Gutachten über die Möglichkeit zur

Versickerung von Niederschlagsabflüssen

für das BV: "Neubau eines Wohnhauses und einer

Halle" auf einem Grundstück in der Straße

"Auf der Alten Fuhr" in 51709 Marienheide

Bearbeiter:

Slach & Partner mbB Beratende Ingenieure

Felderweg 12 51688 Wipperfürth

Tel.: 02268 / 89 45 3 0 Fax: 02268 / 89 45 3 33

Erstellt im:

Oktober 2017

Auftrags-Nr.:

17-5515

1. Auftrag und Aufgabenstellung

Die Slach & Partner mbB Beratende Ingenieure wurde am 13.10.2017 von Herrn Daniel Peterson aus Marienheide mit hydrogeologischen Untersuchungen für das Bauvorhaben "Neubau eines Wohnhauses und einer Halle" auf einem Grundstück in der Straße "Auf der Alten Fuhr" in 51709 Marienheide beauftragt.

Die hydrogeologischen Untersuchungen sollen klären, ob die Niederschlagsabflüsse des geplanten Wohnhauses und der Halle nachteilsfrei auf dem Grundstück in den Untergrund versickert werden können.

2. Untersuchungsobjekt

Beschaffenheit des untersuchten Grundstückes:

- Das untersuchte Grundstück liegt in nördlicher Stadtrandlage von Marienheide. Es wird im Westen von der Straße Auf der alten Fuhr erschlossen. Nach Norden folgt eine landwirtschaftlich genutzte Grünwiese. Im Osten und Süden wird das Grundstück von Wohnbebauung begrenzt.
- Bei dem Untersuchungsgrundstück handelt es sich um eine mit Obstbäumen bewachsene Grünwiese, die an einem nach Süden einfallenden Hang liegt.
- Das Grundstück liegt außerhalb einer festgesetzten Wasserschutzzone. Es entwässert in südliche Richtung in die Wipper.

Planungen:

- Die Planungen sehen den Neubau eines Wohnhauses und einer Halle im nordwestlichen Grundstücksbereich vor. Sowohl die Dachfläche des Wohnhauses als auch die der Halle betragen nach Aussage des Auftraggebers jeweils ca. 200 m². Zuerst soll das Wohnhaus und zu einem späteren Zeitpunkt eventuell die Halle gebaut werden.
- Die anfallenden Niederschlagsabflüsse des geplanten Wohnhauses und der Halle sollen nach Möglichkeit im östlichen Grundstücksbereich über eine Rigole in den Untergrund versickert werden.

Eine Übersicht der Planungen kann dem Lageplan in Anlage 1 entnommen werden.

3. Methodik

Folgende Arbeiten wurden am 16.10.2017 im Gelände durchgeführt:

- Abteufen der zwei Kleinrammbohrung KRB 1 und KRB 2 bis max. 1,9 m unter Geländeoberkante (GOK) in dem für die Versickerung der Niederschlagsabflüsse vorgesehenen Grundstücksbereich.
- Durchführung von zwei Versickerungsversuchen in den beiden Bohrlöcher zur Bestimmung der hydraulischen Leitfähigkeit des Untergrundes.
- Einmaß der Bohransatzpunkte nach Lage.

Die Lage der Bohrpunkte findet sich im Lageplan in Anlage 1.

Tel: (0 22 68) 89 45 3 - 0

Mobil: (01 72) 2 97 39 55

Fax: (0 22 68) 90 11 74

eMail: info@slach.de

4. Ergebnisse der Geländearbeiten

Untergrundaufbau

Es wurde folgender Schichtaufbau angetroffen (siehe auch Bohrprofile in Anlage 2).

KRB 1:

0,00 m - 0,20 m: Mutterboden, Schluff, kiesig, steif, feucht;

0,25 m - 0,80 m: Verwitterungsschutt, Schluff, stark kiesig, steif;

0,80 m - 1,90 m: Schluffstein, stark entfestigt, feucht.

KRB 2:

0.00 m - 0.20 m: Mutterboden, Schluff, kiesig, steif, feucht;

0,25 m - 0,70 m: Verwitterungsschutt, Schluff, stark kiesig, steif;

0,70 m - 1,90 m: Schluffstein, stark entfestigt, feucht.

