

Haase+Reimer Ingenieure GbR Dipl.-Ing. Frank Haase Dipl.-Ing. Kai Reimer Dipl.-Ing. Thorsten Carstensen

Ingenieurbüro für Planung + Bauregie Straßenbau, Abwassertechnik, Wasserbau, Verkehrsplanung, Versorgung

Alte Landstraße 7 24866 Busdorf

Telefon: 0 46 21 - 932 33 33 hr-ing@t-online.de

Bewertung Wasserhaushaltsbilanz gem. A-RW 1 und Konzept für den Regenwasserabfluss

Erschließung B-Plan Nr. 19 "Feuerwehrgerätehaus Damp" Projekt:

in der Gemeinde Damp

Auftraggeber: Gemeinde Damp, - Die Bürgermeisterin -

handelnd durch das

Amt Schlei-Ostsee

Holm 13, 24340 Eckernförde

bearbeitet: Busdorf, den 25.03.2022

ANLAGEN

1	Übersichtlageplan	M = 1:5.000
ı	Obersichliageplan	IVI — I . 5.000

- 2 Lageplan RW-Konzept M = 1 : 250
- 3 Übersicht Flächengrößen und -versiegelungen
- 4 Bodengutachten
- 5 Bemessung RRB

1. Bewertung Wasserhaushaltsbilanz gem. A-RW 1

1.1 Lage des Bebauungsplans mit Referenzzustand gem. A-RW 1

Der B-Plan Nr. 19 liegt am nördlichen Ortsrand vom Ortsteil Vogelsang-Grünholz der Gemeinde Damp (s. *Anlage 1*) nördlich vom Florianweg, östlich der L 26 und südlich der K 61. Die Gemeinde Damp wird gem. A-RW 1 der Region Rendsburg-Eckernförde Nord-Ost (H-5) im Naturraum Hügelland zugeordnet.

Der Wasserhaushalt des gewählten Einzugsgebiets (potenziell naturnaher Referenzzustand) beträgt:

Abfluss (a): 3,4 % Versickerung (g): 36,0 % Verdunstung (v): 60,6 %

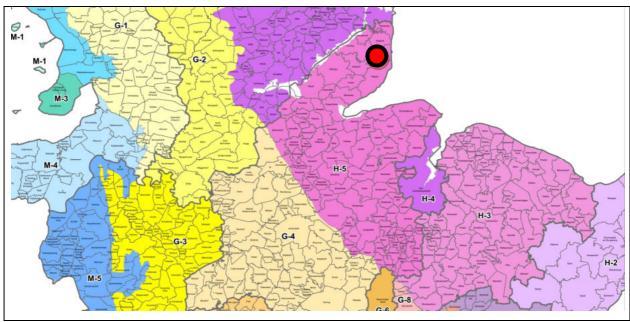


Bild 1: Lage B-Plan 19 Damp, Regionen nach A-RW 1

Der Bebauungsplan weist eine Größe von 0,664 ha (6.638 m²) auf.

Somit ergeben sich folgende a-g-v-Werte:

```
a (abflusswirksame Fläche) => 0.664 ha x 3.4 % = 0.0226 ha g (versickerungswirksame Fläche) => 0.664 ha x 36.0 % = 0.2390 ha v (verdunstungswirksame Fläche) => 0.664 ha x 60.6 % = 0.4024 ha
```

Die tatsächlichen Flächennutzungen im B-Plan 19 sind wie folgt vorgesehen bzw. vorhanden:

Dachflächen	=	0,126 ha
Pflasterflächen	=	0,267 ha
Asphaltflächen	=	0,030 ha
Deckkiesflächen	=	0,007 ha
Grünflächen	=	0,234 ha
Gesamtfläche	=	0,664 ha

1.2 Berechnung der a2-g2-v2-Werte

Die versiegelten Flächen für den B-Plan Nr. 19 setzen sich aus Dächern, aus Pflaster mit offenen/dichten Fugen, Deckkies und Asphalt zusammen. Die entsprechenden Flächenanteile können dem Lageplan (s. *Anlage 2*) und tabellarisch der *Anlage 3* entnommen werden.

Gemäß Bild 2 ergeben sich folgende a2-g2-v2-Werte im veränderten Zustand:

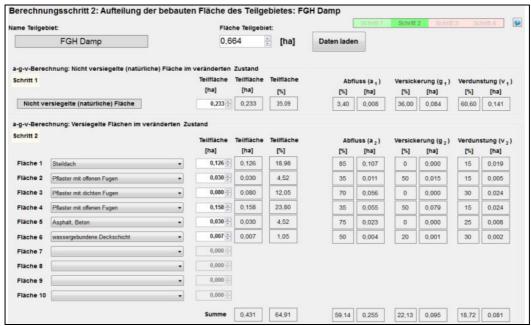


Bild 2: Aufteilung bebaute Flächen gem. A-RW 1

1.3 Maßnahmen zur Behandlung von Regenabflüssen, Ermittlung der a3-g3-v3-Werte

Unter Berücksichtigung der Einleitung der Regenabflüsse der versiegelten Flächen in den gemeindlichen RW-Kanal, ein geplantes Regenrückhaltebecken/Graben sowie Flächenversickerung betragen die a3-g3-v3-Werte:

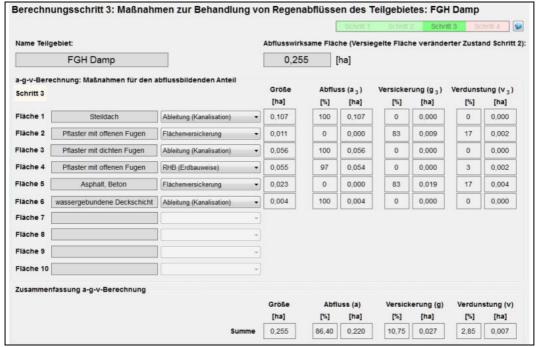


Bild 3: Maßnahmen zur Behandlung von Regenabflüssen gem. A-RW 1

1.4 Bewertung der Wasserhaushaltsbilanz

Der Vergleich vom Referenzzustand zur Planung des Regenabflusses zeigt bei der Bewertung der Wasserhaushaltsbilanz im Fall 1 und 2, dass die Min- und Maximalabweichungen sowohl für den Abfluss und die Verdunstung nicht eingehalten werden s. Bilder 4, 5 und 6.



