfall 1
P. Keinarth, M.Sc. Ge	eow., 14.08.202	.0			
<u>Lastfall 1</u>					
Flächenlasten	x von	x bis	y von	y bis	Last p
Fundament Nr.	[m]	[m]	[m]	[m]	[kN/m²]
1	0.00	1.00	0.00	10.00	350.00
2	10.00	11.50	0.00	1.50	350.00
Setzungen					
Angesetzte Grenztief	e: 7.80 m unter G	OK			
Fundament Nr.	Х	у	s	ks	
	[m]	[m]	[mm]	[MN/m³]	
1	0.00	0.00	5.53	66.78	
	0.00	10.00	5.52	66.93	
	1.00	0.00	5.54	66.68	
	1.00	10.00	5.52	66.91	
max. s	0.50	5.00	13.76	26.83	
2	10.00	0.00	8.15	45.31	
	10.00	1.50	8.16	45. 25	
	11.50	0.00	8.11	45.50	
	11.50	1.50	8.12	45.44	
max. s	10.00	1.50	8.16	45. 25	
A uswertepunkte	X	у	s	k _s	
·	[m]	[m]	[mm]	[MN/m ³]	
1	0.50	5.00	13.76	26.83	
	40.77	0.77	0.44	45.05	

0.75

10.75

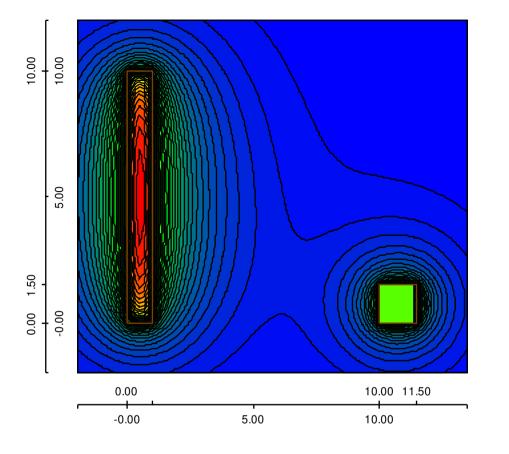
2

Seite

45.37

8.14

3



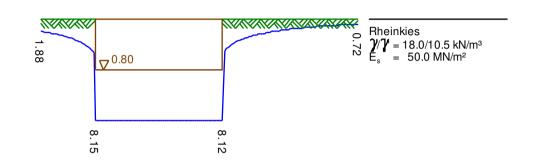
1.98 2.64 3.30 3.96 4.62 5.28 5.94 6.60 7.26 7.92 8.58 9.24 9.90 10.56 11.22 11.88 12.54 13.20 13.86 [mm]

Seite 4

Lastfall 1

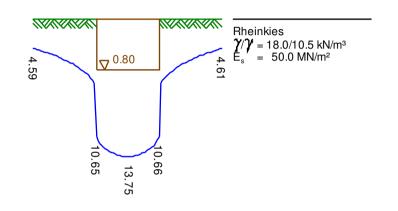
Maßstab : 1:150

E 20862 Schwetzingen, Pfaudler-Areal P. Keinarth, M.Sc. Geow., 14.08.2020



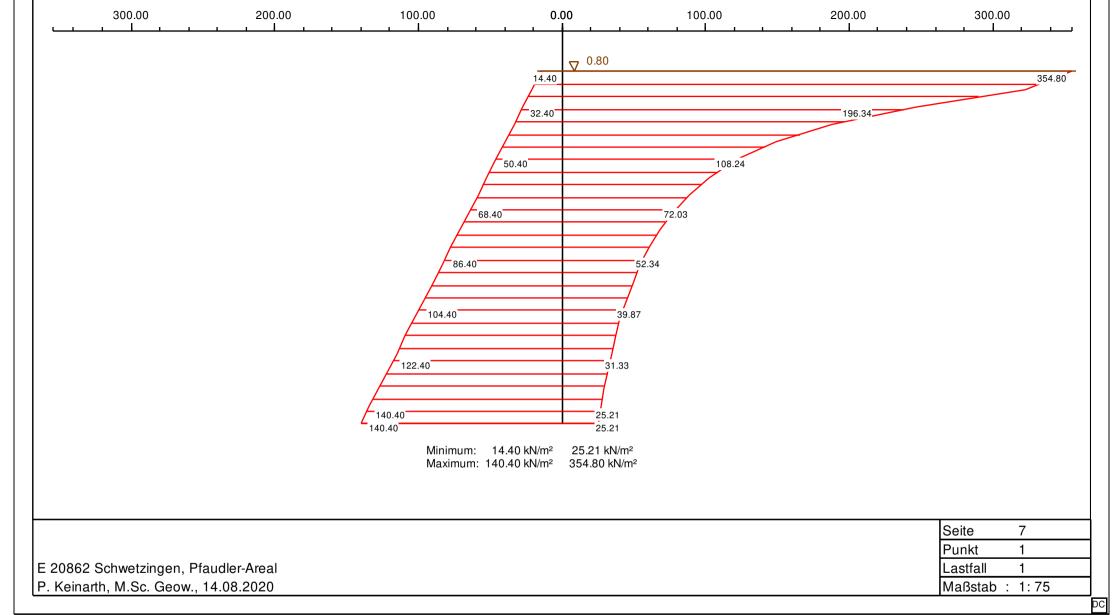
E 20862 Schwetzingen, Pfaudler-Areal P. Keinarth, M.Sc. Geow., 14.08.2020

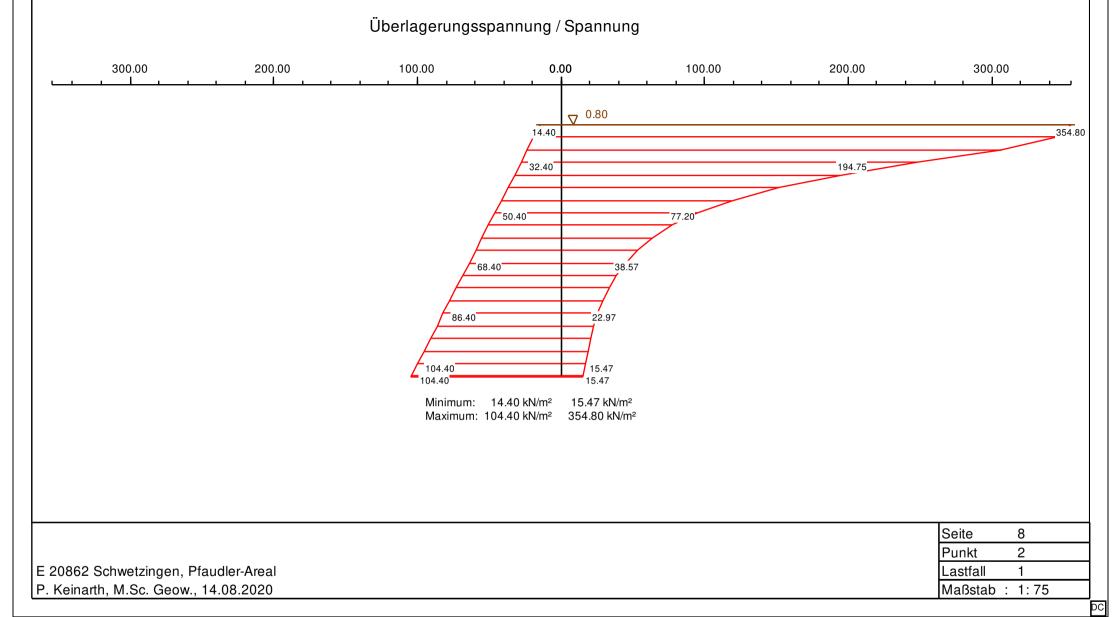
Seite 5 Einzelfund Schnitt Lastfall Maßstab : 1:60

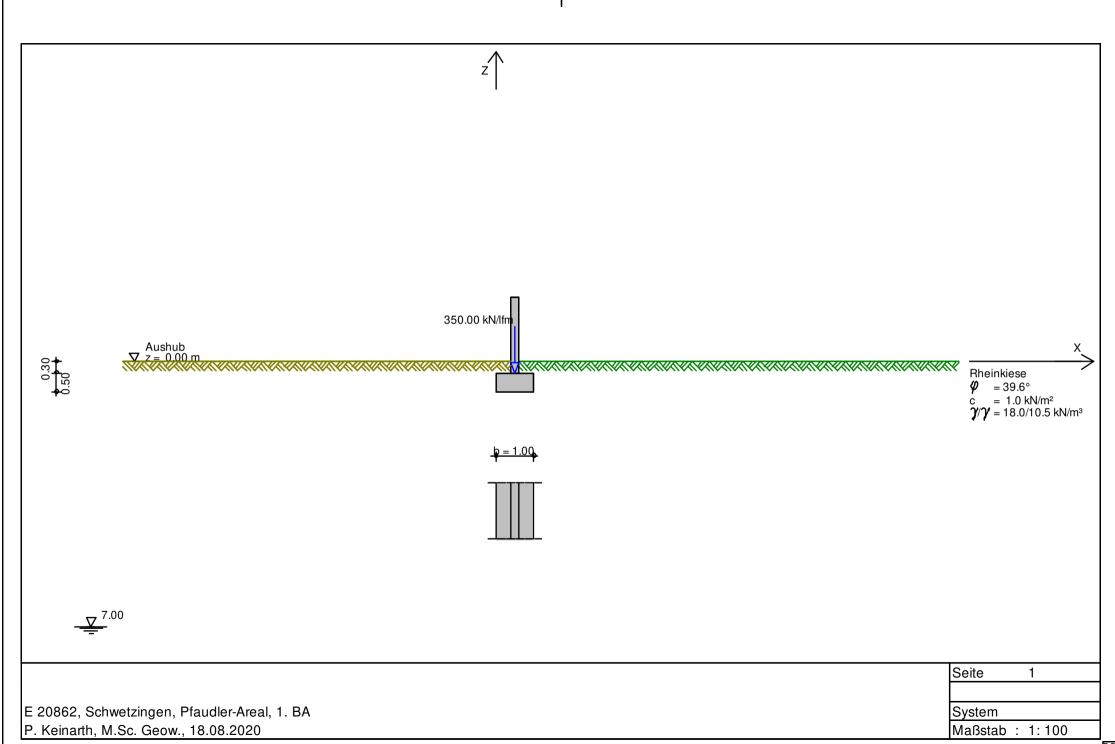


E 20862 Schwetzingen, Pfaudler-Areal P. Keinarth, M.Sc. Geow., 14.08.2020

Seite 6 Streifenfun Schnitt Lastfall Maßstab : 1:60







Seite 2

E 20862, Schwetzingen, Pfaudler-Areal, 1. BA

P. Keinarth, M.Sc. Geow., 18.08.2020

Programm DC-Grundbruch *** Copy right 1999-2020 DC-Software Doster & Christmann GmbH, D-81245 München ***

Eingabedatei: G:\DATEN\2020\E20862 Schwetzingen, Pfaudler-Areal\Grundbruch_Streifen_0,8.dbh