Hydraulische Leitfähigkeitsbestimmung

Die Ergebnisse der durchgeführten Versickerungsversuche (Open-End-Test) sind in der folgenden Tabelle 1 aufgeführt. Zusätzlich ist die Bodenschicht angegeben, in der der Versuch durchgeführt wurde. Die Versuchsanordnungen sind zusätzlich in Anlage 3 dokumentiert.

Tabelle 1: Frgebnisse der Durchlässigkeitsbestimmungen

Sondierung	Versuchsteufe [m u. GOK]	k _f -Wert [m/s]	Bodenschicht
KRB 1	1,9	4,5 x 10 ⁻⁵	Schluffstein, stark entfestigt, feucht
KRB 2	1,8	6,1 x 10 ⁻⁵	Schluffstein, stark entfestigt, feucht

5. Bewertung der Ergebnisse und Bewertung

Für die Planung, den Bau und den Betrieb von Anlagen zur Versickerung von Niederschlagswasser sind die Hinweise des Arbeitsblatts DWA-A 138 der Deutschen Vereinigung für Wasserwirtschaft, Abwasser und Abfall e.V. (DWA) zu beachten. In diesem Arbeitsblatt wird für dezentrale Versickerungsanlagen ein Durchlässigkeitsbeiwert (k_f-Wert) des Untergrundes im Bereich zwischen 5,0 x 10⁻⁶ m/s und 5,0 x 10⁻³ m/s gefordert.

Der bei beiden Bohrungen im Grundgebirge ermittelte k_f -Wert liegt innerhalb des von der DWA empfohlenen Intervalls. Versickerungswirksame Schicht ist der entfestigte Schluffstein. Der Grundwasserflurabstand kann mit > 5 m angenommen werden. Ein ausreichender Sickerraum von mindestens 1 m unterhalb einer Versickerungsanlage kann somit eingehalten werden. Die Niederschlagsabflüsse von den Dachflächen der geplanten Gebäude können als unbedenklich eingestuft werden.

Ausreichende Abstände (gemäß den Hinweisen des Arbeitsblatts DWA-A 138) zu Gebäuden und Grundstücksgrenzen können eingehalten werden.

Aus gutachterlicher Sicht sind die Voraussetzungen für eine dezentrale Versickerung von Niederschlagswasser über eine Rigole gegeben. Der Unterzeichner befürwortet eine Versickerung, da alle geforderten Voraussetzungen für die Installation einer Versickerungsanlage eingehalten werden können:

3

- Das gesamte anfallende Wasser kann mit Ausnahme des überschreitbaren Lastfalls vom Boden aufgenommen werden,
- o Eine schädliche Verunreinigung oder sonstige nachteilige Veränderung des Grundwassers bzw. von Trinkwasser sowie eines oberirdischen Gewässers kann ausgeschlossen werden,
- O Das Austreten von Wasser an der Erdoberfläche ist nicht zu befürchten,
- Eine Gefährdung benachbarter baulicher Anlagen oder des Bodens (z.B. der Standsicherheit) aufgrund der Wassereinleitung ist nicht zu befürchten,
- o Die erforderlichen Grundwasserabstände werden eingehalten.

6. Dimensionierung der Versickerungsanlage

Da zuerst nur das Wohnhaus geplant ist, und zum jetzigen Zeitpunkt noch nicht sicher ist, ob die Halle gebaut wird, werden zwei Rigolendimensionierungen vorgenommen. Die erste berechnete Rigole ist für die Niederschlagsabflüsse des Wohnhauses (200 m²) und die zweite Rigole für die Abflüsse des Wohnhauses und der Halle (400 m²) dimensioniert.

Für die Bemaßung der Rigole zur Regenwasserversickerung wurde bei der Berechnung des Regenabflusses die KOSTRA-Tabelle für das Rasterfeld Spalte 15, Zeile 54 benutzt. Die Wiederkehrzeit T (in Jahren) wurde mit 5 angesetzt. Je nach tatsächlich angeschlossener Dachflächen kann die Rigolen-Anlage – bei Beibehaltung der Breite und Tiefe – auch linear verlängert bzw. verkürzt werden.

In Anlage 4 sind die Parameter der Berechnung dezidiert aufgeführt. In der nachfolgenden Tabelle 2 ist die Bemaßung der Rohr-Rigole für eine angeschlossene Fläche von 200 m² und in Tabelle 3 von 400 m² zusammengefasst.

