Gemeinde Damshagen

GV Damsh/17/11905 Vorlage-Nr: Mitteilungsvorlage Status: öffentlich Datum: 26.09.2017 Federführend: Verfasser: Robert Kieslich Bauwesen Vorstellung der Möglichkeiten zur Niederschlagsentwässerung im B-Plan Gebiet Nr. 10 Damshagen Beratungsfolge: Gremium Teilnehmer Nein Enthaltung

Bauausschuss der Gemeinde Damshagen

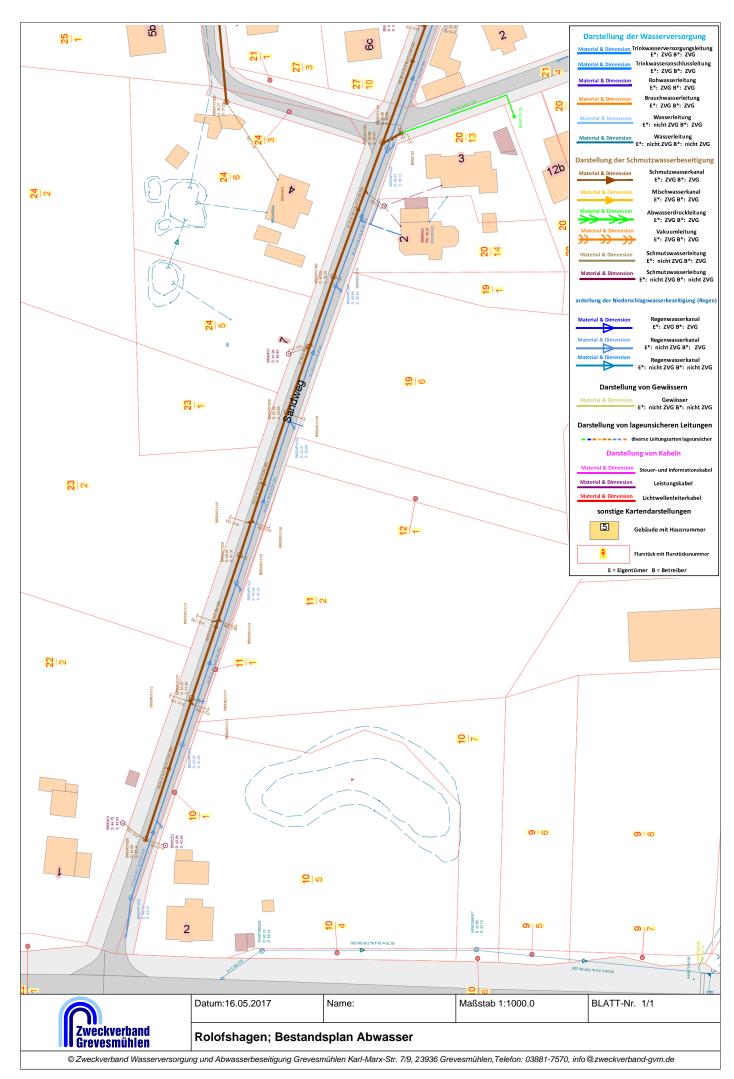
Gemeindevertretung Damshagen

Sachverhalt:

Im derzeit geplanten B-Plan Gebiet B 10 Rolofshagen wurde durch mehrere Sondierungen auf den Baufeldern festgestellt, dass eine Versickerung auf Grund der Bodenverhältnisse nicht möglich ist. Deshalb wurde aufgrund der Ortskenntnisse das Ingenieurbüro angefragt, ggf. eine Lösungsmöglichkeit zur Beseitigung des Niederschlagswassers aufzuzeigen. Das Planungsbüro stellt den Vorschlag vor.

Anlagen:

Leitungsbestand, Vorlage durch das Ingenieurbüro in der Sitzung





INGENIEURGESELLSCHAFT FÜR GRUNDBAU UND UMWELTTECHNIK MBH

Nordring 12 **19073 Wittenförden ☎** (0385) 64 55 -10 Fax: (0385) 64 55 - 110

SICKERTECHNISCHE STELLUNGNAHME

Bauvorhaben: Rolofshagen

Sandweg

Versickerung von Niederschlagswassser

Bauherr: Gemeinde Damshagen

Registriernummer: 17 209

Auftraggeber: Amt Klützer Winkel

Fachbereich Bauwesen für die Gemeinde Damshagen

Schloßstraße 1 23948 Klütz

Aufgestellt durch : Dipl.- Ing. T. Beirow

Textseiten: 7

Anlageseiten: 6

Wittenförden, den 02.07.2017 Dipl.-Ing. T. Beirow

Geschäftsführer

INHALTSVERZEICHNIS

0 Unterlagen, A	Anlagen	2
1 Vorbemerkun	ng	3
2 Bauaufgabe		3
3 Untersuchung	gsprogrammgsprogramm	3
3.1	Bodenaufschlüsse / Vermessung	
3.2	Laboruntersuchungen	
4 Baugrundveri	hältnisse	4
4.1	Morphologie, Bebauung, Nutzung	4
4.2	Baugrundschichtung	4
4.3	Grundwasser	4
5 Eigenschafte	n der Baugrundschichten	5
5.1	Bautechnische Beschreibung	
5.2	Durchlässigkeit	6
6 Sickertechnis	sche Schlußfolgerungen	7
7 Hinweise		7