Grundbruch-Nachweis nach DIN 1054:2005

Berechnung nach GZ 1B

Fundamentty p: Streif enf undament

Fundamentabmessungen

Breite b : 1.00 mUnterkante : -0.80 mHöhe h : 0.50 mWichte γ : 25.00 kN/m^3

Schichtdaten

		Rheinkiese
Schichthöhe ∆h	[m]	100.00
Innere Reibung cal 🌶 '	[°]	39.60
Kohäsion c	$[kN/m^2]$	1.00
Wichte Boden ?	[kN/m³]	18.00
Wichte unter Auftrieb 3	'[kN/m³]	10.50

Lastfall LF

Lasten

LF	Н	I_x [kN/m] F	I_y [kN/m]	V [kN/m] M	y [kNm/m] M	x [kNm/m]	x [m]	z [m]	e_y [m]	γ	1/
1	G	0.0	0.0	350.0	0.0	0.0	0.50	-0.30	0.00	1 35	1 00

Teilsicherheitsbeiwerte für GZ 1B

γ-	G	Q	R,v	γ	¥	С	cu	Ea	E0	Ep
LF 1	1.35	1.50	1.40	1.00	1.00	1.00	1.00	1.35	1.20	1.40
LF 2	1.20	1.30	1.30	1.00	1.00	1.00	1.00	1.20	1.10	1.30
LF 3	1.00	1.00	1.20	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.20
LF 2/3	1.15	1.20	1.25	1.00	1.00	1.00	1.00	1.15	1.05	1.25

γ-	Teilsicherheitsbeiwert für
G	ständige Einwirkungen

Q veränderliche Einwirkungen

R,v Grundbruchwiderstand

γ Wichte

Reibungsbeiwert tan p

c Kohäsion c

cu Kohäsion undräniert cu

Ea Aktiv er Erddruck

E0 Ruhedruck

Ep Passiv er Erddruck

Seite	3
Aushub	
Lastfall	1

E 20862, Schwetzingen, Pfaudler-Areal, 1. BA P. Keinarth, M.Sc. Geow., 18.08.2020

<u>Lastfall 1</u>

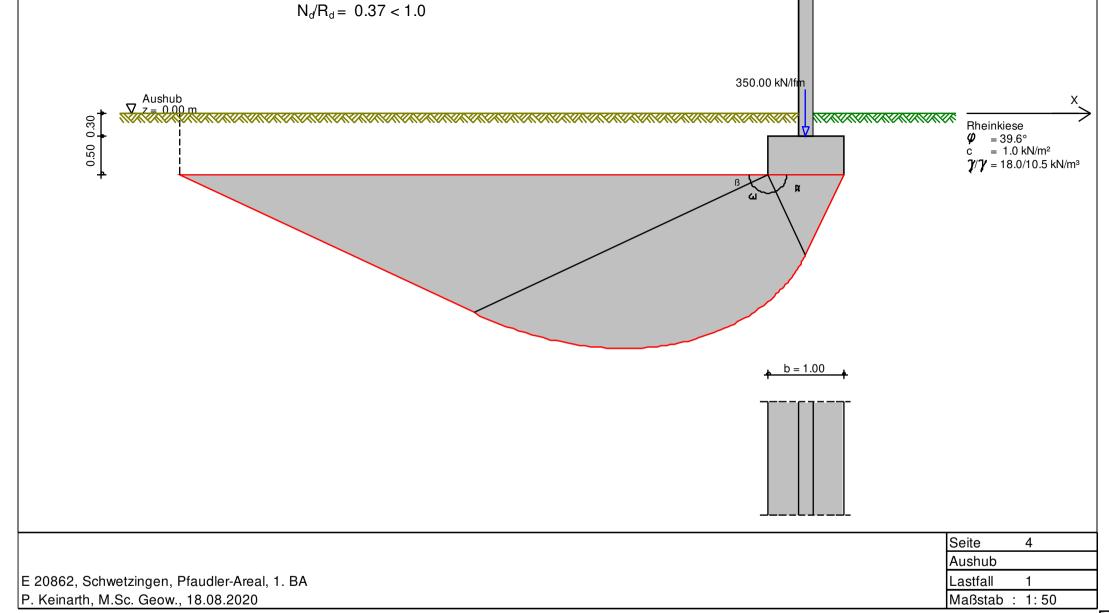
Aushub

Grundwasserstand $z_{\text{GW}}\!\!=7.00~\text{m}$

Nachweis: $N_d / R_d = 0.37 < 1.0$

Belastung				Charakteristisch	Bemessungswerte
Auflast P			=	350.00 kN/m	472.50 kN/m
Eigengewicht G			=	12.50 kN/m	16.88 kN/m
Gesamtlast V			=	362.50 kN/m	489.38 kN/m
Horizontallast H			=	0.00kN/m	0.00kN/m
Neigung der Resultierenden ta	$n(\delta_S) = H/V$		=	0.00	
Ahmaaaungan					
Abmessungen Einbindetief e t				0.80 m	
			=		
Ersatzbreite b'			=	1.00 m	
Ergebnisse					
Breite der Grundbruchfigur			=	8.79 m	
Tief e der Grundbruchfigur			=	2.31 m	
Maßgebende Bodenkennwerte:	? oberhalb (Gründungs	sohle =	18.00 kN/m ³	
· ·	γ unterhalb	_		$18.00 kN/m^3$	
	Reibungswir	nkel 🏿	=	39.60°	
	Kohäsion c		=	$1.00 kN/m^2$	
Tragfähigkeitsbeiwerte Nco, Nd	$_{0}, N_{b0} =$	72.21	60.74	49.42	
Lastneigungsbeiwerte ic, id, ib	=	1.00	1.00	1.00	
Formbeiwerte $ u_{c}, \ \nu_{d}, \ \nu_{b}$	=	1.00	1.00	1.00	
Grundbruchspannung p _d			=	1311.74 kN/m²	
Bemessungswert Grundbruchv	viderstand R		_	1311.74 kN/m	
Bemessungswert Beanspruchu			_	489.38 kN/m	
Demessurigswert Dearisprucht	ang iva		_	405.00 KIN/III	***

*** Nachweis erfüllt ***







Gewerbestraße 10 87733 Markt Rettenbach Tel. 08392/921-0 Fax 08392/921-30 bvu@bvu-analytik.de

BVU GmbH · Gewerbestraße 10 · 87733 Markt Rettenbach

TÖNIGES GmbH

Kleines Feldlein 4 74889 Sinsheim

Analysenbericht Nr.	449/1315	Datum:	04.08.2020
---------------------	----------	--------	------------

Allgemeine Angaben

Auftraggeber : TÖNIGES GmbH

Projekt : Schwetzingen, Pfaudler-Areal

Projekt-Nr. : E 20842

Entnahmestelle : Art der Probenahme : PN 98

Art der Probe : Boden Probenehmer : von Seiten des Auftraggebers

Entnahmedatum : Probeneingang : 31.07.2020

Originalbezeich. : Auffüllungen 1-4 Probenbezeich. : 449/1315

Untersuch.-zeitraum : 31.07.2020 - 04.08.2020

1 Ergebnisse der Untersuchung aus der Originalsubstanz (VwV BW)

1.1 Allgemeine Parameter, Schwermetalle

Parameter	Einheit	Messwert		0 L/tL)	Z 0*	Z 1.1/2	Z 2	Methode
Erstellen der Prüfprobe aus Laborprobe								DIN 19747:2009-07
Trockensubstanz	[%]	96,2	-		-	-	-	DIN EN 14346 :2007-03
Arsen	[mg/kg TS]	27	10	15	15	45	150	EN ISO 11885 2009-09
Blei	[mg/kg TS]	19	40	70	140	210	700	EN ISO 11885 2009-09
Cadmium	[mg/kg TS]	0,6	0,4	1	1	3	10	EN ISO 11885 2009-09
Chrom (gesamt)	[mg/kg TS]	17	30	60	120	180	600	EN ISO 11885 2009-09
Kupfer	[mg/kg TS]	8,9	20	40	80	120	400	EN ISO 11885 2009-09
Nickel	[mg/kg TS]	9,8	15	50	100	150	500	EN ISO 11885 2009-09
Quecksilber	[mg/kg TS]	0,05	0,1	0,5	1	1,5	5	DIN EN ISO 12846 2012-08
Thallium	[mg/kg TS]	< 0,4	0,4	0,7	0,7	2,1	7	EN ISO 11885 2009-09
Zink	[mg/kg TS]	48	60	150	300	450	1500	EN ISO 11885 2009-09
Aufschluß mit Königswas	sser							EN 13657 :2003-01





1.2 Summenparameter, PCB, BTXE, LHKW, PAK

Parameter	Einheit	Messwert		Z 0 (S L/tL)	Z 0*	Z 1.1/2	Z 2	Methode
EOX	[mg/kg TS]	< 0,5		1	1	3	10	DIN 38 409 -17 :1984-09
MKW (C10 - C22)	[mg/kg TS]	< 30		100	200	300	1000	DIN EN 14039 2005-01
MKW (C10 - C40)	[mg/kg TS]	120		-	400	600	2000	DIN EN 14039 :2005-01
Cyanid (gesamt)	[mg/kg TS]	< 0,25		-	-	3	10	DIN EN ISO 17380:2013-10
PCB 28	[mg/kg TS]	< 0,01						
PCB 52	[mg/kg TS]	< 0,01						
PCB 101	[mg/kg TS]	< 0,01						
PCB 138	[mg/kg TS]	< 0,01						
PCB 153	[mg/kg TS]	< 0,01						
PCB 180	[mg/kg TS]	< 0,01						
Σ PCB (6):	[mg/kg TS]	n.n.		0,05	0,1	0,15	0.5	DIN EN 15308 2016-12
2: 02 (0):	[g/g : 0]			0,00	٠,٠	0,.0	0,0	5 1.0000 20.0 .2
Benzol	[mg/kg TS]	< 0,05						
Toluol	[mg/kg TS]	< 0,05						
Ethylbenzol	[mg/kg TS]	< 0,05						
m,p-Xylol	[mg/kg TS]	< 0,05						
o-Xylol	[mg/kg TS]	< 0,05						
Σ BTXE:	[mg/kg TS]	n.n.		1	1	1	1	HLUG, HB. AL B7,4:2000
			ı					
Vinylchlorid	[mg/kg TS]	< 0,01						
Dichlormethan	[mg/kg TS]	< 0,01						
1-2-Dichlorethan	[mg/kg TS]	< 0,01						
cis 1,2 Dichlorethen	[mg/kg TS]	< 0,01						
trans-Dichlorethen	[mg/kg TS]	< 0,01						
Chloroform	[mg/kg TS]	< 0,01						
1.1.1- Trichlorethan	[mg/kg TS]	< 0,01						
Tetrachlormethan Trichlorethen	[mg/kg TS] [mg/kg TS]	< 0,01 < 0,01						
Tetrachlorethen	[mg/kg TS]	< 0,01						
Σ LHKW:	[mg/kg TS]	n.n.		1	1	1	1	HLUG, HB. AL B7,4 : 2000
Z LINW.	[mg/kg 10]						•	TIEGG, TIB. TE B1,4 . 2000
Naphthalin	[mg/kg TS]	< 0,04						
Acenaphthen	[mg/kg TS]	< 0,04						
Acenaphthylen	[mg/kg TS]	< 0,04						
Fluoren	[mg/kg TS]	< 0,04						
Phenanthren	[mg/kg TS]	0,16						
Anthracen	[mg/kg TS]	< 0,04						
Fluoranthen	[mg/kg TS]	0,38						
Pyren	[mg/kg TS]	0,34						
Benzo(a)anthracen	[mg/kg TS]	0,17						
Chrysen	[mg/kg TS]	0,21						
Benzo(b)fluoranthen	[mg/kg TS]	0,14						
Benzo(k)fluoranthen	[mg/kg TS]	0,08						
Benzo(a)pyren	[mg/kg TS]	0,16		0,3	0,6	0,9	3	
Dibenz(a,h)anthracen	[mg/kg TS]	0,12						
Benzo(g,h,i)perylen	[mg/kg TS]	< 0,04						
Indeno(1,2,3-cd)pyren	[mg/kg TS]	0,11		_				DIN 100 10007 0000 05
Σ PAK (EPA Liste):	[mg/kg TS]	1,9		3	3	3 /9	30	DIN ISO 18287 :2006-05