Bild 4: Bewertung der Wasserhaushaltsbilanz gem. A-RW 1

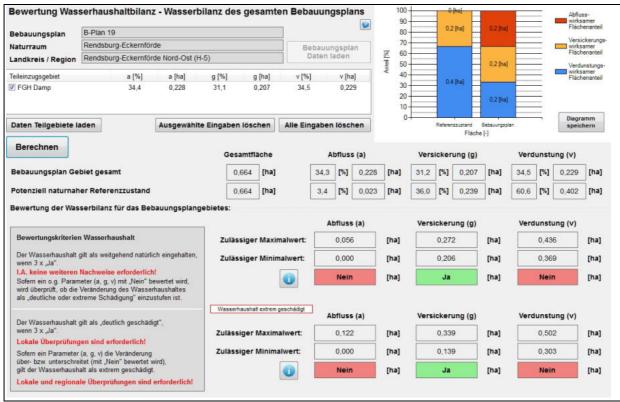


Bild 5: Bewertung der Wasserhaushaltsbilanz - Wasserbilanz - gem. A-RW 1

Bewertung der Wasserhaushaltsbilanz

Einzugsgebiet: B-Plan 19

Naturraum: Rendsburg-Eckernförde

Landkreis/Region: Rendsburg-Eckernförde Nord-Ost (H-5)

Teileinzugsgebiete

Teileinzugsgebiet: FGH Damp

a-g-v-Werte: a: 34,40 % 0,228 ha g: 31,10 % 0,207 ha v: 34,50 % 0,229 ha

Gesamtes Einzugsgebiet

Gesamtfläche: 0,664 ha

a-g-v-Werte: a: 34,34 % 0,228 ha g: 31,17 % 0,207 ha v: 34,49 % 0,229 ha

Potentiell naturnahes Einzugsgebiet (Referenzfläche)

Gesamtfläche: 0,664 ha

a-g-v-Werte: a: 3,40 % 0,023 ha g: 36,00 % 0,239 ha v: 60,60 % 0,402 ha

Bewertung der Wasserhaushaltsbilanz: Fall 1

Zulässige Veränderung

a-g-v-Werte: (+5%) a: 0,056 ha g: 0,272 ha v: 0,436 ha

Zulässige Veränderung

a-g-v-Werte (-5%): a: 0,000 ha g: 0,206 ha v: 0,369 ha

Einhaltung

der Grenzwerte: a: Änderung von +/- 5 % nicht eingehalten

g: Änderung von +/- 5 % eingehalten v: Änderung von +/- 5 % nicht eingehalten

Bewertung der Wasserhaushaltsbilanz: Fall 2

Zulässige Veränderung

a-g-v-Werte: (+15%) a: 0,122 ha g: 0,339 ha v: 0,502 ha

Zulässige Veränderung

a-g-v-Werte (-15%): a: 0,000 ha g: 0,139 ha v: 0,303 ha

Einhaltung

der Grenzwerte: a: Änderung von +/- 15 % nicht eingehalten

g: Änderung von +/- 15 % eingehalten

v: Änderung von +/- 15 % nicht eingehalten

Bild 6: Bewertung der Wasserhaushaltsbilanz gem. A-RW 1

Somit wird der Wasserhaushalt extrem geschädigt.

2. Konzept für den Regenwasserabfluss

2.1 Geplante Regenwasserentwässerung

Das Entwässerungskonzept für Regenabflüsse des B-Plans Nr. 19 sieht für den geplanten Parkplatz und der Zufahrt aus Betonsteinpflaster vor, dass über entsprechende Längs- und Querneigungen der Flächen das Oberflächenwasser über 3 Pflasterrinnen und 2 Straßenabläufe mit einer Anschlussleitung einem geplanten Regenrückhaltebecken [RRB] zugeführt werden. Die gedrosselte Ableitung aus dem RRB erfolgt über eine Ablaufleitung in den nördlich gelegenen Graben des Wasser- und Bodenverbandes Schwastrumer Au.

Das Niederschlagswasser auf den Gehwegflächen vom geplanten Parkplatz zum Neubau des Feuerwehrgerätehaues werden über die quergeneigte Oberfläche der Rasenrandfläche zur Flächenversickerung zugleitet.

Die Regenabflüsse der Dachfläche des neuen Feuerwehrgerätehauses und der gepflasterten westlichen Verkehrsfläche werden über Fallrohre, Pflasterrinne, 5 Straßenabläufen und 4 Grundleitungssträngen dem vorhandenen RW-Hausanschluss zugeführt.

An dem RW-Bestand vom Florianweg 1 und 3 (je Ableitung in RW-Kanal) und dem Einmündungsbereich geplante Zufahrt Parkplatz / L 26 (Flächenversickerung Asphaltfläche und Weg in Graben) wird nichts verändert.

Das Entwässerungskonzept ist als Lageplan in der Anlage 2 dargestellt.

Somit erfolgt die Ableitung des Oberflächenwassers des B-Plans Nr. 19 mittels Flächenversickerung, Rückhaltung einschl. Verdunstung und Abfluss in den öffentlichen RW-Kanal und Graben.

2.2 Baugrundverhältnisse

Um Aufschluss über die Baugrundverhältnisse zu erhalten, wurden auf dem Planareal am 14.04.2020 durch die Neumann Baugrunduntersuchung GmbH & Co.KG 10 Kleinbohrungen bis zu einer max. Tiefe von 6 m durchgeführt.

Die 10 Sondierungen zeigen, dass auf dem Baugrundstück 0,40 bis 0,55 m starke Oberbodenschichten anstehen, die durch weites gehend bindige Böden unterlagert werden.

Schichten- und Tagwasserspiegel sind zwischen 1,15 bis 4,30 m unter der vorhandenen Geländeoberkante zu erwarten.

Weitere Aufschlüsse können der Anlage 4 entnommen werden.

Gemäß Punkt 3.2 des Baugrundgutachtens ist eine Versickerung von Niederschlagswasser für den B-Plan Nr. 19 weites gehend auszuschließen.

2.3 Regenwasserrückhaltung

Das RW-Konzept sieht vor, dass die Regenabflüsse vom Parkplatz einschl. der Zufahrt über ein neues geplantes Regenrückhaltebecken [RRB] gedrosselt dem nördlichen vorhandenem Graben zugeleitet werden. Das zurückzuhaltende Volumen wird auf eine reduzierte Wassermenge von 3 l/s ausgelegt.

Unter Berücksichtigung einer reduzierten abflusswirksamen Pflasterfläche Ared von 1.103 m² (1.575 m² x 0,70, s. *Anlage 3*) sowie einer Drosselung auf 3 l/s ergibt sich gem. DWA-A 117 für das 5-jährige Regenereignis ein Rückstauvolumen von 20,400 m³ auf einer geplanten mittleren Einstaufläche von 47,50 m² im geplanten Rückhaltebecken. Diese entspricht einem rechnerischen Aufstau von 0,43 m. Die Bemessung liegt diesem Konzept als *Anlage 5* bei.