Tabelle 2: Bemaßung der Rohr-Rigolen-Anlage für eine angeschlossene Fläche von 200 m²

1	angeschlossene Fläche	k _r -Wert [m/s]	Rigolentiefe (Kieskörper + Überdeckung)	Länge x Sohlbreite
	[m²]		[m]	[m]
Rigole	200	5.0×10^{-5}	2,5 (2,2 + 0,3)	5,4 x 1,5

Tabelle 3: Bemaßung der Rohr-Rigolen-Anlage für eine angeschlossene Fläche von 400 m²

	angeschlossene Fläche	k _f -Wert [m/s]	Rigolentiefe (Kieskörper + Überdeckung)	Länge x Sohlbreite	
	[m ²]		[m]	[m]	
Rigole	400	5,0 x 10 ⁻⁵	2,5 (2,2 + 0,3)	10,8 x 1,5	

Um die langfristige Funktionstüchtigkeit der Rigole zu gewährleisten, sollte der Kieskörper mit einem Geovlies abgedeckt werden. Auf diese Weise werden das Einschwemmen von Feinkornanteilen und eine damit verbundene Verminderung der Porosität vermieden. In den lang gestreckten Rigolenkörper ist zusätzlich ein perforiertes Rohr (DN 100 mm) zu verlegen, um einen gleichmäßigen Einstau zu ermöglichen. Um einen Eintrag von Schmutzfracht in die Rigole zu verhindern, ist ein Kontrollschacht mit Schlammfang vorzusehen.

7. Resümee

Die angetroffenen Bodenschichten und die hydrogeologischen Gegebenheiten lassen die Ableitung der anfallenden Niederschlagswässer im untersuchten Grundstücksbereich in der

oben beschriebenen Form zu. Eine Gefährdung oder negative Beeinträchtigung von Grundoder Oberflächenwasser ist bei einwandfreiem Betrieb der Anlage nicht zu besorgen.

Das auf den befestigten Zuwegungs- und Terrassenflächen anfallende Niederschlagswasser kann über die belebte Bodenzone versickert werden. Dies sollte großflächig randlich der befestigten Flächen erfolgen. Die Verwendung von wasserdurchlässigem Ökopflaster wird empfohlen.

Das Gutachten basiert auf den im Gelände ermittelten Befunden. Der in der Sondierung festgestellte Aufbau des Untergrundes wurde auf den gesamten Untersuchungsbereich extrapoliert. Dies muss nicht mit den tatsächlichen Verhältnissen übereinstimmen. Sollte während der Tiefbauarbeiten eine andere als in dem vorliegenden Gutachten aufgeführte Untergrundsituation angetroffen werden, ist der Gutachter unverzüglich zu benachrichtigen, um weitere Empfehlungen einzuholen. Das Gutachten ist nur in seiner Gesamtheit verbindlich.

Wipperfürth, den 18.10.2017 Slach & Partner mbB Beratende Ingenieure

1. Unden

M. Sc. Geograph Fabian Linden Projektbearbeiter Diplom Seologe Jean Clause Slach Geschäftsführer

Im Anhang sind dargestellt:

Anlage 1: Lageplan mit Eintrag des Bohransatzpunktes

Anlage 2: Bohrprofile

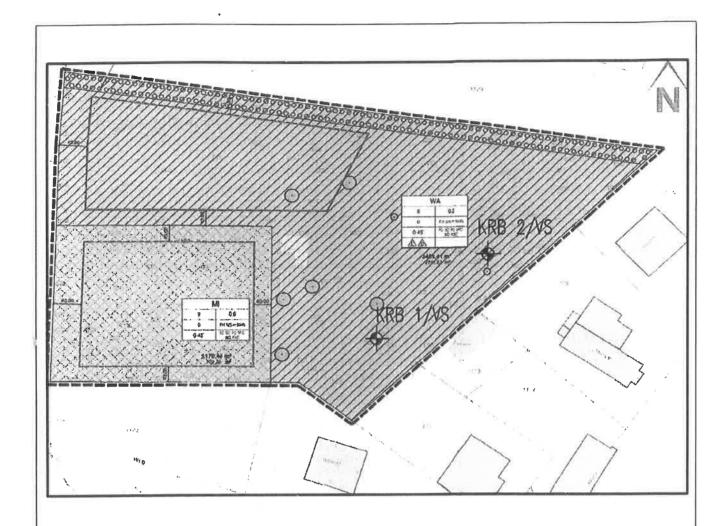
Anlage 3: Dokumentation der Versickerungsversuche (Open-End-Test)