2 Ergebnisse der Untersuchung aus dem Eluat

2.1 Allgemeine Parameter, Schwermetalle, Summenparameter, Chlorid, Sulfat

Parameter	Einheit	Messwert	Z0/Z0*	Z 1.1	Z 1.2	Z 2	Methode
Eluatherstellung							DIN EN 12457-4 : 2003-01
pH-Wert	[-]	8,47	6,5-9,5	6,5-9,5	6-12	5,5-12	DIN 38 404 - C5 :2009-07
elektr. Leitfähigkeit	[µS/cm]	88	250	250	1500	2000	DIN EN 27 888 : 1993
	1	ı	1	1		1	
Arsen	[µg/l]	5	14	14	20	60	DIN EN ISO 17294-2 :2017-01
Blei	[µg/l]	< 5	40	40	80	200	DIN EN ISO 17294-2 :2017-01
Cadmium	[µg/l]	< 0,2	1,5	1,5	3	6	DIN EN ISO 17294-2 :2017-01
Chrom (gesamt)	[µg/l]	< 5	12,5	12,5	25	60	DIN EN ISO 17294-2 :2017-01
Kupfer	[µg/l]	< 5	20	20	60	100	DIN EN ISO 17294-2 :2017-01
Nickel	[µg/l]	< 5	15	15	20	70	DIN EN ISO 17294-2 :2017-01
Thallium	[µg/l]	< 1					DIN EN ISO 17294-2 :2017-01
Quecksilber	[µg/l]	< 0,15	0,5	0,5	1	2	DIN EN ISO 12846 :2012-08
Zink	[µg/l]	< 10	150	150	200	600	DIN EN ISO 17294-2 :2017-01
	1	T					
Phenolindex	[µg/l]	< 10	20	20	40	100	DIN EN ISO 14402:1999-12
Cyanid (gesamt)	[µg/l]	< 5	5	5	10	20	EN ISO 14403 2012-10
			<u> </u>	I			
Chlorid	[mg/l]	< 2	30	30	50	100	EN ISO 10304: 2009-07
Sulfat	[mg/l]	< 5	50	50	100	150	EN ISO 10304 :2009-07

Markt Rettenbach, den 04.08.2020

Onlinedokument ohne Unterschrift

M.Sc. Ruth A. Schindele (stellv. Laborleiterin)





Gewerbestraße 10 87733 Markt Rettenbach Tel. 08392/921-0 Fax 08392/921-30 bvu@bvu-analytik.de

BVU GmbH · Gewerbestraße 10 · 87733 Markt Rettenbach

TÖNIGES GmbH

Kleines Feldlein 4 74889 Sinsheim

Analysenbericht Nr.	449/1316	Datum:	04.08.2020
---------------------	----------	--------	------------

Allgemeine Angaben

Auftraggeber : TÖNIGES GmbH

Projekt : Schwetzingen, Pfaudler-Areal

Projekt-Nr. : E 20842

Entnahmestelle : Art der Probenahme : PN 98

Art der Probe : Boden Probenehmer : von Seiten des Auftraggebers

Entnahmedatum : Probeneingang : 31.07.2020
Originalbezeich. : Auffüllungen 5-10 Probenbezeich. : 449/1316

Untersuch.-zeitraum : 31.07.2020 - 04.08.2020

1 Ergebnisse der Untersuchung aus der Originalsubstanz (VwV BW)

1.1 Allgemeine Parameter, Schwermetalle

Parameter	Einheit	Messwert		0 L/tL)	Z 0*	Z 1.1/2	Z 2	Methode
Erstellen der Prüfprobe aus Laborprobe								DIN 19747:2009-07
Trockensubstanz	[%]	90,4	-		-	-	-	DIN EN 14346 :2007-03
Arsen	[mg/kg TS]	18	10	15	15	45	150	EN ISO 11885 2009-09
Blei	[mg/kg TS]	56	40	70	140	210	700	EN ISO 11885 2009-09
Cadmium	[mg/kg TS]	0,48	0,4	1	1	3	10	EN ISO 11885 2009-09
Chrom (gesamt)	[mg/kg TS]	27	30	60	120	180	600	EN ISO 11885 2009-09
Kupfer	[mg/kg TS]	35	20	40	80	120	400	EN ISO 11885 2009-09
Nickel	[mg/kg TS]	23	15	50	100	150	500	EN ISO 11885 2009-09
Quecksilber	[mg/kg TS]	0,1	0,1	0,5	1	1,5	5	DIN EN ISO 12846 2012-08
Thallium	[mg/kg TS]	< 0,4	0,4	0,7	0,7	2,1	7	EN ISO 11885 2009-09
Zink	[mg/kg TS]	138	60	150	300	450	1500	EN ISO 11885 2009-09
Aufschluß mit Königswas	sser		·	·				EN 13657 :2003-01





1.2 Summenparameter, PCB, BTXE, LHKW, PAK

Parameter	Einheit	Messwert		Z 0 (S L/tL)	Z 0*	Z 1.1/2	Z 2	Methode
EOX	[mg/kg TS]	0,7		1	1	3	10	DIN 38 409 -17 :1984-09
MKW (C10 – C22)	[mg/kg TS]	< 30		100	200	300	1000	DIN EN 14039 2005-01
MKW (C10 – C40)	[mg/kg TS]	52		-	400	600	2000	DIN EN 14039 2005-01
Cyanid (gesamt)	[mg/kg TS]	< 0,25		-	-	3	10	DIN EN ISO 17380:2013-10
			1					
PCB 28	[mg/kg TS]	< 0,01						
PCB 52	[mg/kg TS]	< 0,01						
PCB 101	[mg/kg TS]	0,03						
PCB 138	[mg/kg TS]	0,07						
PCB 153	[mg/kg TS]	0,09						
PCB 180	[mg/kg TS]	0,07						
Σ PCB (6):	[mg/kg TS]	0,26		0,05	0,1	0,15	0,5	DIN EN 15308 2016-12
			l l					
Benzol	[mg/kg TS]	< 0,05						
Toluol	[mg/kg TS]	< 0,05						
Ethylbenzol	[mg/kg TS]	< 0,05						
m,p-Xylol	[mg/kg TS]	< 0,05						
o-Xylol	[mg/kg TS]	< 0,05						
Σ BTXE:	[mg/kg TS]	n.n.		1	1	1	1	HLUG, HB. AL B7,4:200
Vinylchlorid	[mg/kg TS]	< 0,01						
Dichlormethan	[mg/kg TS]	< 0,01						
1-2-Dichlorethan	[mg/kg TS]	< 0,01						
cis 1,2 Dichlorethen	[mg/kg TS]	< 0,01						
trans-Dichlorethen	[mg/kg TS]	< 0,01						
Chloroform	[mg/kg TS]	< 0,01						
1.1.1- Trichlorethan	[mg/kg TS]	< 0,01						
Tetrachlormethan	[mg/kg TS]	< 0,01						
Trichlorethen	[mg/kg TS]	< 0,01						
Tetrachlorethen	[mg/kg TS]	< 0,01						
Σ LHKW:	[mg/kg TS]	n.n.		1	1	1	1	HLUG, HB. AL B7,4:2000
			1					
Naphthalin	[mg/kg TS]	< 0,04						
Acenaphthen	[mg/kg TS]	0,61						
Acenaphthylen	[mg/kg TS]	0,05						
Fluoren	[mg/kg TS]	0,07						
Phenanthren	[mg/kg TS]	0,82						
Anthracen	[mg/kg TS]	0,57						
Fluoranthen	[mg/kg TS]	4,0						
Pyren	[mg/kg TS]	4,2						
Benzo(a)anthracen	[mg/kg TS]	2,8						
Chrysen Panza (h) fluoranthan	[mg/kg TS]	2,7						
Benzo(b)fluoranthen	[mg/kg TS]	2,6						
Benzo(k)fluoranthen	[mg/kg TS]	1,4		0.0	0.0	0.0	0	
Benzo(a)pyren	[mg/kg TS]	2,9		0,3	0,6	0,9	3	
Dibenz(a,h)anthracen	[mg/kg TS]	2,0						
Benzo(g,h,i)perylen	[mg/kg TS]	0,51						
Indeno(1,2,3-cd)pyren	[mg/kg TS]	2,2						DIN 100 40007 0000 07
Σ PAK (EPA Liste):	[mg/kg TS]	27		3	3	3 /9	30	DIN ISO 18287 :2006-05



2 Ergebnisse der Untersuchung aus dem Eluat

2.1 Allgemeine Parameter, Schwermetalle, Summenparameter, Chlorid, Sulfat

Parameter	Einheit	Messwert		Z0/Z0*	Z 1.1	Z 1.2	Z 2	Methode
Eluatherstellung								DIN EN 12457-4 : 2003-01
pH-Wert	[-]	11,50		6,5-9,5	6,5-9,5	6-12	5,5-12	DIN 38 404 - C5 :2009-07
elektr. Leitfähigkeit	[µS/cm]	1012		250	250	1500	2000	DIN EN 27 888 : 1993
	1	I	1	1				
Arsen	[µg/l]	7		14	14	20	60	DIN EN ISO 17294-2 :2017-01
Blei	[µg/l]	< 5		40	40	80	200	DIN EN ISO 17294-2 :2017-01
Cadmium	[µg/l]	< 0,2		1,5	1,5	3	6	DIN EN ISO 17294-2 :2017-01
Chrom (gesamt)	[µg/l]	< 5		12,5	12,5	25	60	DIN EN ISO 17294-2 :2017-01
Kupfer	[µg/l]	95		20	20	60	100	DIN EN ISO 17294-2 :2017-01
Nickel	[µg/l]	< 5		15	15	20	70	DIN EN ISO 17294-2 :2017-01
Thallium	[µg/l]	< 1						DIN EN ISO 17294-2 :2017-01
Quecksilber	[µg/l]	< 0,15		0,5	0,5	1	2	DIN EN ISO 12846 :2012-08
Zink	[µg/l]	< 10		150	150	200	600	DIN EN ISO 17294-2 2017-01
	•			1	1			
Phenolindex	[µg/l]	< 10		20	20	40	100	DIN EN ISO 14402:1999-12
Cyanid (gesamt)	[µg/l]	< 5		5	5	10	20	EN ISO 14403 2012-10
	T	T	1	ı			1	
Chlorid	[mg/l]	< 2		30	30	50	100	EN ISO 10304: 2009-07
Sulfat	[mg/l]	9		50	50	100	150	EN ISO 10304 :2009-07