2.4 Fazit

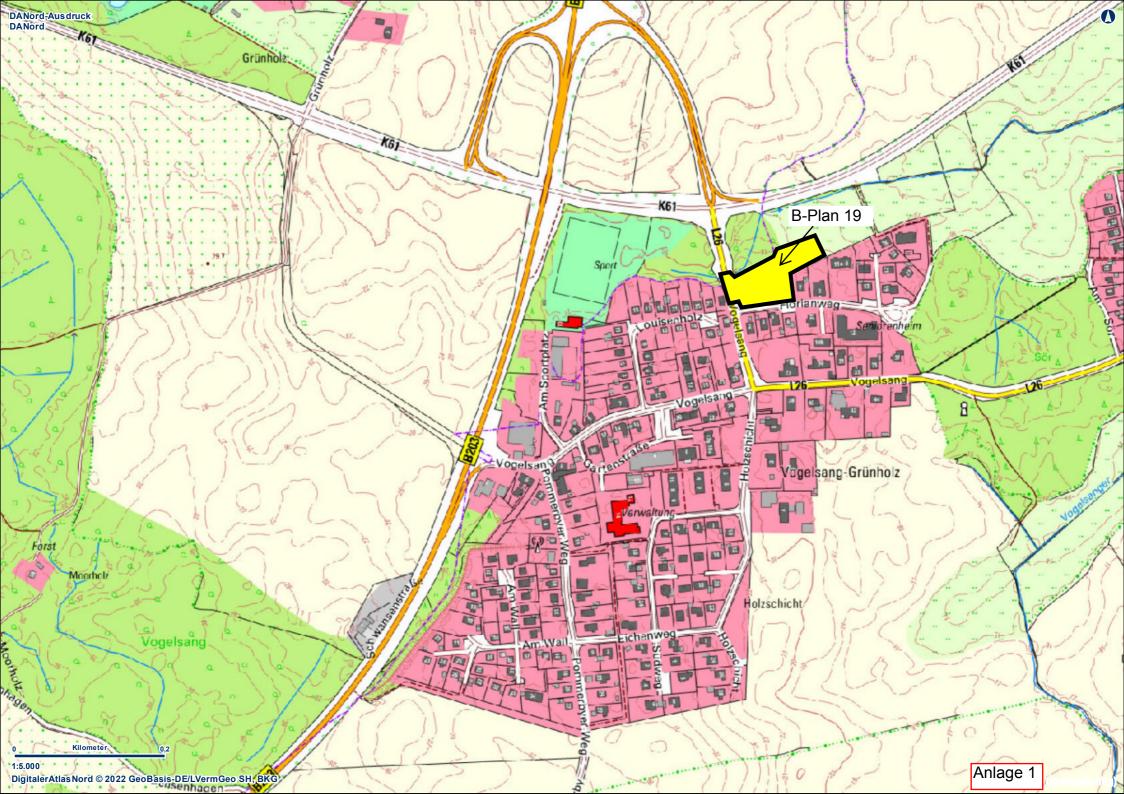
In dem vorgelegten Konzept für den Regenwasserabfluss wird mittels Flächenversickerung sowie Rückhaltung/Teilverdunstung die zusätzliche Einleitmenge für das gemeindlichen RW-Netz und den Graben des Wasser- und Bodenverbandes minimiert.

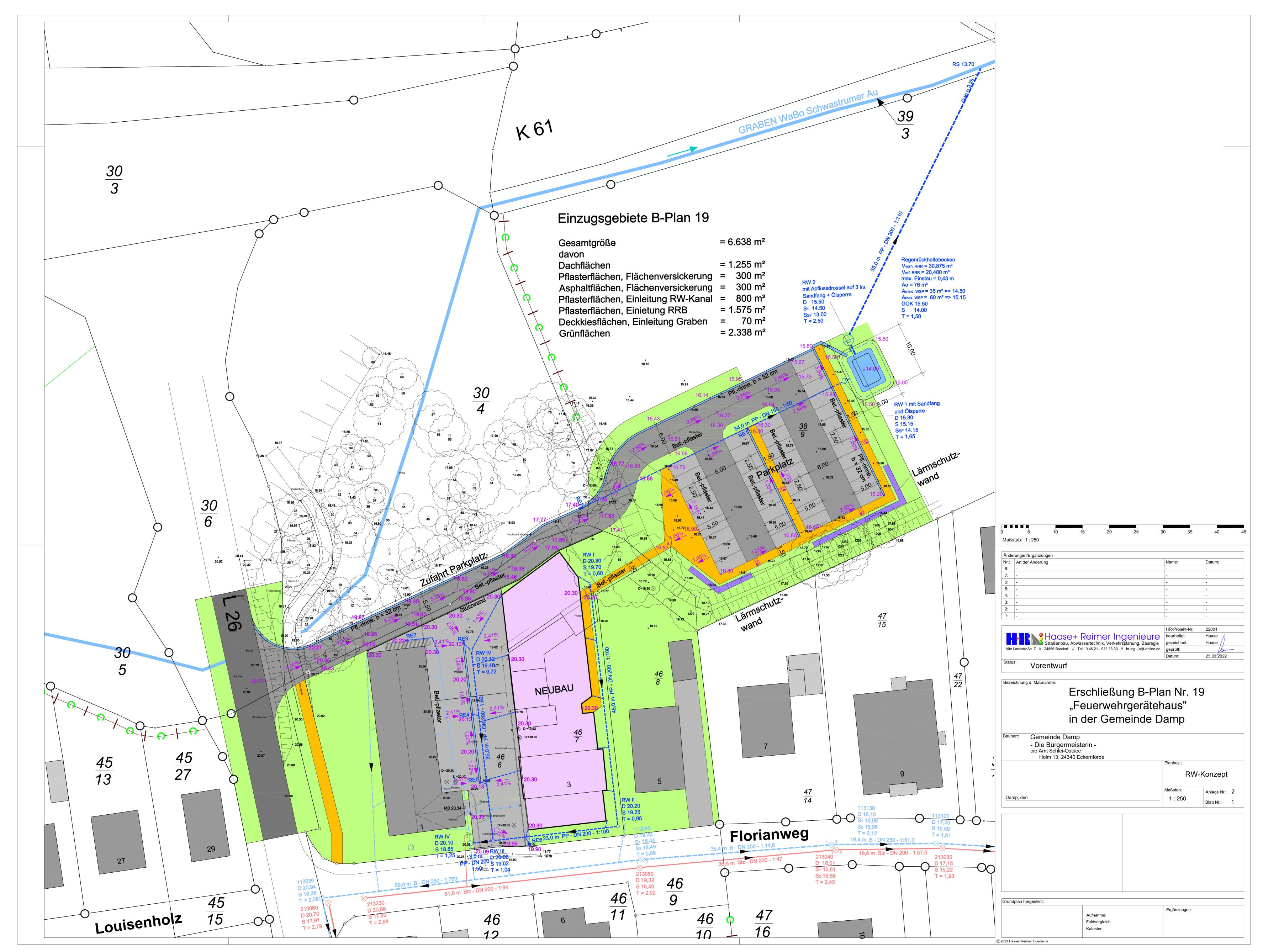
Aufgrund des vorhandenen Baumbestandes im Planareal (s. Bild 7), trägt dieser auch einen Anteil zur Verdunstung der Niederschläge bei, der rechnerisch in der Wasserhaushaltbilanzierung keine Berücksichtigung findet.