0 Unterlagen, Anlagen

UNTERLAGEN

U 1	Auftragsschreiben	08.05.2017
U 2	Bestandsplan Abwasser, M 1 : 1000, ZV Grevesmühlen	16.05.2017
U 3	Ergebnisse von 4 Rammkernsondierungen, IGU mbH, Wittenförden	21.06.2017
U 4	Hydrologische Karte der DDR, M 1 : 50.000, Blatt 404 - 1/2	1984

ANLAGEN

A 1 Übersichtslageplan, Maßstab 1 : 20 000

A 2 Lageplan, Maßstab 1 : 1 250

A 3.1 - 3.4 Bohrprofile

1 Vorbemerkung

Am Sandweg sollen für eine eventuelle spätere Bebauung die Versickerungsmöglichkeiten von Niederschlagswasser geprüft werden.

Für die Planung werden Aussagen hinsichtlich der Baugrundschichtung, des Grundwasserstandes und der Versickerungsfähigkeit benötigt.

Die IGU mbH wurde mit der Erarbeitung einer sickertechnischen Stellungnahme beauftragt.

2 Bauaufgabe

Die für die Versickerung vorgesehenen Flächen befinden sich nördlich und südlich des Sandweges.

Angaben zur Bebauung bzw. zu den geplanten Sickeranlagen liegen noch nicht vor.

3 Untersuchungsprogramm

3.1 Bodenaufschlüsse / Vermessung

Für die orientierende Erkundung des Baugrundes kamen 4 Rammkernsondierungen mit Teufen von 3,0m zur Ausführung.

Die Aufschlußansatzpunkte wurden höhenmäßig auf Schachtdeckel, die nach /U2/ höhenmäßig bekannt sind, eingemessen. Ansatzhöhen und Aufschlußtiefen gehen aus nachstehender Tabelle hervor.

Tabelle 1 Ansatzhöhen und Aufschlußtiefen

Aufschluss	BS 1	BS 2	BS 3	BS 4
GOK m NHN	43,35	43,95	43,20	42,30
Tiefe in m	3,0	3,0	3,0	3,0

Die Lage der Ansatzpunkte ist in A 2 dargestellt.

3.2 <u>Laboruntersuchungen</u>

Laborversuche sind in dieser Untersuchungsphase nicht vorgesehen.

4 Baugrundverhältnisse

4.1 Morphologie, Bebauung, Nutzung

Das Geländerelief ist insgesamt flach wellig mit Gefälle in südöstlicher Richtung. Im geplanten Versickerungsbereich existieren Höhenunterschiede von etwa 1,5m - 2,0m (siehe Tab. 1). Die Untersuchungsflächen werden als Acker- / Grünland genutzt.

Die südlich des Sandweges gelegene Teilfläche wurde nach Aussagen eines Anwohners in den 1980 -er Jahren planiert und teilweise, mit zunehmender Mächtigkeit in südliche Richtung, aufgefüllt.

4.2 Baugrundschichtung

Die Baugrundschichtung ist relativ einheitlich.

Oberflächig ist eine humose Deckschicht (Mutterboden, Schicht ①) vorhanden, die im Baufeld eine Mächtigkeit von 0,15m - 0,65m aufweist.

Darunter folgen bindige Ablagerungen bis zur Endteufe.

Bei BS 4 handelt es sich bis in 1,0m Tiefe um lehmige Auffüllungen (Schicht ②), darunter und in den übrigen Aufschlüssen um Geschiebelehm / -mergel (Schicht ③).

4.3 Grundwasser

Nach /U 4/ ist der obere Grundwasserleiter auf einer Kote um 19m NHN und somit etwa 23m - 24m unter Flur zu erwarten.

Bei den in den Sondierungen angetroffenen Wasserständen handelt es sich um Schichtwasserzulauf zum offenen Bohrloch. Stauwasserbildungen auf der bindigen Schicht ② sind temporär möglich.

Die Wasserstände gehen aus nachstehnder Tabelle hervor.

Tabelle 2 Wasserstände

Aufschluss	BS 1	BS 2	BS 3	BS 4
WspEndstand [m]	1,70		2,45	1,85
WspEndstand [m NHN]	41,65		40,75	40,45

^{*)} kein Wasserspiegel angetroffen

In Abhängigkeit vom Niederschlagsdargebot und überjährigen Schwankungen können auch höhere Wasserstände vorkommen.

5 Eigenschaften der Baugrundschichten

5.1 Bautechnische Beschreibung

Die im Untersuchungsgebiet angetroffenen Böden sind anhand der ingenieurgeologischen Ansprache in 3 Baugrundschichten unterteilt worden.

Schicht ®	Oberboden Sand, schluffig, humos	
Mächtigkeit	0,15m - 0,65m	
Genese	humose Deckschicht, durchwurzelt	
Vorkommen	oberflächig, alle Sondierungen	
Kornverteilung	Schluffkorngehalt <0,063mm ca. 15 - 25 M. %	
Lagerungsdichte	locker	
Steine	Steine < 200mm 0 - 10%	
Steine / Blöcke	Steine / Blöcke > 200mm 0 - 5%, große Blöcke > 600mm 0%	
organ. Anteil	$V_{ql} \approx 2 - 4 \%$	
Frostsicherheit	F 3	
Wasserführung	nein, schwach durchlässig, Staunässe möglich	
Färbung	dunkelbraungrau	

Schicht @	Auffüllung : Lehm, sandig	[SU*]
Mächtigkeit	0,60m	
Genese	anthropogen	
Vorkommen	unterhalb Schicht ① , Tiefenbereich 0,40m - 1,00m (nur BS 4)	
Kornverteilung	Schluffkorngehalt <0,063mm ca. 20 - 30 M. %	
Konsistenz	halbfest ; leicht plastisch	
Steine	Steine < 200mm 1 - 30%	
Steine / Blöcke	Steine / Blöcke > 200mm 1 - 15%, große Blöcke > 600mm 0 - 5%	
Frostsicherheit	F 3	
Wasserführung	nein, sehr schwach durchlässig, wasserstauend	
Färbung	dunkelgraubraun, braun	
Besonderheiten	witterungsempfindlich, empfindlich gegen dynamische Anregung	

Schicht 3	Geschiebelehm / -mergel: Sand - Schluff - Gemisch, schwach tonig - tonig	SU* - TL		
Mächtigkeit	1,25m - 2,85m			
Genese	glazigen			
Vorkommen	unterhalb Schicht ① + ②, Tiefenbereich 0,15m - 3,00m			
Kornverteilung	Schluffkorngehalt <0,063mm ca. 20 - 30 M. %			
Konsistenz	überwiegend steif, lokal auch halbfest oder weich ; leicht plastisch			
Steine	Steine < 200mm 1 - 30%			
Steine / Blöcke	Steine / Blöcke > 200mm 1 - 15%, große Blöcke > 600mm 0 - 5%			
Frostsicherheit	F 3			
Wasserführung	wasserführend in dünnen Sandadern,			
	sehr schwach durchlässig, wasserstauend			
Färbung	braun			
Besonderheiten	witterungsempfindlich, empfindlich gegen dynamische Anregung			

In der folgenden Tabelle sind die oben angeführten Baugrundschichten zusammengefaßt.

Tabelle 3 Bodengruppen, Bodenklassen

Bo.Nr	Beschreibung der Schicht	Bodengruppe DIN 18196	Bodenklasse DIN 18 300 - 2012	Verdichtungs- klasse ZTVA	Frostempfind- lichkeit ZTVE
1	Oberboden	ОН	1 / 4		F 3
2	Auffüllung, lehmig	[SU*]	4	V 3	F 3
3	Geschiebelehm / -mergel	SU* - TL	4	V 3	F 3

5.2 Durchlässigkeit

Die Durchlässigkeitsbeiwerte der Baugrundschichten wurden anhand von Literaturdaten überschlägig ermittelt.

Tabelle 4 Durchlässigkeitsbeiwerte

Schicht	Bodengruppe	Durchlässigkeitsbeiwert
Nr.	DIN 18196	k (m/s)
①	ОН	1 x 10 ⁻⁷ – 1 x 10 ⁻⁶
2	[SU*]	1 x 10 ⁻⁸ – 1 x 10 ⁻⁷
3	SU* - TL	5 x 10 ⁻⁹ – 1 x 10 ⁻⁸

6 Sickertechnische Schlußfolgerungen

Die Planung von Sickeranlagen für nicht schädlich verunreinigtes Niederschlagswasser erfolgt auf Grundlage der DWA-A 138.

Der zur Verrieselung vorgesehene Standort muss zwei wesentliche Kriterien erfüllen :

- Mindestdurchlässigkeit des Baugrundes unterhalb der Sickeranlage $k_f \ge 1 \times 10^{-6} \text{ m/s}$
- Mindestabstand der Sohle Sickeranlage zum höchsten Grundwasserstand ≥ 1,0 m

Die Durchlässigkeit der anstehenden Böden ① - ③ hinsichtlich der Versickerung von Niederschlagswasser gemäß DWA-A 138 ist nicht ausreichend und somit zur Versickerung ungeeignet.

Die planmäßige Versickerung von Niederschlagswasser ist nicht möglich.

7 Hinweise

Die im vorliegenden Bericht enthaltenen Ergebnisse der geotechnischen Untersuchungen und der sickertechnischen Schlußfolgerungen beziehen sich ausschließlich auf den Kenntnisstand des Gutachters zum Zeitpunkt der Beauftragung bzw. der Gutachtenerstellung (siehe Unterlagenverzeichnis und Angaben zum Bauvorhaben Kap. 2).

Werden Abweichungen hinsichtlich der angetroffenen Baugrundverhältnisse zum vorliegenden Bericht festgestellt, ist der Baugrundgutachter zu verständigen.

Dipl.-Ing. T. Beirow

T. BEIMAL