Markt Rettenbach, den 04.08.2020

Onlinedokument ohne Unterschrift

M.Sc. Ruth A. Schindele (stellv. Laborleiterin)





Gewerbestraße 10 87733 Markt Rettenbach Tel. 083 92/9 21-0 Fax 083 92/9 21-30 bvu@bvu-analytik.de

BVU GmbH · Gewerbestraße 10 · 87733 Markt Rettenbach

TÖNIGES GmbH

Kleines Feldlein 4 74889 Sinsheim

Analysenbericht Nr.	449/1317	Datum:	04.08.2020
---------------------	----------	--------	------------

Allgemeine Angaben

Auftraggeber : TÖNIGES GmbH

Projekt : Schwetzingen, Pfaudler-Areal

Projekt-Nr. : E 20842

Entnahmestelle : Art der Probenahme : PN 98

Art der Probe : Boden Probenehmer : von Seiten des Auftraggebers

Entnahmedatum : Probeneingang : 31.07.2020

Originalbezeich. : Auenlehme 1-10 Probenbezeich. : 449/1317

Untersuch.-zeitraum : 31.07.2020 - 04.08.2020

1 Ergebnisse der Untersuchung aus der Originalsubstanz (VwV BW)

1.1 Allgemeine Parameter, Schwermetalle

Parameter	Einheit	Messwert		0 L/tL)	Z 0*	Z 1.1/2	Z 2	Methode
Erstellen der Prüfprobe aus Laborprobe								DIN 19747:2009-07
Trockensubstanz	[%]	87,0	-		-	-	-	DIN EN 14346 :2007-03
Arsen	[mg/kg TS]	13	10	15	15	45	150	EN ISO 11885 2009-09
Blei	[mg/kg TS]	12	40	70	140	210	700	EN ISO 11885 2009-09
Cadmium	[mg/kg TS]	0,32	0,4	1	1	3	10	EN ISO 11885 2009-09
Chrom (gesamt)	[mg/kg TS]	24	30	60	120	180	600	EN ISO 11885 2009-09
Kupfer	[mg/kg TS]	13	20	40	80	120	400	EN ISO 11885 2009-09
Nickel	[mg/kg TS]	19	15	50	100	150	500	EN ISO 11885 2009-09
Quecksilber	[mg/kg TS]	0,06	0,1	0,5	1	1,5	5	DIN EN ISO 12846 :2012-08
Thallium	[mg/kg TS]	< 0,4	0,4	0,7	0,7	2,1	7	EN ISO 11885 2009-09
Zink	[mg/kg TS]	47	60	150	300	450	1500	EN ISO 11885 2009-09
Aufschluß mit Königswas	sser							EN 13657 :2003-01





1.2 Summenparameter, PCB, BTXE, LHKW, PAK

Parameter	Einheit	Messwert	(5	Z 0 S ∣L/tL)	Z 0*	Z 1.1/2	Z 2	Methode
EOX	[mg/kg TS]	< 0,5		1	1	3	10	DIN 38 409 -17 :1984-09
MKW (C10 - C22)	[mg/kg TS]	< 30		100	200	300	1000	DIN EN 14039 :2005-01
MKW (C10 – C40)	[mg/kg TS]	< 50		-	400	600	2000	
Cyanid (gesamt)	[mg/kg TS]	< 0,25		-	-	3	10	DIN EN ISO 17380:2013-10
		'						
PCB 28	[mg/kg TS]	< 0,01						
PCB 52	[mg/kg TS]	< 0,01						
PCB 101	[mg/kg TS]	< 0,01						
PCB 138	[mg/kg TS]	< 0,01						
PCB 153	[mg/kg TS]	< 0,01						
PCB 180	[mg/kg TS]	< 0,01						
Σ PCB (6):	[mg/kg TS]	n.n.		0,05	0,1	0,15	0.5	DIN EN 15308 2016-12
2100(0).	[IIIg/kg 13]	11.11.		0,00	0,1	0,13	0,5	DIN LIN 13000 2010-12
Benzol	[mg/kg TS]	< 0,05						
Toluol	[mg/kg TS]	< 0,05						
Ethylbenzol	[mg/kg TS]	< 0,05						
m,p-Xylol	[mg/kg TS]	< 0,05						
o-Xylol	[mg/kg TS]	< 0,05						
Σ ΒΤΧΕ:	[mg/kg TS]	n.n.		1	1	1	1	HLUG, HB. AL B7,4 : 2000
			•			•		·
Vinylchlorid	[mg/kg TS]	< 0,01						
Dichlormethan	[mg/kg TS]	< 0,01						
1-2-Dichlorethan	[mg/kg TS]	< 0,01						
cis 1,2 Dichlorethen	[mg/kg TS]	< 0,01						
trans-Dichlorethen	[mg/kg TS]	< 0,01						
Chloroform	[mg/kg TS]	< 0,01						
1.1.1- Trichlorethan	[mg/kg TS]	< 0,01						
Tetrachlormethan	[mg/kg TS]	< 0,01						
Trichlorethen	[mg/kg TS]	< 0,01						
Tetrachlorethen	[mg/kg TS]	< 0,01						
Σ LHKW:	[mg/kg TS]	n.n.		1	1	1	1	HLUG, HB. AL B7,4:2000
Manada da a Par	[TO]	0.04						
Naphthalin	[mg/kg TS]	< 0,04						
Acenaphthen	[mg/kg TS]	< 0,04						
Acenaphthylen	[mg/kg TS]	< 0,04						
Fluoren Phenanthren	[mg/kg TS]	< 0,04						
Anthracen	[mg/kg TS] [mg/kg TS]	< 0,04 < 0,04						
Fluoranthen	[mg/kg TS]	< 0,04						
Pyren	[mg/kg TS]	< 0,04						
Benzo(a)anthracen	[mg/kg TS]	< 0,04						
Chrysen	[mg/kg TS]	< 0,04						
Benzo(b)fluoranthen	[mg/kg TS]	< 0,04						
Benzo(k)fluoranthen	[mg/kg TS]	< 0,04						
Benzo(a)pyren	[mg/kg TS]	< 0,04		0,3	0,6	0,9	3	
Dibenz(a,h)anthracen	[mg/kg TS]	< 0,04		-,-	3,0	-,0		
Benzo(g,h,i)perylen	[mg/kg TS]	< 0,04						
	[mg/kg TS]	< 0,04						
Indeno(1,2,3-cd)pyren	ling/kg rol i							



2 Ergebnisse der Untersuchung aus dem Eluat

2.1 Allgemeine Parameter, Schwermetalle, Summenparameter, Chlorid, Sulfat

Parameter	Einheit	Messwert		Z0/Z0*	Z 1.1	Z 1.2	Z 2	Methode
Eluatherstellung								DIN EN 12457-4 : 2003-01
pH-Wert	[-]	8,44		6,5-9,5	6,5-9,5	6-12	5,5-12	DIN 38 404 - C5 :2009-07
elektr. Leitfähigkeit	[µS/cm]	123		250	250	1500	2000	DIN EN 27 888 : 1993
	1	T	1	ſ	1			
Arsen	[µg/l]	< 4		14	14	20	60	DIN EN ISO 17294-2 :2017-01
Blei	[µg/l]	< 5		40	40	80	200	DIN EN ISO 17294-2 :2017-01
Cadmium	[µg/l]	< 0,2		1,5	1,5	3	6	DIN EN ISO 17294-2 :2017-01
Chrom (gesamt)	[µg/l]	< 5		12,5	12,5	25	60	DIN EN ISO 17294-2 :2017-01
Kupfer	[µg/l]	< 5		20	20	60	100	DIN EN ISO 17294-2 :2017-01
Nickel	[µg/l]	< 5		15	15	20	70	DIN EN ISO 17294-2 :2017-01
Thallium	[μg/l]	< 1						DIN EN ISO 17294-2 :2017-01
Quecksilber	[µg/l]	< 0,15		0,5	0,5	1	2	DIN EN ISO 12846 :2012-08
Zink	[μg/l]	< 10		150	150	200	600	DIN EN ISO 17294-2 :2017-01
				1	r			
Phenolindex	[µg/l]	< 10		20	20	40	100	DIN EN ISO 14402:1999-12
Cyanid (gesamt)	[µg/l]	< 5		5	5	10	20	EN ISO 14403 2012-10
	<u> </u>			· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	· ·			
Chlorid	[mg/l]	< 2		30	30	50	100	EN ISO 10304: 2009-07
Sulfat	[mg/l]	7		50	50	100	150	EN ISO 10304 :2009-07

Markt Rettenbach, den 04.08.2020

Onlinedokument ohne Unterschrift

M.Sc. Ruth A. Schindele (stellv. Laborleiterin)





Gewerbestraße 10 87733 Markt Rettenbach Tel. 08392/921-0 Fax 08392/921-30 bvu@bvu-analytik.de

BVU GmbH · Gewerbestraße 10 · 87733 Markt Rettenbach

TÖNIGES GmbH

Kleines Feldlein 4 74889 Sinsheim

Analysenbericht Nr.	449/1318	Datum:	04.08.2020
---------------------	----------	--------	------------

Allgemeine Angaben

Auftraggeber : TÖNIGES GmbH

Projekt : Schwetzingen, Pfaudler-Areal

Projekt-Nr. : E 20842

Entnahmestelle : Art der Probenahme : PN 98

Art der Probe : Boden Probenehmer : von Seiten des Auftraggebers

Entnahmedatum : Probeneingang : 31.07.2020
Originalbezeich. : Sande/Kiese 1-10 Probenbezeich. : 449/1318

Untersuch.-zeitraum : 31.07.2020 - 04.08.2020

1 Ergebnisse der Untersuchung aus der Originalsubstanz (VwV BW)

1.1 Allgemeine Parameter, Schwermetalle

Parameter	Einheit	Messwert	z (s	-	Z 0*	Z 1.1/2	Z 2	Methode
Erstellen der Prüfprobe aus Laborprobe								DIN 19747:2009-07
Trockensubstanz	[%]	96,1	-		-	-	-	DIN EN 14346 : 2007-03
Arsen	[mg/kg TS]	3,9	10	15	15	45	150	EN ISO 11885 2009-09
Blei	[mg/kg TS]	3,8	40	70	140	210	700	EN ISO 11885 2009-09
Cadmium	[mg/kg TS]	0,1	0,4	1	1	3	10	EN ISO 11885 2009-09
Chrom (gesamt)	[mg/kg TS]	12	30	60	120	180	600	EN ISO 11885 2009-09
Kupfer	[mg/kg TS]	4,9	20	40	80	120	400	EN ISO 11885 2009-09
Nickel	[mg/kg TS]	7,8	15	50	100	150	500	EN ISO 11885 2009-09
Quecksilber	[mg/kg TS]	0,02	0,1	0,5	1	1,5	5	DIN EN ISO 12846 2012-08
Thallium	[mg/kg TS]	< 0,4	0,4	0,7	0,7	2,1	7	EN ISO 11885 2009-09
Zink	[mg/kg TS]	14	60	150	300	450	1500	EN ISO 11885 2009-09
Aufschluß mit Königswas	sser							EN 13657 :2003-01





1.2 Summenparameter, PCB, BTXE, LHKW, PAK

Parameter	Einheit	Messwert		Z 0 (S L/tL)	Z 0*	Z 1.1/2	Z 2	Methode
EOX	[mg/kg TS]	< 0,5		1	1	3	10	DIN 38 409 -17 :1984-09
MKW (C10 – C22)	[mg/kg TS]	< 30		100	200	300	1000	DIN EN 14039 2005-01
MKW (C10 - C40)	[mg/kg TS]	< 50		-	400	600	2000	DIN EN 14039 2005-01
Cyanid (gesamt)	[mg/kg TS]	< 0,25		-	-	3	10	DIN EN ISO 17380:2013-10
, ,,	1.001		I					<u> </u>
PCB 28	[mg/kg TS]	< 0,01						
PCB 52	[mg/kg TS]	< 0,01						
PCB 101	[mg/kg TS]	0,01						
PCB 138	[mg/kg TS]	0,02						
PCB 153	[mg/kg TS]	0.03						
PCB 180	[mg/kg TS]	0,02						
Σ PCB (6):	[mg/kg TS]	0,08		0,05	0,1	0,15	0.5	DIN EN 15308 2016-12
2100(0).	[ilig/kg 10]	0,00		0,00	0,1	0,10	0,0	DII V 11 10000 2010 12
Benzol	[mg/kg TS]	< 0,05						
Toluol	[mg/kg TS]	< 0,05						
Ethylbenzol	[mg/kg TS]	< 0,05						
m,p-Xylol	[mg/kg TS]	< 0,05						
o-Xylol	[mg/kg TS]	< 0,05						
Σ BTXE:	[mg/kg TS]	n.n.		1	1	1	1	HLUG, HB. AL B7,4:200
Vinylchlorid	[mg/kg TS]	< 0,01						
Dichlormethan	[mg/kg TS]	< 0,01						
1-2-Dichlorethan	[mg/kg TS]	< 0,01						
cis 1,2 Dichlorethen	[mg/kg TS]	< 0,01						
trans-Dichlorethen	[mg/kg TS]	< 0,01						
Chloroform	[mg/kg TS]	< 0,01						
1.1.1- Trichlorethan	[mg/kg TS]	< 0,01						
Tetrachlormethan	[mg/kg TS]	< 0,01						
Trichlorethen	[mg/kg TS]	< 0,01						
Tetrachlorethen	[mg/kg TS]	< 0,01						
Σ LHKW:	[mg/kg TS]	n.n.		1	1	1	1	HLUG, HB. AL B7,4:200
At the P	r // TO1	2.21	l			1		
Naphthalin	[mg/kg TS]	< 0,04						
Acenaphthen	[mg/kg TS]	< 0,04						
Acenaphthylen	[mg/kg TS]	< 0,04						
Fluoren Phenanthren	[mg/kg TS]	< 0,04 < 0.04						
	[mg/kg TS]	< 0,04						
Anthracen Fluoranthen	[mg/kg TS] [mg/kg TS]	< 0,04						
Pyren	[mg/kg TS]	< 0,04						
Benzo(a)anthracen	[mg/kg TS]	< 0,04						
Chrysen	[mg/kg TS]	< 0,04						
Benzo(b)fluoranthen	[mg/kg TS]	< 0,04						
Benzo(k)fluoranthen	[mg/kg TS]	< 0,04						
Benzo(a)pyren	[mg/kg TS]	< 0,04		0,3	0,6	0.9	3	
Dibenz(a,h)anthracen	[mg/kg TS]	< 0,04		-,-	-,•	-,-	-	
Benzo(g,h,i)perylen	[mg/kg TS]	< 0,04						
Indeno(1,2,3-cd)pyren	[mg/kg TS]	< 0,04						
		•						DIN ISO 18287 :2006-05



2 Ergebnisse der Untersuchung aus dem Eluat

2.1 Allgemeine Parameter, Schwermetalle, Summenparameter, Chlorid, Sulfat

Parameter	Einheit	Messwert	Z0/Z0*	Z 1.1	Z 1.2	Z 2	Methode
Eluatherstellung							DIN EN 12457-4 : 2003-01
pH-Wert	[-]	8,77	6,5 - 9,5	6,5-9,5	6-12	5,5-12	DIN 38 404 - C5 :2009-07
elektr. Leitfähigkeit	[µS/cm]	63	250	250	1500	2000	DIN EN 27 888 : 1993
Arsen	[µg/l]	< 4	14	14	20	60	DIN EN ISO 17294-2 :2017-01
Blei	[µg/l]	< 5	40	40	80	200	DIN EN ISO 17294-2 :2017-01
Cadmium	[µg/l]	< 0,2	1,5	1,5	3	6	DIN EN ISO 17294-2 :2017-01
Chrom (gesamt)	[µg/l]	< 5	12,5	12,5	25	60	DIN EN ISO 17294-2 :2017-01
Kupfer	[µg/l]	< 5	20	20	60	100	DIN EN ISO 17294-2 :2017-01
Nickel	[µg/l]	< 5	15	15	20	70	DIN EN ISO 17294-2 :2017-01
Thallium	[µg/l]	< 1					DIN EN ISO 17294-2 :2017-01
Quecksilber	[µg/l]	< 0,15	0,5	0,5	1	2	DIN EN ISO 12846 :2012-08
Zink	[µg/l]	< 10	150	150	200	600	DIN EN ISO 17294-2 2017-01
Phenolindex	[µg/l]	< 10	20	20	40	100	DIN EN ISO 14402:1999-12
Cyanid (gesamt)	[μg/l]	< 5	5	5	10	20	EN ISO 14403 2012-10
	1	<u> </u>	1				
Chlorid	[mg/l]	< 2	30	30	50	100	EN ISO 10304: 2009-07
Sulfat	[mg/l]	< 5	50	50	100	150	EN ISO 10304 :2009-07

Markt Rettenbach, den 04.08.2020

Onlinedokument ohne Unterschrift

M.Sc. Ruth A. Schindele (stellv. Laborleiterin)



Bioverfahrenstechnik und Umweltanalytik GmbH

Gewerbestraße 10 87733 Markt Rettenbach Tel. 083 92/9 21-0 Fax 083 92/9 21-30 bvu@bvu-analytik.de

BVU GmbH · Gewerbestraße 10 · 87733 Markt Rettenbach

TÖNIGES GmbH Kleines Feldlein 4 74889 Sinsheim

Analysenbericht Nr. 449/1319	Datum:	04.08.2020
------------------------------	--------	------------

Allgemeine Angaben

Auftraggeber : TÖNIGES GmbH

Projekt : Schwetzingen, Pfaudler-Areal

Art der Probenahme : PN 98 Art der Probe : Asphalt

Probenehmer : von Seiten des Auftraggebers Entnahmedatum

Probeneingang : 31.07.2020 Originalbezeich. : Asphaltbruch 1-4
Probenbezeich. : 449/1319 Untersuch.-zeitraum : 31.07.2020 – 04.08.2020

Ergebnisse der Untersuchung aus der Originalsubstanz

Parameter	Einheit	Messwert	Methode
Trockensubstanz	[%]	99,7	DIN EN 14346
Naphthalin	[mg/kg TS]	0,97	
Acenaphthylen	[mg/kg TS]	7,8	
Acenaphthen	[mg/kg TS]	3,0	
Fluoren	[mg/kg TS]	13	
Phenanthren	[mg/kg TS]	90	
Anthracen	[mg/kg TS]	25	
Fluoranthen	[mg/kg TS]	110	
Pyren	[mg/kg TS]	84	
Benzo(a)anthracen	[mg/kg TS]	52	
Chrysen	[mg/kg TS]	43	
Benzo(b)fluoranthen	[mg/kg TS]	32	
Benzo(k)fluoranthen	[mg/kg TS]	19	
Benzo(a)pyren	[mg/kg TS]	34	
Dibenz(a,h)anthracen	[mg/kg TS]	7,3	
Benzo(a,h,i)perylen	[mg/kg TS]	20	
Indeno(1,2,3-cd)pyren	[mg/kg TS]	22	
Σ PAK (EPA Liste):	[mg/kg TS]	563	DIN ISO 18287

Ergebnisse der Untersuchung aus dem Eluat

Parameter	Einheit	Messwert	Methode
Eluatherstellung			DIN EN 12457-4
pH-Wert	[-]	9,01	DIN 38 404 - C5
elektr. Leitfähigkeit	[µS/cm]	62	EN 27 888
Phenolindex	[µg/l]	< 10	DIN EN ISO 14402

Markt Rettenbach, den 04.08.2020

Onlinedokument ohne Unterschrift

M.Sc. Ruth A. Schindele (stelly. Laborleiterin)



DAKKS

Deutsche
Akkreditierungsstelle
D-PL-14583-01-00



Probenbegleitprotokoll (gemäß DIN 19747:2009-07-30)

		Tag un	er der Feldprobe: Asphaltbruch 1-4 nd Uhrzeit der Probenahme: nahmeprotokoll-Nr:	
Probenvorbeha	ndlung (v	on der Feldprobe	zur Laborprobe)	
		Tag un	er der Laborprobe: 449/1319. nd Uhrzeit der Anlieferung: 31.07.2020 nahmeprotokoll: ⊗ ja O nein	
Ordnungsgemäße	Probenanl	lieferung: ja.		
Probengefäß:PE-E	imer	Transport	tbedingungen (z. B. Kühlung)	
separierte Fraktion				
•			oder Masse [kg]:	
Probenvorberei [.]	tung (von	der Labo rprobe zu	ır Prüfprobe)	
Sortierung: C	ja ⊗	nein	separierte Stoffgruppen:	
Teilung / Homoger	nisierung:			
O fraktionie	rendes Tei	len		
⊗ Kegeln ur	nd Vierteln			
O Cross-Rif	fling			
O Sonstige:				
Rückstellprobe:				
⊗ Ja	O Nein	1:		
Herstellung der Pri	üfprobe			
Vorkleineru	ng:	⊗ ja	O nein Feinkleinerung: ⊗ ja O nein	l
Teilmassen	[3 kg]:		Teilmassen [0,3 kg]	
\otimes Backenbr	echer		⊗ Kugelmühle	
O Schneide	mühle		O Mörsermühle	
O Bohrmeis	el / Meisel		⊗ Endfeinheit 0,15 mm	
O Sonstige:			O Endfeinheit mm	
Trocknung:				
⊗ 105° C	O Luft	trocknung:	JZ-	
31.07.2020 Datum			Jonathan Schwarz Bearbeiter	

		Erklärung der	Untersuchung	jsstelle	
1.	Untersuchungsinstitut	: Bioverfahrenstechnik	und Umweltanalytik	GmbH	
	Anschrift:	Gewerbestr. 10	•		
		87733Markt Rettenba	ach		
	Ansprechpartner:	Herr Engelbert Schin	dele		
	Telefon/Telefax:	08392/9210			
	eMail:	bvu@bvu-analytik.de			
	Prüfbericht – Nr.:	449/1319			
	Prüfbericht Datum:	04.08.2020			
	Probenahmeprotokoll	nach PN 98 liegt vor:	⊠ ja	☐ nein	
	Auftraggeber:	TÖNIGES GmbH			
	Anschrift:	Kleines Feldlein 4			
		74889 Sinsheim			
3.		n und im Untersuchung en DepV vorgegebener teilweise		n Parameter wurden nac noden durchgeführt	ch den in
	Gleichwertige Verfahre	en angewandt	☐ nein	□ ja	
	Parameter/Normen:				
	☐ Behördlicher Nachv	veis über die Gleichwe	rtigkeit der angewand	lten Methoden liegt bei.	
	Das Untersuchungsins	stitut ist für die im Bericl	nt aufgeführten Unte	rsuchungsmethoden	
	nach DIN EN ISO/IEC	17025, Ausgabe Augu	st 2005, 2. Berichtigu	ıng Mai 2007 akkreditier	t 🖾
	nach dem Fachmodul	Abfall von	Behörde	notifiziert 🗆	
	Es wurden Untersuch	ungen von einem Frem	dlabor durchgeführt	□ ja nein	
	Parameter:				
	Untersuchungsinstitut	:			
	Anschrift:				
	Akkreditierung DIN EN	ISO/IEC 17025 □	Notifizierung Fachr	nodul Abfall 🗌	
4.	Markt Rettenbach, 04. Ort, Datum	08.202 <u>0</u>	Unterschrift des	Untersuchungsstelle	



Bioverfahrenstechnik und Umweltanalytik GmbH

Gewerbestraße 10 87733 Markt Rettenbach Tel. 08392/921-0 Fax 08392/921-30 bvu@bvu-analytik.de

BVU GmbH · Gewerbestraße 10 · 87733 Markt Rettenbach

TÖNIGES GmbH Kleines Feldlein 4 74889 Sinsheim

449/1320 18.08.2020 **Analysenbericht Nr.:** Datum:

Allgemeine Angaben

Auftraggeber : TÖNIGES GmbH

Projekt : Schwetzingen, Pfaudler-Areal

Art der Probe : Grundwasser Entnahmestelle Orginalbezeichnung : Grundwasserprobe RKS 5 Entnahmedatum

Probenehmer : von Seiten des Auftraggebers Probeneingang : 31.07.2020 Bearbeitungszeitraum : 31.07.2020 - 05.08.2020 Analysenbericht Nr. 449/1320

<u>Untersuchungsergebnisse</u> 2

Bezeichnung	Einheit	Messwert		erte zur Beu h DIN 4030	Methode	
			schwach	stark	sehrstark	
Aussehen	-	farblos				
Geruch (unveränderte Probe)	-	unauffällig				
Geruch (angesäuerte Probe)	-	unauffällig				
pH-Wert	-	7,11	6,5-5,5	5,5-4,5	<4,5	DIN 38 404 - C5
Elektr. Leitfähigkeit	μS/cm	1551	-	-	-	EN 27 888
Säurekapazität (pH 4,3)	mmol/l	8,85	-	-	-	DIN 38409-H 7
KMnO₄-Verbrauch	mg / I	22	-	-	-	DIN 38409-H 5
Härte [CaO]	meq/l/l	12,96	-	-	-	DIN 38409-H 6
Härtehydrogencarbonat	meq/l/l	9,16	-	-	-	DIN 38409-H 6
Nichtcarbonathärte	meq/l/l	3,8	-	-	-	DIN 38409-H 6
Magnesium	mg / I	29	300-1000	1000-3000	>3000	EN ISO 11885
Ammonium	mg / I	0,21	15-30	30-60	>60	DIN 38 406 E 5
Chlorid	mg / I	225,3	-	-	-	DIN 38 405 D 19
Sulfat	mg / I	155,2	200-600	600-3000	>3000	DIN 38 405 D 19
Kalkaggr. Kohlensäure	mg / I	< 5	15-40	40-100	>100	DIN 38 404 C10
Sulfid (S ²⁻)	mg / I	< 0,05	-	-	-	DIN 38 405 D 26

Angriffsgrad um eine Stufe (ausgenommen Meerwasser und Niederschlagswasser)

5. Beurteilung					
Das Wasser ist:	□ nicht	☐ schwach	☐ stark	sehr stark	 betonangreifend.

Markt Rettenbach, den 18.08.2020

Onlinedokument ohne Unterschrift

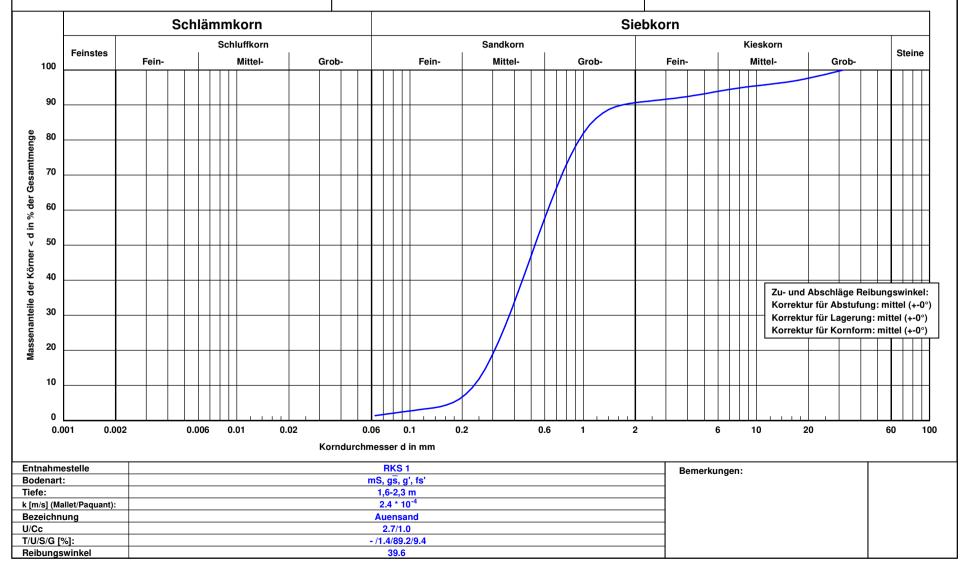
Dipl. Ing. (FH) E. Schindele



Abt: Labor/Bodenmechanik
74889 Sinsheim, Kleines Feldlein 4
Tel:07261-978688 Fax:07261-978861 mail:m.w.geotechnik@gmx.de

Körnungslinie

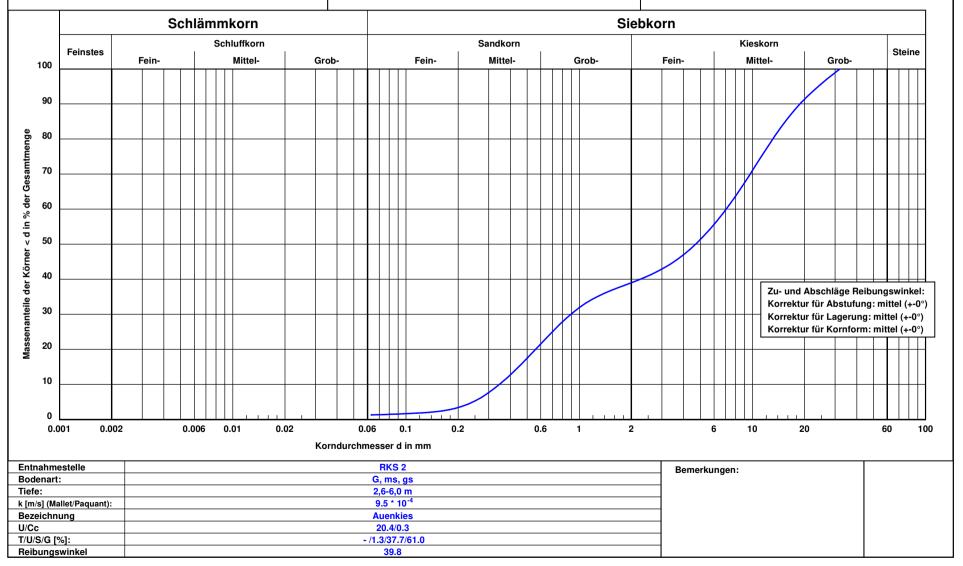
Schwetzingen, Pfaudler-Areal E 20862



Abt: Labor/Bodenmechanik
74889 Sinsheim, Kleines Feldlein 4
Tel:07261-978688 Fax:07261-978861 mail:m.w.geotechnik@gmx.de

Körnungslinie

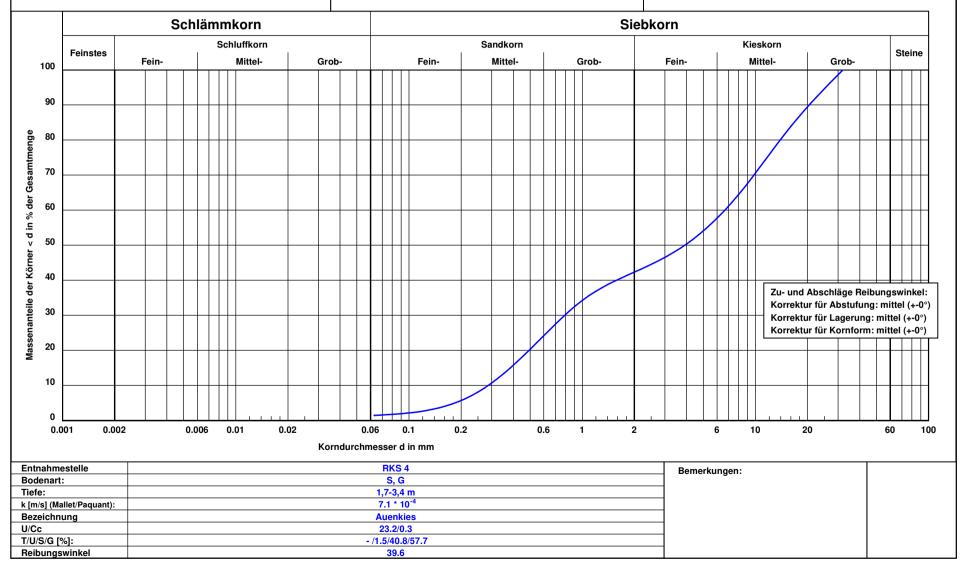
Schwetzingen, Pfaudler-Areal E 20862



Abt: Labor/Bodenmechanik
74889 Sinsheim, Kleines Feldlein 4
Tel:07261-978688 Fax:07261-978861 mail:m.w.geotechnik@gmx.de

Körnungslinie

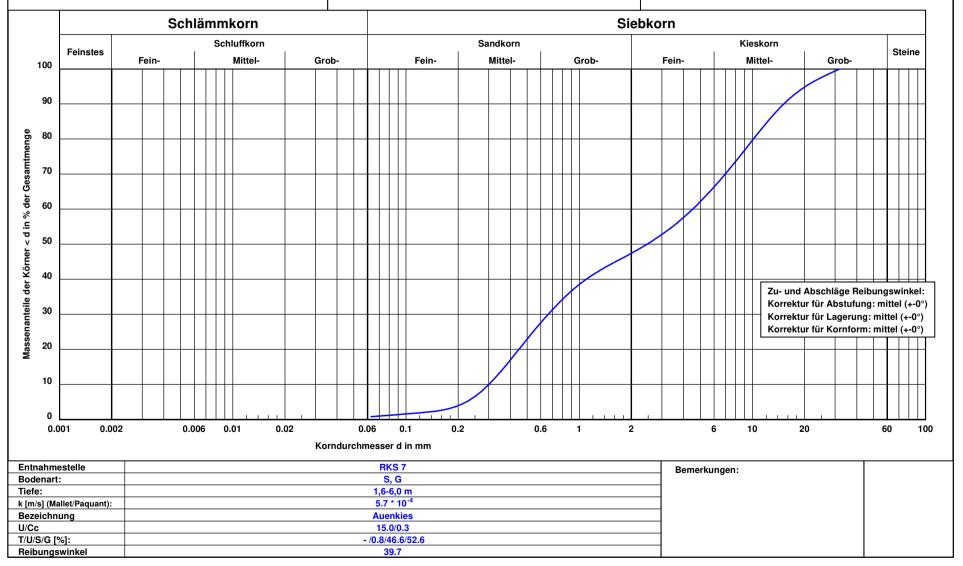
Schwetzingen, Pfaudler-Areal E 20862



Abt: Labor/Bodenmechanik
74889 Sinsheim, Kleines Feldlein 4
Tel:07261-978688 Fax:07261-978861 mail:m.w.geotechnik@gmx.de

Körnungslinie

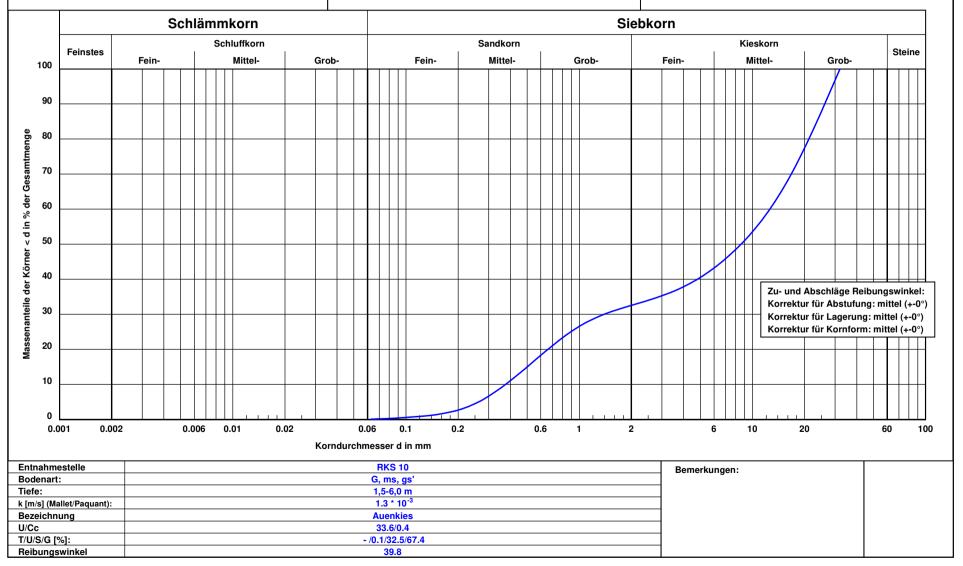
Schwetzingen, Pfaudler-Areal E 20862



Abt: Labor/Bodenmechanik
74889 Sinsheim, Kleines Feldlein 4
Tel:07261-978688 Fax:07261-978861 mail:m.w.geotechnik@gmx.de

Körnungslinie

Schwetzingen, Pfaudler-Areal E 20862





Projekt: Schwetzingen, Pfaudler-Areal E 20862

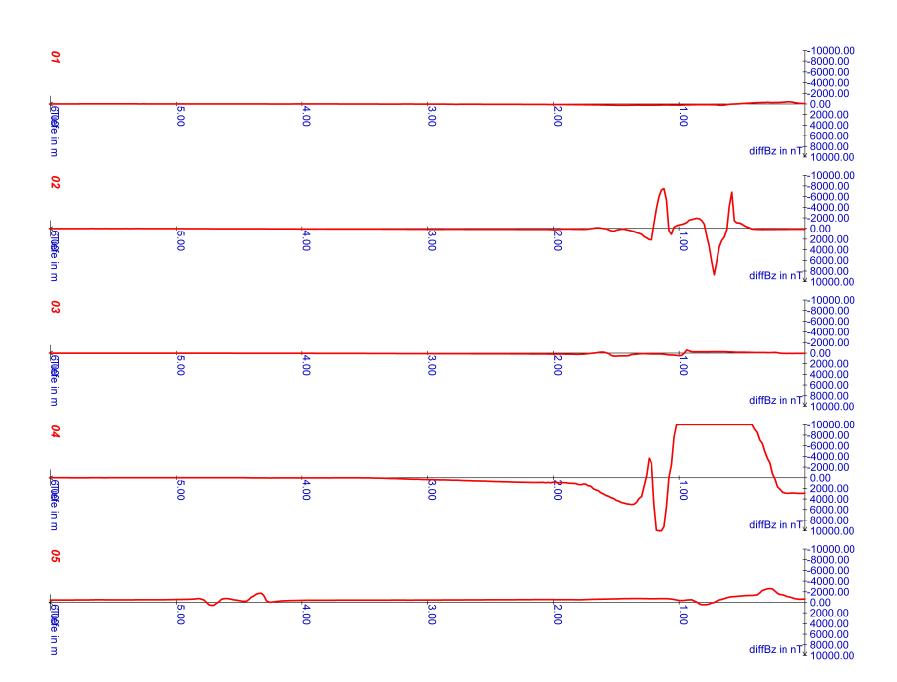
Datum: 05.08.2020

Bestimmung des Wassergehalts nach DIN 18121

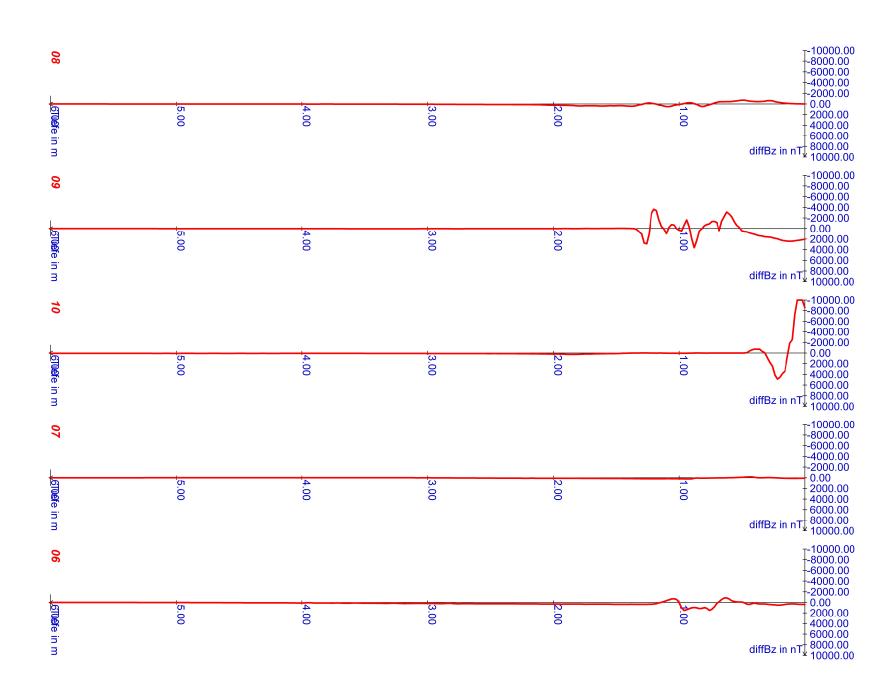
Entnahmestelle	Tiefe	Bodenart	Probe feucht	Probe trocken	Behälter	Wassergehalt
	[m]		[g]	[g]	[g]	[%]
RKS 1	1,1-1,6		167,14	156,41	74,85	13,16
RKS 2	0,7-1,7		262,27	235,97	71,78	16,02
RKS 2	1,7-2,6		190,35	185,53	84,73	4,78
RKS 3	2,4-6,0		239,33	235,83	81,99	2,28
RKS 6	0,7-1,2		137,15	126,51	44,95	13,05
RKS 7	1,0-1,6		246,40	218,82	92,20	21,78
RKS 8	1,7-3,3		197,37	175,49	77,07	22,23
RKS 8	3,3-6,0		291,94	288,28	75,43	1,72
RKS 10	0,5-1,1		240,13	215,14	72,58	17,53
RKS 10	1,1-1,5		250,68	225,77	73,43	16,35

Müller & Weit Geotechnik

Bodenmechanisches Labor











WST-GmbH, Elly-Beinhorn-Str. 6, D-69214 Eppelheim

Kurzbericht Kampfmittelerkundung

Auftraggeber	Töniges GmbH	Datum	17.07.2020
Projekt:	Pfaudler Areal Schwetzingen	WST-ProjNr	2007L1
	Fraudier Arear Scriwerzinger	AG Proj.Nr	E20862

eingesetztes Personal:							
Name	Arbeitsbeginn	Arbeitsende	Pause	Stunden	Tel.Nr.		
Özkaplan, Turgay					0176 84306795		
(§20 SprengG Befähigungsschein 01/2018 Landratsamt Rhein-Neckar-Kreis)							

Flächensondierung:		Magnetometer S	Bemerkungen		
Sondierfeld / -punkt		Magn			
	analog	Xeinkanalig	m²	GPS	
	<u>X</u> digital	mehrkanalig	m²	GPS	

Bohrlochsondierung:		Tief	enorientierte Me	ssung mit Magnetometer Sensys SBL 10
Sondierpunkt	Bohrtiefe [m]	Messtiefe [m]	Datum	Bemerkungen
KS1	8,0	6,0	17.07.2020	keine Hinweise auf im Untergrund verbliebene Kampfmittel; Bohrung freigegeben
KS2	6,0	6,0	17.07.2020	keine Hinweise auf im Untergrund verbliebene Kampfmittel; Bohrung freigegeben
KS3	6,0	6,0	17.07.2020	keine Hinweise auf im Untergrund verbliebene Kampfmittel; Bohrung freigegeben
KS4	6,0	6,0	17.07.2020	keine Hinweise auf im Untergrund verbliebene Kampfmittel; Bohrung freigegeben
KS5	8,0	6,0	17.07.2020	keine Hinweise auf im Untergrund verbliebene Kampfmittel; Bohrung freigegeben
KS6	6,0	6,0	17.07.2020	keine Hinweise auf im Untergrund verbliebene Kampfmittel; Bohrung freigegeben
KS7	6,0	6,0	17.07.2020	keine Hinweise auf im Untergrund verbliebene Kampfmittel; Bohrung freigegeben
KS8	6,0	6,0	17.07.2020	keine Hinweise auf im Untergrund verbliebene Kampfmittel; Bohrung freigegeben
KS9	8,0	6,0	17.07.2020	keine Hinweise auf im Untergrund verbliebene Kampfmittel; Bohrung freigegeben
KS10	6,0	6,0	17.07.2020	keine Hinweise auf im Untergrund verbliebene Kampfmittel; Bohrung freigegeben

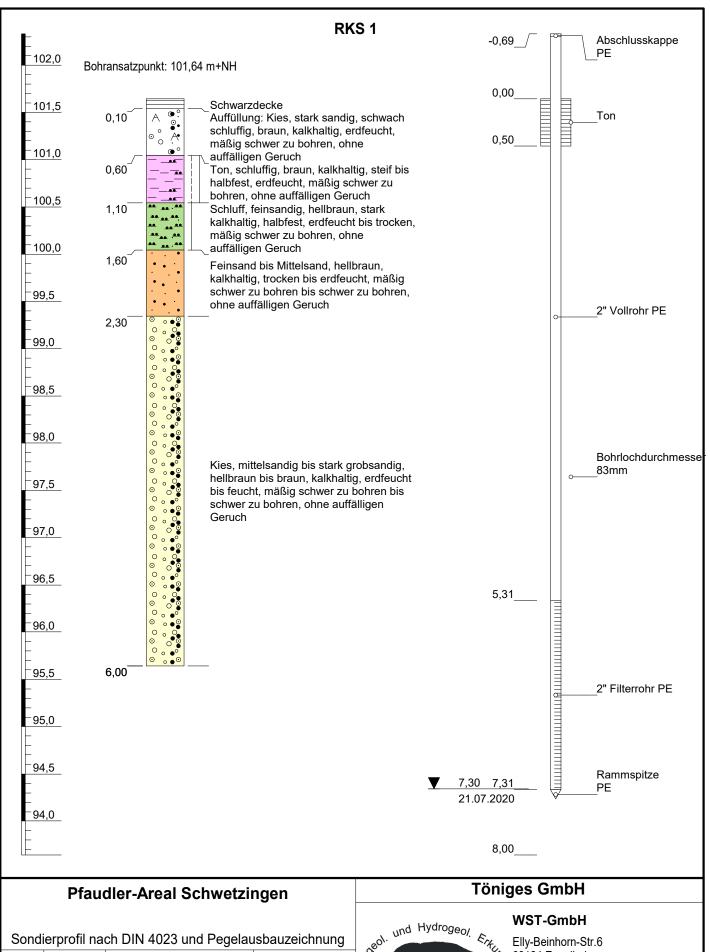
D	_		_	u			_	_	_	_	
В	е	m	е	П	Κl	IJ	Ц	q	е	П	ı

Die Freigabe der Bohrstellen gilt nur für das unmittelbare Umfeld der jeweiligen Bohrlochsondierung (Radius</=0,7m) Freigabe gilt nur für Kampfmittel nicht für Leitungen!!!

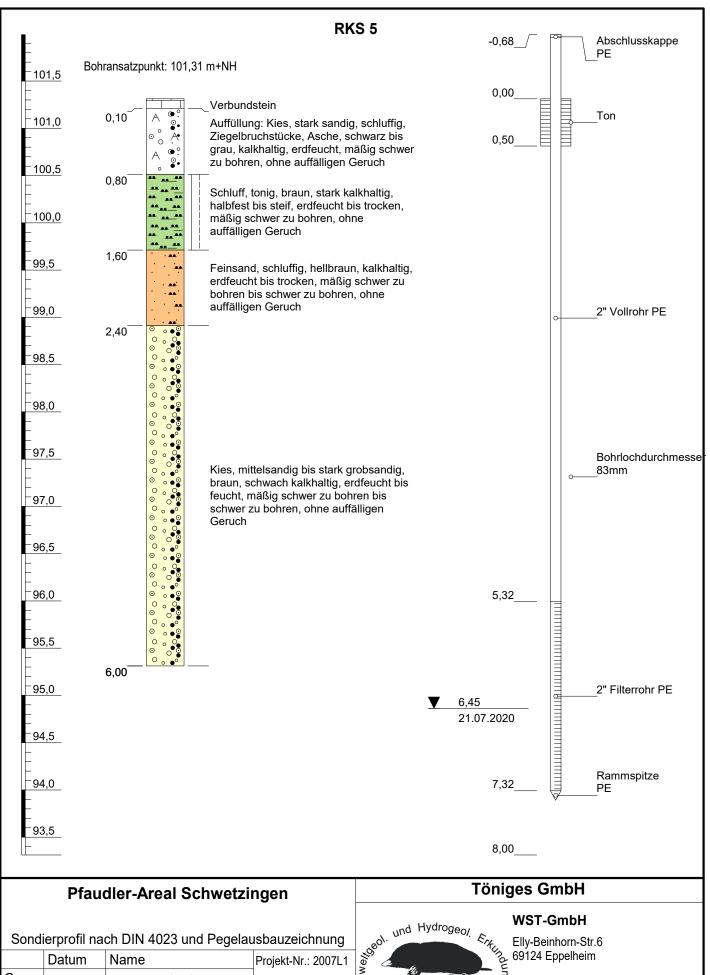
	_		
Restätiauna	dor	Anash	on:

Eppelheim, den 17.07.2020

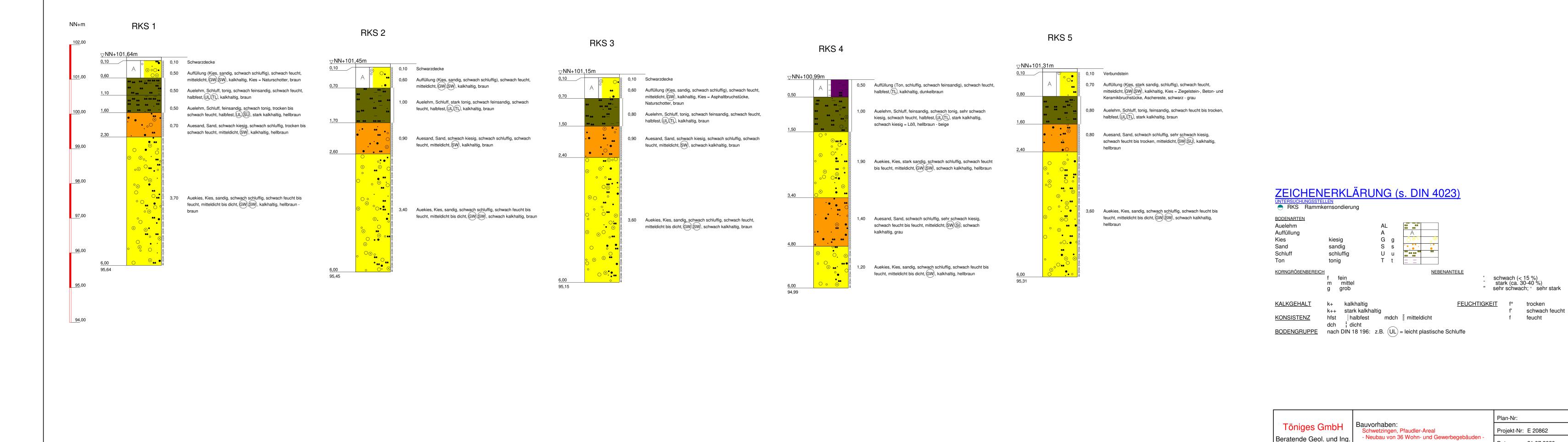
Turgay Özkaplan (§20 SprengG)



und Hydrogeo! Erkunge 69124 Eppelheim Datum Name Projekt-Nr.: 2007L1 Gez. 24.07.2020 L. Krupp, M.Sc. Geowiss. Tel.: 06221 - 181780 WST - GmbH Fax: 06221 - 181784 Bearb. 21.07.2020 K. Genç, Ing.-Geol. Maßstab: 1:40 √SM Gepr. E-Mail: wst@wst-altlastenerkundung.de Ges. Blattgröße: DIN A4



Sondierprofil nach DIN 4023 und Pegelausbauzeichnung Datum Name Projekt-Nr.: 2007L1 Gez. 24.07.2020 L. Krupp, M.Sc. Geowiss. Bearb. 21.07.2020 K. Genç, Ing.-Geol. Gepr. Ges. Blattgröße: DIN A4 WST-GmbH Fax: 06221 - 181780 Fax: 06221 - 181784 E-Mail: wst@wst-altlastenerkundung.de



Datum: 21.07.2020

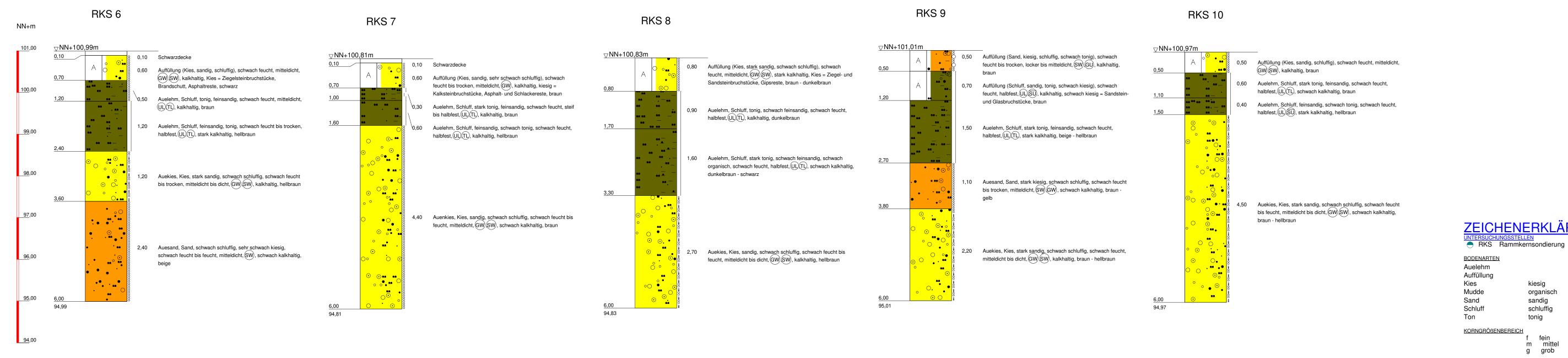
Bearbeiter: P. Keinarth

Maßstab: 1:50

Planbezeichnung:

Kleines Feldlein 4

74889 Sinsheim Tel.: 07261/9211-0 Fax: 07261/9211-22





organisch sandig

schluffig tonig

m mittel

schwach (< 15 %) stark (ca. 30-40 %) sehr schwach; = sehr stark

NEBENANTEILE

kalkhaltig k++ stark kalkhaltig

stf steif hfst halbfest mdch g mitteldicht loc 8 locker

BODENGRUPPE nach DIN 18 196: z.B. (UL) = leicht plastische Schluffe

Töniges GmbH

Beratende Geol. und Ing.

Kleines Feldlein 4

74889 Sinsheim Tel.: 07261/9211-0 Fax: 07261/9211-22 Planbezeichnung:

Bauvorhaben:

Schwetzingen, Pfaudler-Areal

Projekt-Nr: E 20862 - Neubau von 36 Wohn- und Gewerbegebäuden -Datum: 21.07.2020

Plan-Nr:

Maßstab: 1:50

Bearbeiter: P. Keinarth

schwach feucht

feucht