Bild 7: Baumbestand Planareal

Nach Prüfung des RW-Konzeptes durch die Untere Wasserbehörde und ggfs. weiterer Abstimmungen erfolgt die Aufstellung eines entsprechenden detaillierten Bauentwurfs.





Übersicht Flächengrößen/-versiegelungen B-Plan 19, FGH Damp

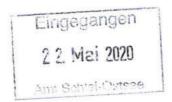
Gesamtgröße B-Plan			6.638	0,664
Einleitung in RRB		[m²]	[m²]	[ha]
Zufahrt, Fahrgassen	Pflaster	1.040		
Stellplätze	Pflaster	500		
Gehweg zw. Stellplätzen	Pflaster	35		
			1.575	0,158
Flächenversickerung				
Gehweg	Pflaster	260		
Florianweg 5, Terrasse	Pflaster	40		
Fahrbahn L 26	Asphalt	300		
	·		600	0,060
Einleitung RW-Kanal				
FGH Bestand	Dach	390		
FGH Neubau	Dach	690		
Fahrgasse FGH	Pflaster	665		
Florianweg 5	Dach	175		
Florianweg 5, Auffahrt	Pflaster	135		
			2.055	0,206
Einleitung Graben				,
Gehweg	Deckkies	70		
			70	0,007
				,
Grünflächen		2.338	2.338	0,234
Summe	-	6.638	6.638	0,664
Differenziert nach:		[m²]		[ha]
Dachflächen		1.255		0,126
Pflasterflächen, Flächenver	rsickerung	300		0,030
		000		0.000
Pflasterflächen, Einleitung	RW-Kanal	800		0,080
Pflasterflächen, Einleitung	1.575		0,158	
Asphaltflächen, Flächenver	300		0,030	
D 111 (111111)			0.00=	
Deckkiesflächen, Einleitung	70		0,007	
0 " " "		0.000		0.00
Grünflächen		2.338		0,234
		6.638		0,664

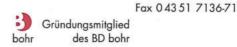


Dipl.-Ing. Peter Neumann Baugrunduntersuchung GmbH & Co. KG Marienthaler Str. 6 24340 Eckernförde Tel. 04351 7136-0

NEUMANN Baugrunduntersuchung GmbH & Co. KG • Marienthaler Str. 6 • 24340 Eckernförde

Gemeinde Damp über: Amt Schlei-Ostsee Bauen und Umwelt Holm 13 24340 Eckernförde





20.05.2020 am/ki

Bauvorhaben 094/20

Bauvorhaben: Neubau eines Feuerwehrgerätehauses und von PKW-Stellflächen in der Gemeinde Damp, OT Vogelsang-Grünholz, Florianweg Baugrunduntersuchung - Gründungsbeurteilung

Vorgang

Die Gemeinde Damp beabsichtigt, auf dem Grundstück im Florianweg 3 in Damp, OT Vogelsang-Grünholz ein Feuerwehrgerätehaus zu errichten. Weiterhin sollen nördlich der Grundstücke Florianweg 1 und Florianweg 3 eine Zuwegung und dahinter angeschlossen 40 PKW - Stellplätze entstehen. Details zu der geplanten Lage und Bauweise des Feuerwehrgerätehauses liegen zum Zeitpunkt der Gutachtenerstellung nicht vor. Die Lage des Bauvorhabens kann der Anlage 1 entnommen werden.

Die Dipl.-Ing. Peter Neumann Baugrunduntersuchung GmbH & Co. KG ist am 17.03.2020 durch das Amt Schlei-Ostsee beauftragt worden, den Baugrund auf dem Grundstück Florianweg 3 sowie im Bereich der geplanten Verkehrs- und Parkflächen zu erkunden und hierauf basierend ein Baugrundgutachten mit Aussage zur allgemeinen Bebaubarkeit auf den Flächen sowie zur allgemeinen Versickerungsfähigkeit im Bereich der Parkflächen zu erarbeiten.

Für die Bearbeitung standen folgende Unterlagen zur Verfügung:

Lageplan vom 02.03.2020, Architekt Wohlenberg, Eckernförde, Maßstab 1:500



2 Baugrund

2.1 Durchgeführte Untersuchungen

Der Baugrund ist im Bereich des geplanten Feuerwehrgerätehauses am 14.04.2020 in Anlehnung an die Vorgabe des Architekturbüros Wohlenberg durch vier Kleinbohrungen (BS 1 bis BS 4) bis in eine Tiefe von 6,0 m unter Ansatzhöhe erkundet worden. Darüber hinaus wurden im Bereich der geplanten Zufahrt sowie der Parkflächen weitere sechs Kleinbohrungen (BS 5 bis BS 10) bis in eine Tiefe von 4,0 m unter Ansatzhöhe abgeteuft.

Die Untersuchungspunkte wurden eingemessen, wobei als Höhenbezugspunkt (HBP) die Oberkante eines Schachtdeckels auf dem Grundstück Florianweg 1 genutzt wurde (HBP ± 0,00 m). Die Lage der Untersuchungspunkte und des HBP kann der Anlage 1 entnommen werden. Die Ergebnisse der Kleinbohrungen sind als Bohrprofile in den Anlagen 2.1 + 2.2 dargestellt.

Aus den Kleinbohrungen wurden insgesamt 53 gestörte Bodenproben entnommen, die durch den Baugrundsachverständigen bestimmt und beurteilt wurden.

Darüber hinaus wurden an repräsentativen Bodenproben bodenmechanische Laborversuche durchgeführt, deren Ergebnisse in Kap. 2.3 dargestellt und interpretiert werden. Die Ergebnisse dieser Versuche sind als Laborprotokolle in den Anlagen 3 und 4 beigefügt.

2.2 Baugrundaufbau

Aus den aufgetragenen Bohrprofilen ist ersichtlich, dass unterhalb 0,40 – 0,55 mächtigen humosen Oberböden und bereichsweise sandigen, schwach humosen Aufschüttungen überwiegend gewachsene bindige Böden erbohrt wurden. Die kalkhaltigen Geschiebemergel sind im oberflächennahen Bereich zu kalkfreien Geschiebelehmen verwittert. Im Bereich des Florianweg 1 wurden die bindigen Geschiebeböden im Konsistenzbereich zwischen weich und steif-halbfest erkundet, wobei die weichen Konsistenzen vermehrt im Übergangsbereich zwischen Geschiebelehm und Geschiebemergel auftreten. Im Bereich der Zuwegung und der Parkflächen wurden innerhalb der Kleinbohrungen BS 6 und BS 8 zwischen Geschiebelehm und Geschiebemergel Schluffe mit weicher und steifer Konsistenz angetroffen. Während die



bindigen Böden in der BS 10 in einer Tiefe von 3,80 m u. Ansatzhöhe von Sanden unterlagert werden, wurden die bindigen Böden in den übrigen Bohrungen nicht durchörtert.

2.3 Bodenmechanische Laborversuche

2.3.1 Korngrößenverteilungen

Mit Hilfe einer kombinierten Sieb- und Schlämmanalyse nach DIN EN ISO 17892-4 ist die Korngrößenverteilung einer Probe aus den Geschiebelehmen ermittelt worden. Die Ergebnisse der Untersuchung sind in Tabelle 1 zusammengestellt. Weitere Einzelheiten hierzu sind der Anlage 3 zu entnehmen.

Tabelle 1: Ergebnisse der Kornverteilungsanalyse der untersuchten Probe

Sondierung / Proben Nr.	Tiefe [m]	Bodenart	Kornanteile T/U/S/G [%]	Bodengruppe nach DIN 18196	
BS 4 / 2	1,00 – 1,20	S, u, t', g'	14,2 / 27,4/ 52,5 / 5,9	UL - UM	

2.3.2 Wassergehalte

An insgesamt vier Bodenproben wurden die Wassergehalte der Geschiebelehme und -mergel nach DIN EN ISO 17892-1 im Erdbaulabor ermittelt. Die Ergebnisse sind in der nachfolgenden Tabelle 2 zusammengestellt. Einzelheiten können der Anlage 4 entnommen werden.

Tabelle 2: Wassergehalte und Konsistenz der untersuchten Böden

Sondierung Proben Nr.	/ Tiefe [m]	Bodenart	Wasser- gehalt [%]	Konsistenz	
BS 4/2	1,00 – 2,00	Geschiebelehm	15,53	weich - steif	
BS 4/3	2,50 - 2,80	Geschiebelehm	23,04	weich	
BS 4 / 4	3,80 – 4,00	Geschiebemergel	13,11	steif	
BS 6 / 5	3,60 - 3,90	Geschiebemergel	18,04	weich - steif	



2.4 Zusammenstellung der bodenmechanischen Kennwerte

In nachstehender Tabelle 3 werden die für die weitere Bearbeitung erforderlichen bodenmechanischen Kennziffern als charakteristische Größen auf Grundlage der Bodenansprache, der Laborversuche und anhand von Erfahrungswerten, die von vergleichbaren Baugrundverhältnissen vorliegen, zusammengestellt.

Tabelle 3: Bodenmechanische Kennwerte des für die Gründung relevanten Baugrundes

Bodenart	Tonous Ronald		Kohäsion c' [kN/m²]	Wichte γ/ γ' [kN/m³]	
Oberboden	für Gründ	lungszwecke nicht	geeignet	18,0 / 10,0	
Auffüllungen, rollig humos	für Gründ	lungszwecke nicht	geeignet	18,0 / 10,0	
Sand, locker - mitteldicht	20,0	30,0		18,0 / 10,0	
Sand, Kiessand*, mitteldicht	50,0	35,0	× =	19,0 / 11,0	
Schluff, weich	3,0	20,0	3,0	18,0 / 8,0	
Schluff, steif	20,0	25,0 10,0		19,0 / 9,0	
Geschiebelehm, weich	5,0	25,0	5,0	20,0 / 10,0	
Geschiebelehm, weich - steif	8,0	26,0	7,5	20,0 / 10,0	
Geschiebelehm, steif	25,0	27,0	10,0	21,0 / 11,0	
Geschiebelehm, steif - halbfest	30,0	27,5	11,0	21,0 / 11,0	
Geschiebemergel, weich - steif	10,0	26,5	10,0	21,0 / 11,0	
Geschiebemergel, steif	35,0	27,5	12,5	22,0 / 12,0	
Geschiebemergel, steif - halbfest	45,0	28,0	13,0	22,0 / 12,0	

^{*} Austauschboden



2.5 Grundwasser

Nach Abschluss der Sondierarbeiten wurde innerhalb der Bohrlöcher Wasser in Tiefen zwischen 1,15 m (BS 9) und 4,30 m (BS 3) unter jeweiliger Ansatzhöhe festgestellt. Dabei handelt es sich um innerhalb der bindigen Geschiebeböden in sandigen Einschüben vorhandenes Schichtwasser und um unter bindigen Deckschichten druckhaft anstehendes Grundwasser (BS 10). In Abhängigkeit von anfallendem Niederschlag ist mit Schwankungen des Wasserstandes um mehrere Dezimeter nach oben und unten zu rechnen. Oberhalb der bindigen Böden muss generell mit aufstauendem Wasser gerechnet werden, so dass Wasserstände bis auf Höhe GOK auch im Bereich der aktuell wasserfreien BS 5 nicht ausgeschlossen werden können.

3 Gründungsbeurteilung

3.1 Gründung des Feuerwehrgerätehauses (BS 1 bis BS 4)

Für die Gründung des Feuerwehrgerätehauses liegen dem Unterzeichner zum Zeitpunkt der Erstellung dieses Schriftstücks keine detaillierten Unterlagen zur Lage, Größe sowie Ausbildung vor. Es kann daher lediglich eine Aussage zur allgemeinen Bebaubarkeit der Fläche getroffen werden.

Aus den Sondierprofilen in der Anlage 2.1 ist ersichtlich, dass unterhalb der Oberböden und humosen Aufschüttungen – diese Böden sind setzungsempfindlich und für eine Überbauung nicht geeignet - durchgängig bindige Geschiebeböden anstehen. Die gewachsenen bindigen Geschiebeböden mindestens steifer Konsistenz stellen einen für die Gründung eines Neubaus ausreichend tragfähigen Baugrund dar. Die erbohrten mineralischen Weichschichten im hinteren Bereich des Grundstücks (BS 4) weisen demgegenüber für Gründungszwecke unzureichende Tragfähigkeiten auf. Es muss daher davon ausgegangen werden, dass bei einer Gründung im Bereich der BS 4 Zusatzmaßnahmen zur Verbesserung des Baugrunds (bspw. Bodenaustausch, Gründung auf tief geführten Fundamenten) getroffen werden müssen. Daher wird empfohlen, den Baukörper möglichst an der Straße zu gründen. Inwiefern bindige Weichschichten mit geringen Mächtigkeiten (BS 1, BS 3) im tieferen Baugrund verbleiben können, kann nach Vorlage weiterer Planungsunterlagen sowie einer detaillierten



Baugrunderkundung und der Durchführung geotechnischer Berechnungen zur Grundbruchsicherheit entschieden werden.

3.2 Gründung von Park- und Verkehrsflächen (BS 5 bis BS 10)

Unterhalb der vollständig auszukoffernden Oberböden und humosen Aufschüttungen (BS 6) stehen im gesamten Untersuchungsgebiet überwiegend bindige Geschiebeböden im Konsistenzbereich zwischen weich und steif- halbfest an. Der Grundwasserflurabstand muss aufgrund der angetroffenen gering durchlässigen bindigen Böden und dem damit zu erwartendem Auftreten von Stau- und Schichtenwasser mit < 1,50 m angesetzt werden. Die bindigen Geschiebeböden sind als sehr frostempfindlich einzustufen und der Frostempfindlichkeitsklasse F3 zuzuordnen.

Es wird empfohlen, den Oberbau gem. RStO 12 zu planen und durchzuführen. Auf dem Rohplanum muss ein E_{v2} -Wert von 45 MN/m² nachgewiesen werden. Es ist davon auszugehen, dass bei den anstehenden bindigen Geschiebeböden – selbst, wenn diese in steifer Konsistenz vorliegen – grundsätzlich nicht auszuschließen ist, dass aufgrund unzureichender Verformungsmoduln planumsverbessernde Maßnahmen erforderlich werden. Dies kann beispielsweise in Form eines Teilbodenaustausches (Unterbau) und / oder den Einbau von Geogittern (ggf. vlieskaschiert) erfolgen. Die genaue Vorgehensweise ist durch den Unterzeichner nach Herstellung des Rohplanums auf Grundlage der Prüfwerte (E_{v2} -Werte) in Abstimmung mit den Beteiligten (AG, AN) vor Ort festzulegen.

Zum Zeitpunkt der Baugrunderkundung wurde im unmittelbaren Bereich der Fahrbahngründung kein Wasser festgestellt. Aufgrund der über bindigen Böden möglichen Stauwasserbildung empfehlen wir jedoch Drainagemaßnahmen vorzusehen.

Generell sind Flächen mit bis in eine Tiefe von mind. 1,00 m unter GOK anstehenden Sanden mit einem Durchlässigkeitsbeiwert von $k_f \ge 1,0 \times 10^{-6}$ m/s und mit einem Grundwasserflurabstand > 1,00 m (> 1,50 m bei Schachtversickerung) für eine Versickerung von Niederschlagswasser geeignet. Gem. der Anforderungen nach DWA – A – 138 ist eine Versickerung von anfallendem Oberflächenwasser aufgrund der anstehenden gering durchlässigen bindigen Geschiebeböden im Bereich der BS 9 und BS 10 nicht möglich.



4 Zusammenfassung

Anhand von zehn Kleinbohrungen wurde die allgemeine Bebaubarkeit auf zwei Grundstücken in der Gemeinde Damp, OT Vogelsang-Grünholz, Florianweg zur Herstellung von Verkehrsflächen sowie der Errichtung eines Feuerwehrgerätehauses beurteilt. Die durchgeführten Untersuchungen haben ergeben, dass für die Gründung von Verkehrsflächen sowie für die Gründung von Baukörpern auf den entsprechenden Flächen vorbehaltlich der Vorlage weiterer Planungsunterlagern voraussichtlich Zusatzmaßnahmen (Teilbodenaustausch, ggf. Tieferführung von Fundamenten, Erhöhung der Tragfähigkeit mit Geokunststoffen) erforderlich werden.

Der Umfang der erforderlichen baugrundverbessernder Maßnahmen ist im Anschluss an eine detaillierte Baugrunderkundung sowie der Durchführung von geotechnischen Berechnungen in einem Nachtrag zu ermitteln.

Für die Beantwortung evtl. noch auftretender Fragen und die weitere Beratung stehen wir jederzeit gern zur Verfügung.

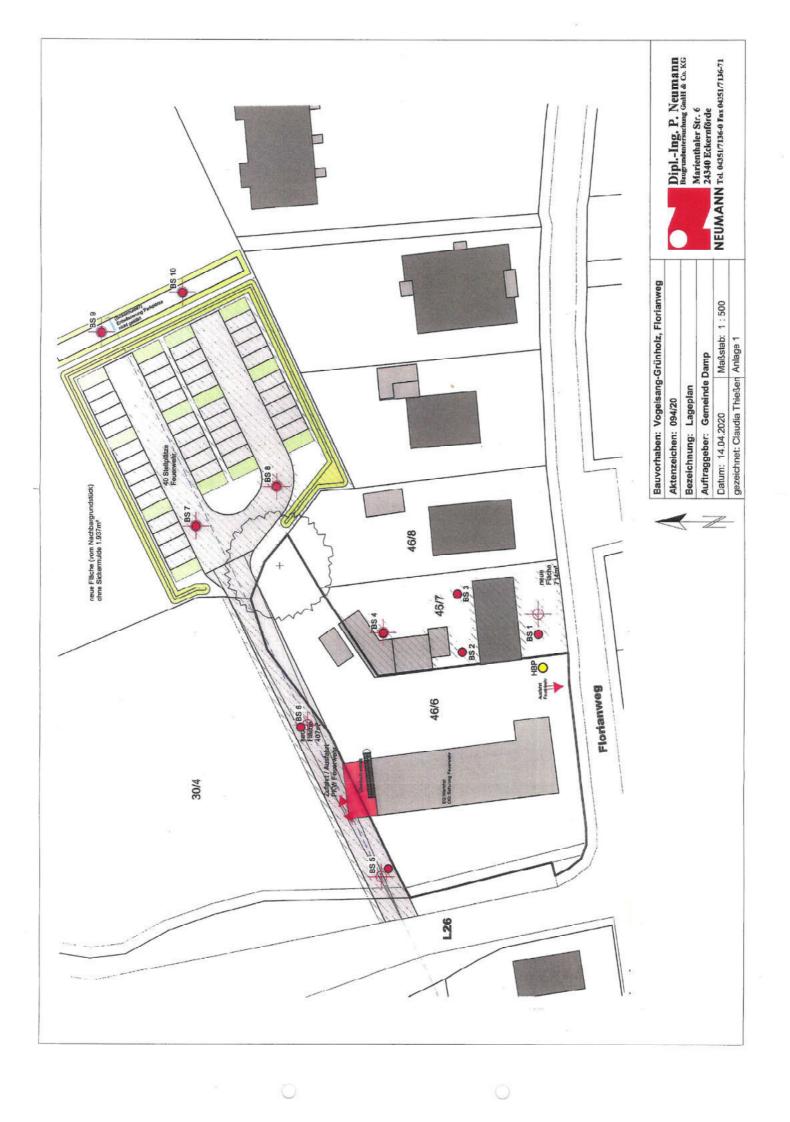
Dipl.-Ing. Peter Neumann

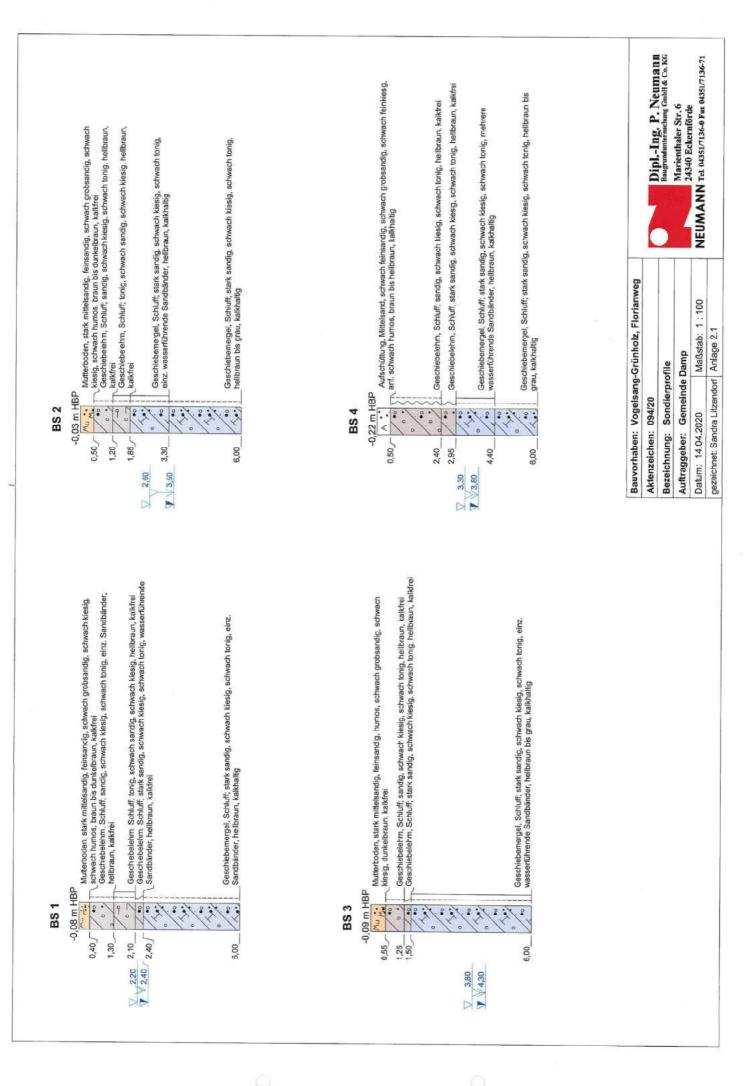
Baugrunduntersuchung GmbH & Co. KG

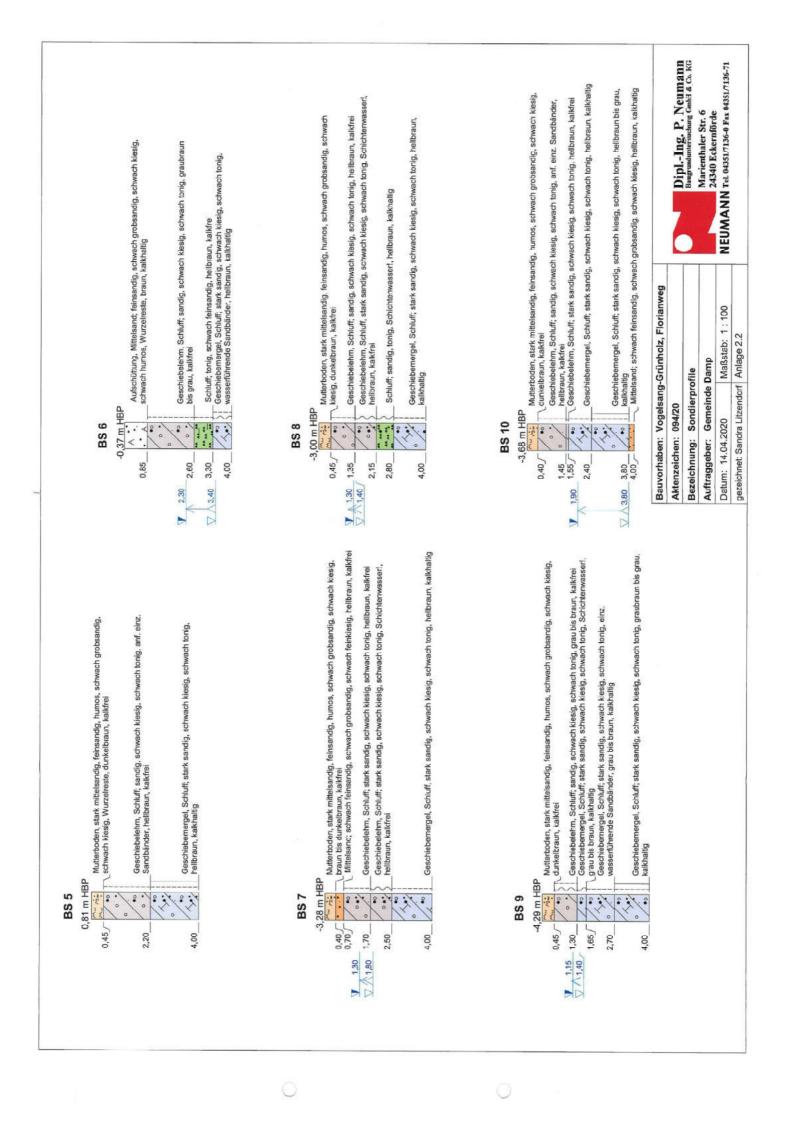
Stefan Kindt, Dipl.-Geol.

Sachbearbeiter

Alexander Maertins, Dipl.-Geol.







Anlage zur zeichnerischen Darstellung nach DIN 4023

Legende:

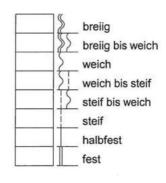
Hauptbodenarten:

0 , 0	
0.0	Kies
000	Grobkies
000	Mittelkies
000	Feinkies
	Sand
:::	Grobsand
	Mittelsand
	Feinsand
" " " "	Schluff
	Ton
	Torf
000	Stein
Z • Z + • +	Blöcke
	Lehm
	Mudde
AA	Aufschüttung
Mu Mu	Mutterboden
/10	Geschiebemergel
/ 0	Geschiebelehm
~ _ ^	Wiesenkalk
	Klei
	Bänderton
	Braunkohle
z z ~	Steinkohle
11	Lößlehm
	Verwitterungslehm
	Kreidestein
ZZZ	Festgestein
	Kalkstein
	Tonstein
777	Kalkmergel

Beimengungen:

0	kiesig
0	grobkiesig
0	mittelkiesig
0	feinkiesig
•	sandig
•	grobsandig
	mittelsandig
	feinsandig
	schluffig
_	tonig
	humos
0	steinig
	organisch

Konsistenzen:



Grundwasser:

V	0,50
V	√1,00
V	1,50
V	^2,00

Grundwasserspiegel angebohrt bei 0,50 m
Grundwasserspiegel gefallen bis 1,00 m
Grundwasserspiegel angestiegen bis 1,50 m
Grundwasserspiegel im ausgebauten Bohrloch bei 2,00 m
bzw. Grundwasserspiegel in Ruhe bei 2,00 m