Anlage 4: Dimensionierung der Versickerungsanlage (Rigole) mit Prinzipskizze der Rohr-

Rigolen-Versickerung für eine angeschlossene Fläche von 200 m²

Anlage 5: Dimensionierung der Versickerungsanlage (Rigole) mit Prinzipskizze der Rohr-

Rigolen-Versickerung für eine angeschlossene Fläche von 400 m²







Ansatzpunkt

KRB

Kleinrammbohrung

VS

Versickerungsversuch

Auftraggeber:

Projekt: Versickerung von Niederschlagsabflüssen auf einem Grundstück in der Straße Auf der Alten Fuhr in 51709 Marienheide

Planinhalt: Lageplan mit Eintrag der Sondieransatzpunkte

bear./Dat. gepr./Datum geändert/Datum

Maßstab: Zeichnungsnr. Anlage Nummer 17-5515

Slach & Partner mbB Beratende Ingenieure

Felderweg 12 51688 Wipperfürth Tel.: 02268 / 89 45 30 Fox: 02268 / 89 45 3 33

Projekt-Nr. slach & partner mbB 17-5515 Felderweg 12 51688 Wipperfürth Anlage Nr. Versickerung von Niederschlagsabflüssen 2 Tel.: 02268/89 45 3 Q Auf der Alten Fuhr in 51709 Marienheide m NN KRB 2 374.0 373,60 m NN Mutterboden, Schluff, kiesig, steif, feucht, 373.5 dunkelbraun 0.20 (373.40) Verwitterungsschutt, Schluff, stark kiesig, KRB 1 373.0 steif, feucht, braun 0.70 (372,90) 372,60 m NN Mutterboden, Schluff, kiesig, steif, feucht, dunkelbraun 372.5 Schluffstein, stark entfestigt, feucht, braun 0.20 (372.40) Verwitterungsschutt, Schluff, stark kiesig, steif, feucht, braun 372.0 0.80 (371.80) 1.80 (371.80) mit Versickerungsversuch 371.5 Schluffstein, stark entfestigt, feucht, braun 371.0 1.90 (370.70) mit Versickerungsversuch 370.5

Versickerungsversuche im Gelände (Open-End-Tests) zur Bestimmung der Durchlässigkeitsbeiwerte

Auftrag Nr.:

17-5515;

Versickerung von Niederschlagsabflüssen

Ort:

Auf der Alten Fuhr in 51709 Marienheide

Datum:

18.10.2017

Bohrung	T m	r mm	h m	Zeit min	Wasser- menge I	Q m³/s	Kf m/s
KRB 1	1,9 1,8	40	0,5 0,5	1	0,30 0,40	5,0E-06 6,7E-06	4,5E-05 6,1E-05

- T Tiefe des Bohrloches
- r Brunnenradius, mm
- h Wasserstandshöhe, m
- Q Wasserzugabe in m³/s, zum Konstanthalten des Wasserspiegels
- Kf Durchlässigkeitsbeiwert für die Bemessung der Versickerungsanlage, m/s

Berechnung einer Rohrrigole oder Rigole für das Rasterfeld: Spalte 15, Zeile 54

Angaben zur Rigole:

bR [m]	Rigolenbreite	1,6
h+ü [m]	gesamte Rigolenhöhe	2,6
h [m]	nutzbare Höhe der Rigole (Kieskörper)	2,2
ű [m]	Überdeckung .	0,3
SR	Speicherkoeffizient	0,35
d [m]	Rohrdurchmesser	0,1

Berechnung des Gesamtspeicherkoeffizienten der Rigole:

SRR	Gesamtspeicherkoeffizient der Rohrrigole	0,351547

Angaben zur Berechnung der Rigole:

Au [m²]	angeschlossene (undurchlässige) Fläche	200
kf [m/s]	Durchlässigkeitsbeiwert	0,00005
bR [m]	Rigolenbreite	1,5
h [m]	nutzbare Höhe der Rigole (Kieskörper)	2,2
SRR	Gesamtspeicherkoeffizient der Rohrrigole	0,351547
ſZ	Zuschlagsfaktor	1,2

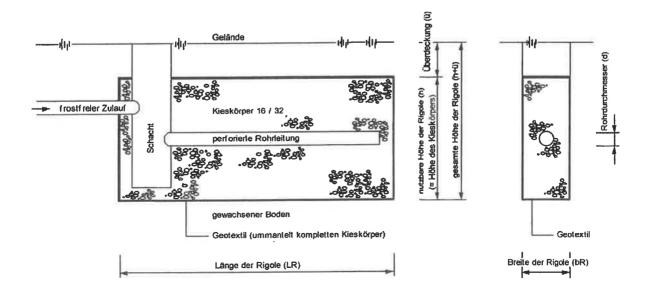
Berechnung der Rigole für das Rasterfeld:

Spalte 15, Zeile 54			
Niederschlagsdauer für da	98	Länge der Rohrrigole oder	
Rasterfeld:		Rigole in Abhängigkeit	
Spalte 15, Zeile 54		der Niederschlagsspende	
10	min	3,13	m
20	min	3,98	m
30	min	4,51	m
45	min	5,04	m
60	min	5,39	m
90	min	5,11	m
120	min	4,85	m
180	min	4,39	m
240	min	4,01	m
360	min	3,43	m
540	min	2,85	m
720	min	2,45	m
1080	min	1,95	m
1440	min	1,68	m
. 2880	min	1,27	m
4320	min	0,99	m

Für die Rohrrigole oder Rigole ergeben sich somit folgende Abmessungen:

LR	Länge der Rigole	in m	5,4
bR	Breite der Rigole	in m	1,5
h	nutzbare Höhe der Rigole	in m	2,2
h+ü	gesamte Rigolenhöhe	in m	2,5
ü	Überdeckung	in m	0,3
d	Rohrdurchmesser	in m	0,1

Schemaskizze der Rohrrigole:



Berechnung einer Rohrrigole oder Rigole für das Rasterfeld: Spalte 15, Zeile 54

Angaben zur Rigole:

bR [m]	Rigolenbreite	1,5
h+ü [m]	gesamte Rigolenhöhe	2,5
h [m]	nutzbare Höhe der Rigole (Kieskörper)	-2,2
û (m)	Überdeckung	0,3
SR	Speicherkoeffizient	0,35
d [m]	Rohrdurchmesser	0,1

Berechnung des Gesamtspeicherkoeffizienten der Rigole:

SRR	Gesamtspeicherkoeffizient der Rohrrigole	0,351547

Angaben zur Berechnung der Rigole:

Au [m²]	angeschlossene (undurchlässige) Fläche	400
kf (m/s)	Durchlässigkeitsbeiwert	0,00005
bR [m]	Rigolenbreite	1,5
h [m]	nutzbare Höhe der Rigole (Kieskörper)	2,2
SRR	Gesamtspeicherkoeffizient der Rohrrigole	0,351547
fZ	Zuschlagsfaktor	1,2

Berechnung der Rigole für das Rasterfeld:

Spalte 15, Zeile 54			
Niederschlagsdauer für da	Länge der Rohrrigole oder		
Rasterfeld:		Rigole in Abhängigkeit	
Spalte 15, Zeile 54		der Niederschlagsspende	
10	min	6,27	m
20	min	7,96	m
30	min	9,03	m
45	ពារំរា	10,09	m
60	min	10,78	m
90	min	10,21	m
* 120	min	9,70	m
180	min	8,78	m
240	min	8,02	m
360	min	6,85	m
540	min	5,69	m
720	min	4,90	m
1080	min	3,90	m
1440	min	3,36	m
2880	min	2,55	m
4320	min	1,98	m

Für die Rohrrigole oder Rigole ergeben sich somit folgende Abmessungen:

LR	Länge der Rigole	in m	10,8
bR	Breite der Rigole	in m	1,5
h	nutzbare Höhe der Rigole	in m	2,2
h+ü	gesamte Rigolenhöhe	in m	2,5
ü	Überdeckung	in m	0,3
d	Rohrdurchmesser	in m	0,1

Schemaskizze der Rohrrigole:

