Ingenieur – Büro für Spezialtiefbau VDI

Dipl.-Ing. P.-C. Rohwedder

Beratender Ingenieur für Geotechnik

Geopathologe

UMWELTTECHNIK

ERD- UND GRUNDBAU BODENMECHANIK INGENIEURBAU

ERDBAULABOR

BEWEISSICHERUNG

Dammbrücke 8 25779 Fedderingen

Tel.: 04835 - 94 00 Fax: 04835 - 94 20 Mobil: 0170 - 209 45 80

E-mail:

info@hei-tec-park.de www.geo-rohwedder.de

Mitglied im Bund der Ingenieure für Wasserwirtschaft, Abfallwirtschaft und Kulturbau (BWK)
International Society for Soil Mechanics and Geotechnical Engineering
Von der Industrie- und Handelskammer zu Flensburg öffentlich bestellter und vereidigter Sachverständiger für:
Spezialtiefbau, Erd- und Grundbau sowie Bodenmechanik

Albersdorf - Sylt - Fedderingen

Hydrogeologische Stellungnahme

BV R 108/21

Versickerungsnachweis

Heisterbergstraße 5 und 7

25693 St. Michaelisdonn

- Auftraggeber
- ⇒ Stührk & Wulff GbR Grüner Weg 6 25693 St. Michaelisdonn
- <u>Hydrogeologische</u> <u>Stellungnahme</u>
- ⇒ Ingenieurbüro für Spezialtiefbau VDI Dipl.-Ing. P.-C. Rohwedder Beratender Ingenieur für Geotechnik Dammbrücke 8 25779 Fedderingen
- Aufgestellt
- ⇒ Fedderingen, 08.10.2021 Ro/Lo

Diese Stellungnahme umfasst 7 Seiten und 6 Blatt Anlagen Die Stellungnahme darf nur ungekürzt vervielfältigt werden. Auszugsweise Wiedergabe bedarf der Genehmigung des Verfassers. Urheberschutzvermerk s. DIN 34

Inha	altsverzeichnis:	Seite:
1.	Veranlassung	4
2.	Baugrund	4
2.1	Baugrundaufbau	4
2.2	Wasser im Baugrund	4
2.3	Bodenmechanische Untersuchungen	4 – 5
3.	Hydrogeologische Vorgaben	5 – 6
4.	Zusammenfassung	7

<u>Anlagen</u>

- 1. Lageplan
- 2.1 Profildarstellung S1/21
- 2.2 2.3 Legende
- 3. Summenlinie
- 4. Versickerung

BV R108/21

1. Veranlassung

Im Rahmen der Gesamtprojektierung "Erschließung des B-Planareals" in der Gemeinde St. Michaelisdonn, Gemarkung Hopen, Kreis Dithmarschen, ist eine Versickerung anfallenden Oberflächenwassers für die Bestandsliegenschaften Heisterberg 5 und 7, vorgesehen.

Auf Begehren der Stührk & Wulff GbR, 25693 St. Michaelisdonn, wurde der Sachverständige beauftragt, die Möglichkeit einer Rigolenversickerung näher zu untersuchen.

2. Baugrund

2.1 Baugrundaufbau

Gem. beigefügtem Anlagenkonvolut 1 wurde an der gemeinsamen Grundstücksgrenze "Heisterberg 5 und 7" in der Gemeinde St. Michaelisdonn, Gemarkung Hopen, die Aufschlussbohrung S1/21, niedergebracht.

Die hierbei gewonnenen Schichtenfolgen wurden in zeichnerischer Profilform auf der Anlage 2.1 dargestellt, während die dazugehörige Legende ergänzend als Anlagenkonvolut 2.2 und 2.3 dargestellt worden ist.

Aus diesen Auftragungen geht hervor, dass unterhalb humoser Deckschichten resp. ab Kote 0,6 m ein enggestufter Feinsand aufgeschlossen wurde.

Anfänglich beschreibt der rollige Baugrund locker bis mitteldichte Lagerungen und wird lokal durch humose Schlieren gebändert.

Mit zunehmender Teufe wurde zum überwiegenden Teil Kernverlust in der Schappe festgestellt aufgrund drückendem Wasser.

Der rollige Baugrund wurde im Aufschlussbereich S1/21 bis zum Teufenende (max. 6 m) nicht durchstoßen und repräsentiert den vorherrschenden Untergrundaufbau im Bereich der geplanten Versickerungsanlage.

2.2 Wasser im Baugrund

Die höchste Wasserspiegellage wurde in Kote 2,1 m gemessen.

2.3 Bodenmechanische Untersuchungen

An einer entnommenen Materialprobe resp. einem Tiefenbereich T=1,0-2,0 m wurde nach DIN 18.123-4 / DIN EN 933-1 / DIN EN ISO 17.892-4: 2017-04, eine Kornverteilungsuntersuchung vorgenommen.

Es wurde eine Nasssiebung durchgeführt, deren Darstellung sowie Einzelbefunde der beigefügten Anlage 3 entnommen werden können.

BV R108/21

Anhand der Kornverteilungslinie kann überdies noch weitere bodenmechanische Eigenschaften abgeleitet werden.

Für hydrogeologische Bemessungen wurde der Wasserdurchlässigkeitsbeiwert experimentell nach "HAZEN" ermittelt mit einem Wert von:

• $\underline{k_f} = 7.8 \times 10^{-4} \text{ m/s}$

Es kann somit einer dezentralen Versickerung anfallenden Oberflächenwassers gem. Arbeitsblatt DWA-A 138, aus hydrogeologischer Sicht zugestimmt werden.

3 Hydrogeologische Vorgaben

Nach den Ergebnissen der ausgeführten Baugrunduntersuchung S1/21 und der hierauf basierenden Wasserdurchlässigkeit kann unter Einhaltung meiner Empfehlungen eine dezentrale Versickerung von Niederschlagswasser vorgenommen werden.

Grundsätzlich gibt es 4 verschiedene Möglichkeiten für die dezentrale Versickerung von Niederschlagswasser:

• Flächenversickerung:

Hierbei wird das Niederschlagswasser offen und ohne wesentlichen Aufstau entweder direkt durch durchlässig befestigte Oberflächen oder flächenhaft in den Seitenräumen undurchlässig befestigter Flächen versickert. Bei dieser Form der Versickerung ist keine wesentliche Speicherung des Niederschlages möglich. Die Versickerungsintensität muss größer als die Intensität des Bemessungsregens sein.

• Muldenversickerung:

Dies ist eine Variante der Oberflächenversickerung, bei der eine zeitweise Speicherung angesetzt werden kann. Das Wasser wird in Versickerungsmulden (Tiefe 0,50 m) zwischengespeichert und an den Untergrund abgegeben.

• Rigolen- und Rohrversickerung:

Das Niederschlagswasser wird oberirdisch in einen kiesgefüllten Graben (Rigole) oder unterirdisch in einen in Kies gebetteten, perforierten Rohrstrang geleitet, dort zwischengespeichert und verzögert in den Untergrund abgegeben.

BV R108/21

• Schachtversickerung:

Bei dieser Versickerungsmethode wird das Wasser in einem durchlässigen Schacht zwischengespeichert und verzögert in den Untergrund abgegeben.

Bei den beschriebenen Möglichkeiten zur dezentralen Versickerung ist anzumerken, dass bei einer Schachtversickerung gem. ATV, Regelwerk Abwasser-Abfall-Arbeitsblatt 138, zwischen dem oberen Horizont des Grundwassers bzw. der Oberkante der stauenden Schicht und der Schachtsohle ein Abstand von mindestens 1 m vorhanden sein muss.

Dem Sachverständigen wurden zur Bemessung der dargestellten Rigolenversickerung der Anteil versiegelter Flächen wie folgt mitgeteilt:

$$\begin{array}{lll} \bullet & & \text{Heisterbergstraße 5} \Rightarrow & A_{(U)} & = & 250 \text{ m}^2 \\ \bullet & & \text{Heisterbergstraße 7} \Rightarrow & A_{(U)} & = & 220 \text{ m}^2 \end{array} \right\} \qquad A_{(U)} = 470 \text{ m}^2$$

Mit dieser dargestellten Anschlussfläche wurde eine Rigolenbemessung vorgenommen, deren Abmessungen wie folgt dargestellt werden können:

•	Sohlbreite der Rigole d	= 0,80 m
•	Höhe der Rigole H	= 0,50 m
•	max. Wasserstand Rigole	= 0,20 m
•	nutzbare Höhe der Rigole hn	= 0,30 m
•	erforderliche Rigolenlänge	= 26,5 m
•	erforderliches Speichervolumen Vs	$= 2,3 \text{ m}^3$

Die Platzierung der geplanten Rigolenanlage sollte mit den Eigentümern "Heisterberg 5 und 7" in einem interdisziplinären Gespräch in der Örtlichkeit verifiziert werden.

Die nordöstlich gelegene Versickerungsanlage ist den örtlichen Gegebenheiten anzupassen oder so zu profilieren, dass eine hinreichende Abführung anfallenden Oberflächenwassers attestiert werden kann.

Auf notwendige Inspektionen gem. DWA-A 138 resp. Tab. 5, wird verwiesen.

Weitere Einzelbefunde können der beigefügten Anlage 4 entnommen werden.

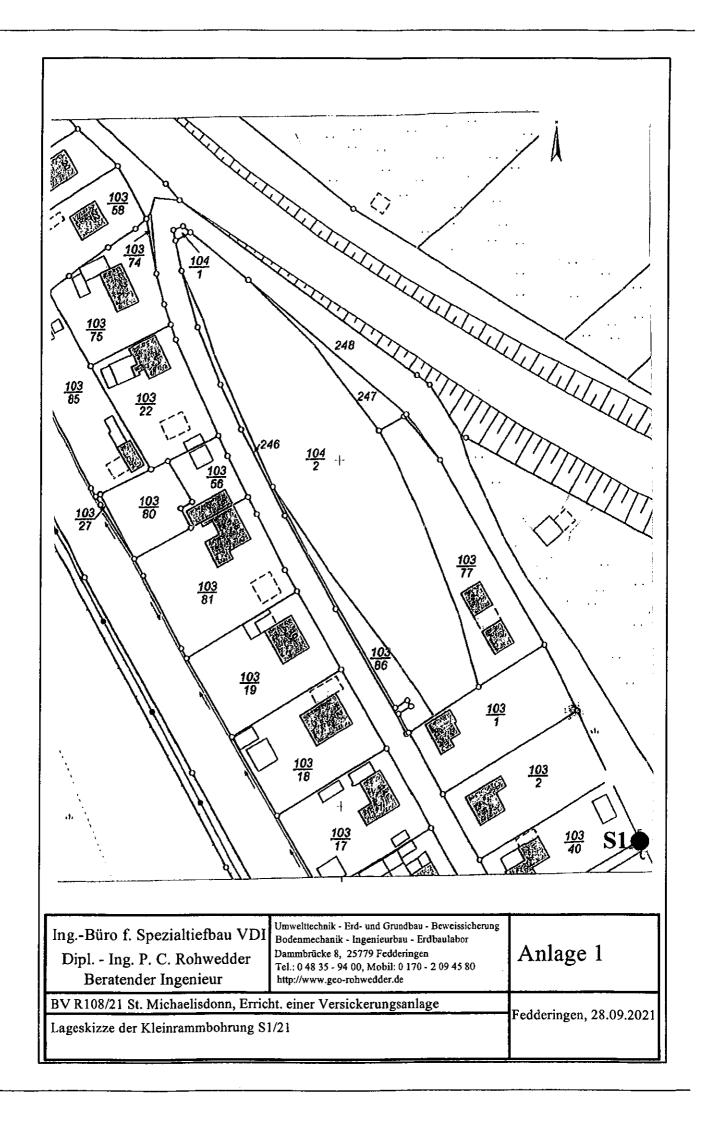
4. Zusammenfassung

Die hydrogeologischen Bemessungen des Sachverständigen haben ergeben, dass einer dezentralen Versickerung anfallenden Oberflächenwassers unter Einhaltung meiner Empfehlungen zugestimmt werden kann.

Die dargestellte Rigolenversickerung ist mit einer Länge $L_0 \sim 26,5$ m zu gestalten bei einer Breite b=0,8 m.

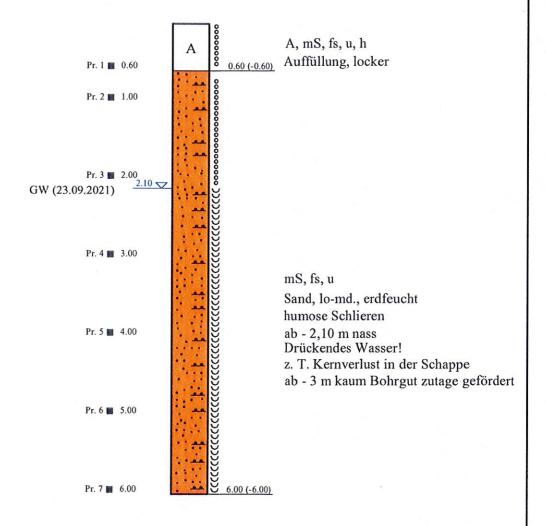
Weitere Bemessungswerte sind dem hydrogeologischen Bericht zu entnehmen.

Für Rückfragen und weitere Beratungen stehe ich Ihnen weiterhin gerne zur Verfügung.



S1/21

0,00 m GOK



Ingenieurbüro für Spezialtiefbau DiplIng. PC. Rohwedder Beratender Ingenieur	Umwelttechnik - Erd- und Grundbau - Beweissicherung Bodenmechanik - Ingenieurbau - Erdbaulabor Dammbrücke 8, 25779 Fedderingen Tel.: 0 48 35 - 94 00, Mobil: 0 170/2 09 45 80	Anlage 2.1
BV R108/21 Errichtung einer Versicke Kleinrammbohrung S1/21	rungsanlage in St. Michaelisdonn	Fedderingen, 28.09.2021 /Hi
M. d. H.: 1 : 50 M. d. L.: ./.		7111

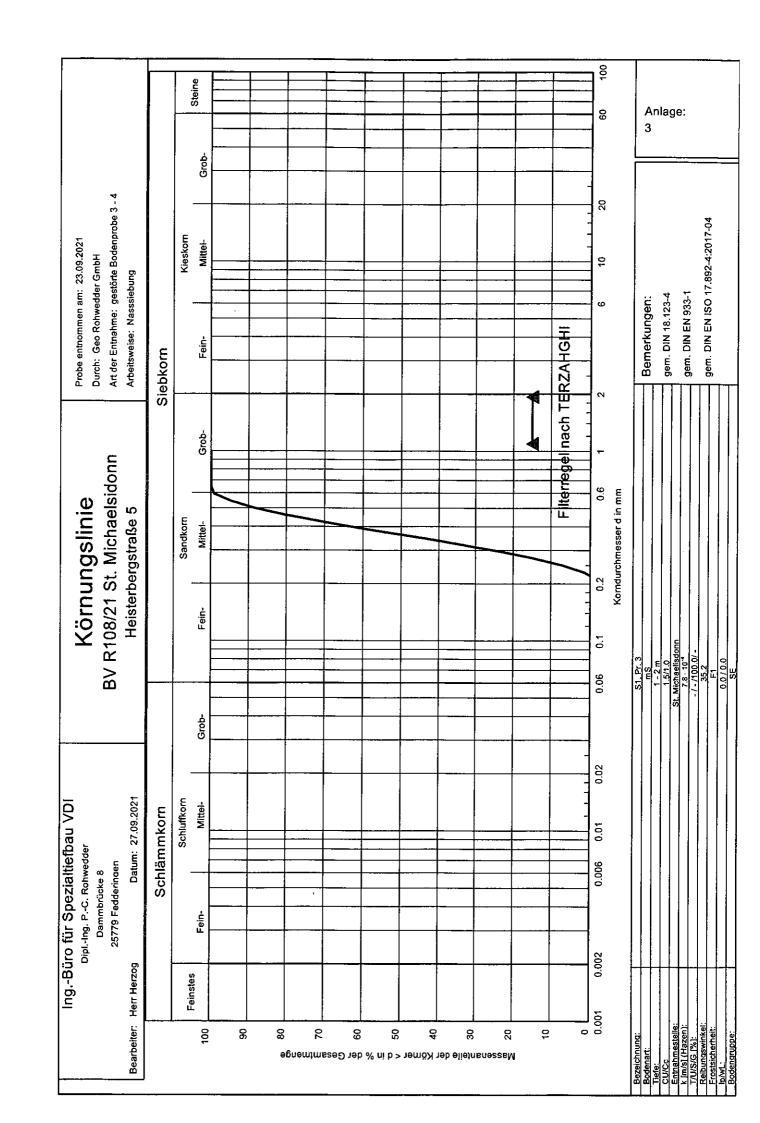
Benen	nung	Kur	zzeichen	Zeichen	1	itechnische wichtige
Bodenart	Beimengung	Bodenart	Beimengung		1	enschaften
KIES	kiesig	G	g	6000000 00000000	\$	breiig
Grobkies	grobkiesig	gG	gg	0000000 0000000 0000000	}	weich
Mittelkies	mittelkiesig	mG	mg	040404040 040404040 04040404 04040404		steif
Feinkies	feinkiesig	fG	fg			halbfest
SAND	sandig	s	S			fest
Grobsand	grobsandig	gS	gs		\(\frac{2}{2}\)	klüftig
Mittelsand	mittelsandig	mS	ms			schwach
Feinsand	feinsandig	fS	fs		s	stark
Schluff	schluffig	U	u		0000	locker
Ton	tonig	Т	t		i	mitteldicht
Torf, Humus	torfig, humos	н	h	**************************************		dicht
Mudde (Faulschlamm)		F			zers., gepr.	zersetzt, gepreßt
					(-)	kalkfrei
Auffüllung		A		A	(+)	kalkhaltig
Steine	steinig	X	x		PflR.	Pflanzenreste
Mutterboden		Mubo		Mu	MlR.	Muschelreste
Verwitterungs- Gehängelehm		L		1//////////////////////////////////////	W %	Wassergehalt
Geschiebelehm		Gl			V _{gl} %	Glühverlust %
Geschiebemergel		Gmg		4444444 4444444	Be	Becken
Klei, Schlick		KI				
Wiesen- u. Seekalk Seekreide Kalkmudde		WK				
Kreidestein	<u> </u>	Krst		Z H Z H Z H		
	Grundwasse	r (m)		∇	Wasser a	angebohrt
····	Grundwasse			4		nach Bohrende
	Grundwasse	r (m)			Wasser i	n Ruhe

IngBüro für Spezialtiefbau VDI DiplIng. P. C. Rohwedder Beratender Ingenieur	Umwelttechnik – Erd- und Grundbau - Beweissicherung Bodenmechanik – Ingenieurbau – Erdbaulabor Dammbrücke 8, 25779 Fedderingen Tel.: 0 4835 – 94 00, Mobil: 0 170 – 2 09 45 80 http://www.geo-rohwedder.de	Anlage 2.2
BV R108/21 Errichtung einer Versicker	ungsanlage in St. Michaelisdonn	F 11 : 20 00 2021
Legende der Abkürzungen für (DIN 4023)	Baugrundprofile	Fedderingen, 28.09.2021 /Hi

LEGENDE DER ABKÜRZUNGEN FÜR BAUGRUNDPROFILE GEOTECHNISCHE BEGRIFFE

(DIN 4022-1, DIN 4023, DIN 18196, DIN 1080)

GRUPPENSYMBOLE	HAUPTANTEILE
Grobkörnige Böden	X Steine 63 200 mm
GE enggestufte Kiese	G Kies 2 63 mm
GW weitgestufte Kies-Sand-Gemische	gG Grobkies 20 63 mm
GI intermittierend gestufte Kies-Sand-Gemische	mG Mittelkies 6,3 20 mm
E enggestufte Sand	fG Feinkies 2,0 6,3 mm
W weitgestufte Sand-Kies-Gemische	S Sand 0,06 2 mm
I intermittierend gestufte Sand-Kies-Gemsiche	gS Grobsand 0,6 2,0 mm
	mS Mittelsand 0,2 0,6 mm
Gemischtkörnige Böden	fS Feinsand 0,06 2 mm
GU Kies-Schluff-Gemische 515 % ≤ 0,06 mm	U Schluff 0,002 0,06 mm
GU* Kies-Schluff-Gemische 1540 % ≤ 0,06 mm	T Ton < 0,002 mm
U Sand-Schluff-Gemische 515 % ≤ 0,06 mm	Mu Mutterboden
SU* Sand-Schluff-Gemsiche 1540 % ≤ 0,06 mm	NEBENANTEILE
GT Kies-Ton-Gemische 515 % ≤ 0,06 mm	schwach < 15 % (z.B. u')
GT* Kies-Ton-Gemische 1540 % ≤ 0,06 mm	stark $> 30 \% (z.B. \overline{u})$
T Sand-Ton-Gemische 515 % ≤ 0,06 mm	. 50 70 (212. 4)
Sand-Ton-Gemische $1540\% \le 0.06 \text{ mm}$	Grobkörnige Böden in Abhängigkeit von U und C
54 Said-101-Schillschie 1540 /0 2 0,00 illill	enggestuft E $U < 6$, C_c beliebig
einkörnige Böden	weitgestuft W $U \ge 6$, $C_c = 1 \dots 3$
IL leicht plastische Schluffe	intermittierend gestuft I $U \ge 6$, $I > C_c$ oder $C_c > 3$
JM mittelplastische Schluffe	minimulational general T = 0, 1 > 0, 000 0, > J
JA ausgeprägt zusammendrückbare Schluffe	Feinkörnige Böden in Abhängigkeit von w _L
TL leicht plastische Tone	leicht plastisch L w _L < 35 %
fM mittelplastische Tone	mittelplastisch M $W_L = 35 50 \%$
ΓA ausgeprägt plastische Tone	ausgeprägt plastisch A w _L > 50 %
Data Inni	
Organogene Böden und Böden mit org. Beimengungen	BEIMENGUNGEN
OU Schluffe mit org. Beimengungen/organogene Schluffe Tone mit org. Beimengungen/organogene Tone	x steinig u schluffig
Tone mit org. Beimengungen/organogene Tone OH grob- bis gemischtkörnige Böden, humos	g kiesig t tonig gg grobkiesig h humos
OK grob- bis gemischtkörnige Böden mit kalkigen Bildungen	gg grobkiesig h humos mg mittelkiesig ho holzig
Ji glob- dis gernischkornige boden ihr karkigen briddingen	fg feinkiesig o organisch
Organische Böden	s sandig tf torfig
IN nicht bis mäßig zersetzter Torf	gs grobsandig k kohlig
IZ zersetzte Torfe	ms mittelsandig + kalkhaltig
Faulschlamm, Mudde, Gyttja, Dy, Sapropel	fs feinsandig ++ kalkreich
Brk. Braunkohle	
(. <u>(%)11</u>	LABORUNTERSUCHUNGEN
luffüllungen	gestörte Probe Wasserprobe O
Auffüllungen aus natürl. Böden (jew. Gruppensymbol) Auffüllungen aus Fremdstoffen	ungestörte Probe 🗌 Bohlkern 🔀
Auttanungen aus Fremustotten	PAUCDUMD
GEOTECHNISCHE GRUNDBEGRIFFE	BAUGRUND- AUFSCHLÜSSE HYDROLOGIE
v _L Fließgrenze I _D bezogene Lagerungsdichte	Bohrung Wasserstand V
VP Ausrollgrenze U Ungleichförmigkeitszahl	
	Sondierung Wasseranschnitt V
Konsistenzzahl γ Feuchtwichte	Schurf Wasserstand steigend
Konsistenzzahl γ Feuchtwichte Plastizitätszahl γ' Wichte unter Auftrieb	Wasserstand steigend ✓ Wasserstand fallend V
Konsistenzzahl γ Feuchtwichte Plastizitätszahl γ' Wichte unter Auftrieb Lagerungsdichte φ' inn. Reibungswinkel (drän.)	Wasserstand fallend
Konsistenzzahl γ Feuchtwichte P Plastizitätszahl γ' Wichte unter Auftrieb Lagerungsdichte φ' inn. Reibungswinkel (drän.) S Steifemodul c' Kohäsion (dräniert)	Wasserstand fallend ↓ DARSTELLUNG DER KONSISTENZBEREICHE
Konsistenzzahl γ Feuchtwichte Plastizitätszahl γ' Wichte unter Auftrieb Lagerungsdichte φ' inn. Reibungswinkel (drän.)	Wasserstand fallend √
Konsistenzzahl γ Feuchtwichte P Plastizitätszahl γ' Wichte unter Auftrieb Lagerungsdichte φ' inn. Reibungswinkel (drän.) S Steifemodul c' Kohäsion (dräniert)	Wasserstand fallend ↓ DARSTELLUNG DER KONSISTENZBEREICHE
Konsistenzzahl γ Feuchtwichte Plastizitätszahl γ' Wichte unter Auftrieb Lagerungsdichte φ' inn. Reibungswinkel (drän.) Steifemodul c' Kohäsion (dräniert)	Wasserstand fallend ↓ DARSTELLUNG DER KONSISTENZBEREICHE breiig steif • • • • • •
Konsistenzzahl γ Feuchtwichte Plastizitätszahl γ' Wichte unter Auftrieb Lagerungsdichte φ' inn. Reibungswinkel (drän.) Steifemodul c' Kohäsion (dräniert)	Wasserstand fallend ↓ DARSTELLUNG DER KONSISTENZBEREICHE breiig steif • • • • • •
Konsistenzzahl γ Feuchtwichte Plastizitätszahl γ' Wichte unter Auftrieb Lagerungsdichte ϕ' inn. Reibungswinkel (drän.) c' Kohäsion (dräniert) D_{Pr} Verdichtungsgrad	Wasserstand fallend ↓ DARSTELLUNG DER KONSISTENZBEREICHE breiig
Konsistenzzahl γ Feuchtwichte Plastizitätszahl γ Wichte unter Auftrieb Lagerungsdichte φ' inn. Reibungswinkel (drän.) S Steifemodul c' Kohäsion (dräniert) DPr Verdichtungsgrad Ing -Büro f Spezieltiefban VDI Umwelttechnik - Erd- und	Wasserstand fallend ↓ DARSTELLUNG DER KONSISTENZBEREICHE breiig
Konsistenzzahl γ Feuchtwichte Plastizitätszahl γ Wichte unter Auftrieb Lagerungsdichte φ' inn. Reibungswinkel (drän.) S Steifemodul c' Kohäsion (dräniert) O Glühverlust D _{Pr} Verdichtungsgrad IngBüro f. Spezialtiefbau VDI Umwelttechnik – Erd- und Bodenmechanik - Ingenieu	Wasserstand fallend ↓ DARSTELLUNG DER KONSISTENZBEREICHE breiig ★ steif weich ★ halbfest Grundbau - Beweissicherung urbau - Erdbaulabor
Konsistenzzahl γ Feuchtwichte Plastizitätszahl γ Wichte unter Auftrieb Lagerungsdichte φ' inn. Reibungswinkel (drän.) S Steifemodul c' Kohäsion (dräniert) D Glühverlust DPr Verdichtungsgrad IngBüro f. Spezialtiefbau VDI Dipl. – Ing. P. C. Rohwedder Wichte unter Auftrieb ψ inn. Reibungswinkel (drän.) Umwelttechnik – Erd- und Bodenmechanik - Ingenieu Dammbrücke 8, 25779 Fed	Wasserstand fallend ↓ DARSTELLUNG DER KONSISTENZBEREICHE breiig steif weich halbfest Grundbau - Beweissicherung urbau - Erdbaulabor ideringen Anlage 2.3
Konsistenzzahl γ Feuchtwichte Plastizitätszahl γ Wichte unter Auftrieb Lagerungsdichte φ' inn. Reibungswinkel (drän.) S Steifemodul c' Kohäsion (dräniert) D _{Pr} Verdichtungsgrad IngBüro f. Spezialtiefbau VDI Dipl. – Ing. P. C. Rohwedder Beratender Ingenieur Viewelttechnik – Erd- und Bodenmechanik - Ingenieu Dammbrücke 8, 25779 Fed Tel.: 04835 – 94 00, Mobil	Wasserstand fallend ↓ DARSTELLUNG DER KONSISTENZBEREICHE breiig steif weich halbfest Grundbau - Beweissicherung urbau - Erdbaulabor dderingen 1: 0170/2 09 45 80 Anlage 2.3
Konsistenzzahl γ Feuchtwichte Plastizitätszahl γ' Wichte unter Auftrieb Lagerungsdichte φ' inn. Reibungswinkel (drän.) S Steifemodul c' Kohäsion (dräniert) O Glühverlust D _{Pr} Verdichtungsgrad IngBüro f. Spezialtiefbau VDI Dipl. – Ing. P. C. Rohwedder Beratender Ingenieur Wichte unter Auftrieb Wichte unter Auftrieb Wichte unter Auftrieb Volation (dräniert) Verdichtungsgrad Umwelttechnik – Erd- und Bodenmechanik - Ingenieu Dammbrücke 8, 25779 Fed Tel.: 04835 – 94 00, Mobil http://www.geo-rohwedder	Wasserstand fallend ↓ DARSTELLUNG DER KONSISTENZBEREICHE breiig steif weich halbfest Grundbau - Beweissicherung urbau - Erdbaulabor ideringen 1: 0170/2 09 45 80 r.de St. Michaelisdonn
Konsistenzzahl γ Feuchtwichte Plastizitätszahl γ Wichte unter Auftrieb Lagerungsdichte φ' inn. Reibungswinkel (drän.) S Steifemodul c' Kohäsion (dräniert) D _{Pr} Verdichtungsgrad IngBüro f. Spezialtiefbau VDI Dipl. – Ing. P. C. Rohwedder Beratender Ingenieur Viewelttechnik – Erd- und Bodenmechanik - Ingenieu Dammbrücke 8, 25779 Fed Tel.: 04835 – 94 00, Mobil	Wasserstand fallend ↓ DARSTELLUNG DER KONSISTENZBEREICHE breiig



Rigolenversickerung

Durchlässigkeit = 7 800 - 10⁴ m/s

Gundwasserfurabstand = 2.10 m

Zuschlagsfaktor = 1.20

Häufigkeit n [1/a] = 0.200

5-jähnge Überschreitungshäufigkeit

A(u) = 470.0 m

Zulässiger Abstand UK Anlage - GW = 1.00 m

Suhbreite der Rigole b = 0.80 m

Höhe der Rigole h = 0.50 m

Max. Wasserstand Rigole = 0.20 m

Nutzbare Höhe der Rigole h = 0.30 m

Ergebnis Erforderliche Rigolenlänge = 26.39 m Erforderliches Speichervolumen = 2.22 m³ Maßgebende Regendauer = 5.0 Minuten Regenspende = 339.0 Liter/(sec·ha) Entleerungszeit = 0.1 Stunden

— 0:00 = 0:80		
Rigolenversickerung		GW = 2.10

19.75

5 min 10 min 8.20 6.80

20 min 30 min

15 min

60 min

45 min

26.39

- E

۵

St. Michaelisdonn

T_{D(0.2.)}
[U(s.ha)]

339.0

204.7

152.6

124.0

92.6

69.2

56.4

IngBuro 1. Spezialtietbau VDI umwei Bodenn DiplIng. PC. Rohwedder beamt Beratender Ingenieur roll: od	Umweitlachnik - Erd- u, Grundbau - Beweissicherung Bodermechenik - Inganieurbau - Erdbaulabor Dammbrücke 8, 25779 Fadderingen Tell: 04355-9400; FAX 04835-9420 Mobil: 0170 - 2094590	Anlage 4
BV R107-21 St. Michaelisdonn		Albersdorf, 27.09.2021
Berechnung von Versickerungsanlagen nach DWA- A 138 / 2005 Rigolenversickerung, Heisterbergstraße 5	nach DWA- A 138 / 2005	