Dipl.- Ing. Peter Neumann
Baugrunduntersuchung GmbH & Co. KG
Marienthaler Straße 6
24340 Eckernförde
Tel. 04351/7136-0 Fax: 04351/7136-71
NEUMANN kontakt@neumann-baugrund.de Bericht: 100 094/20 Steine Anlage: 3 9 Grob-Arbeitsweise: Sieb-/Schlämmanalyse Art der Entnahme: gestörte Probe 20 Probe entnommen am: 04/20 Prüfungsnummer: 094/20 Kieskorn Mittel-10 9 Fein-Siebkorn Körnungslinie nach DIN EN ISO 17892-4 2 Vogelsang - Grünholz, Florianweg Grob-Korndurchmesser d in mm Sandkorn Mittel-Fein-14.2/27.4/52.5/5.9 1,00 - 1,20 m S. u. t', g' 0.7 BS 4/2 90.0 Grob-0.02 Datum: 08.05.2020 Schluffkorn Mittel-Schlämmkorn 0.01 900.0 Fein-0.002 Feinstes BS 4/2 w= 15.53% Bemerkungen: Entnahmestelle: Bearbeiter, dü Bezeichnung: 0.00 T/U/S/G [%]: Bodenart: 100 10 90 80 20 9 50 40 30 20 Tiefe: Massenanteile der Körner < d in % der Gesamtmenge



Bericht: 094/20

Anlage: 4

Wassergehalt nach DIN EN ISO 17892-1

Vogelsang - Grünholz, Florianweg

Bearbeiter: dü Datum: 08.05.2020

Prüfungsnummer: 094/20 Entnahmestelle: BS 4, BS 6

Tiefe: siehe unten

Bodenart: Geschiebelehm, Geschiebemergel

Art der Entnahme: gestörte Probe Probe entnommen am: 04/20

Bodenart:	Lg	Lg	Mg	Mg
Probenbezeichnung:	BS 4/2 1.00 - 2.00 m	BS 4/3 2.50 - 2.80 m	BS 4/4 3.80 - 4.0 m	BS 6/5 3.60 - 3.90 m
Feuchte Probe + Behälter [g]:	156.09	161.64	154.27	155.24
Trockene Probe + Behälter [g]:	141.86	140.68	142.38	139.06
Behälter [g]:	50.22	49.71	51.70	49.37
Porenwasser [g]:	14.23	20.96	11.89	16.18
Trockene Probe [g]:	91.64	90.97	90.68	89.69
Wassergehalt [%]:	15.53	23.04	13.11	18.04



Aktenzeichen: 094/20

Archiv-Nr.:

Kopfblatt zum Schichtenverzeichnis für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Bohrungen: BS 1 - BS 10

Projekt: Vogelsang-Grünholz, Florianweg - Feuerwehrgerätehaus -

Ort: Vogelsang-Grünholz, Florianweg

Zweck der Bohrung: Baugrunduntersuchung

Auftraggeber: Gemeinde Damp, über: Amt Schlei-Ostsee, Bauen und Umwelt, Holm 13, 24340 Eckernförde

Bohrfirma: Dipl.-Ing. Peter Neumann Baugrunduntersuchung GmbH & Co. KG, Marienthaler Str. 6, 24340 Eckernförde

Geräteführer: B. Lüdke

Bohrzeit vom: 14.04.2020

Bohrzeit bis: 14.04.2020

Maximale Endteufe (unter GOK): 6,00 m

Max. Bohrlochdurchmesser: 80 mm

Bohrverfahren: Rammkernsondierung (BS)

Anzahl der Bodenproben: 53 gestörte Proben (GP) Aufbewahrungsort der Bodenproben: Auftragnehmer

Aufbewahrungszeit der Bodenproben: 3 Monate

Anzahl der Wasserproben: keine

Die Lage der Sondieransatzpunkte: siehe Lageplan (Anlage 1).

Die Höhen der Sondieransatzpunkte wurden auf OK Schachtdeckel (angen. Höhe +/- 0,00 m) bezogen.

BS 1 - 0,08 m BS 6 - 0,37 m BS 2 - 0,03 m BS 7 - 3,28 m BS 3 - 0,09 m BS 8 - 3,00 m BS 4 - 0,22 m BS 9 - 4,29 m BS 5 + 0,81 m BS 10 - 3,68 m

Fachtechnisch bearbeitet von: Alexander Maertins, Dipl.-Geol.

am: 14.04.2020

DIPL-MG. PETER NOUS ANNI Baugrunduntarsuchung Anbyl- Co KG Marianthaleg Syle 6 24340 EJKARAGORDE

Schichtenverzeichnis für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben Seite: 1 NEUMANN Projekt: Vogelsang-Grünholz, Florianweg Bohrzeit: von: 14.04.2020 Bohrung: BS 1 bis: 14.04.2020 1 5 a) Benennung der Bodenart Entnommene und Beimengungen Bis Bemerkungen Proben b) Ergänzende Bemerkungen Sonderprobe ... m Wasserführung Tiefe unter Bohrwerkzeuge in m Ansatzc) Beschaffenheit d) Beschaffenheit e) Farbe Art Nr Kernverlust (Unternach Bohrgut nach Bohrvorgang punkt Sonstiges kante) f) Übliche g) Geologische i) Kalk-Benennung Benennung gehalt Gruppe a) stark mittelsandig, feinsandig, schwach grobsandig, schwach kiesig, Ø = 80 - 40 mmGP1 0,30 schwach humos Rohr! Handschurf hergestellt! b) schwach feucht 0,40 c) d) e) braun bis dunkelbraun h) i) 0 f) Mutterboden g) a) Schluff; sandig, schwach kiesig, schwach tonig, einz. Sandbänder schwach feucht GP2 0,90 b) 1,30 d) c) steif e) hellbraun f) Geschiebelehm g) h) i) 0 a) Schluff; tonig, schwach sandig, schwach kiesig schwach feucht GP3 1,80 b) 2,10 c) steif bis halbfest d) e) hellbraun f) Geschiebelehm i) 0 g) a) Schluff; stark sandig, schwach kiesig, schwach tonig, wasserführende 2,35 GP4 Grundwasserspiegel Sandbänder 2.20m Grundwasserspiegel b) gefallen bis 2.40m schwach feucht bis 2,40 feucht c) weich d) e) hellbraun h) i) 0 f) Geschiebelehm g) schwach feucht a) Schluff; stark sandig, schwach kiesig, schwach tonig, einz. GP5 4,00 Sandbänder GP6 5,90 b) 6,00 d) e) hellbraun c) steif h) i) + f) Geschiebemergel g)

Schichtenverzeichnis für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben Seite: 1 NEUMANN Projekt: Vogelsang-Grünholz, Florianweg Bohrzeit: von: 14.04.2020 Bohrung: BS 2 bis: 14.04.2020 1 2 3 4 5 a) Benennung der Bodenart Entnommene und Beimengungen Bis Bemerkungen Proben b) Ergänzende Bemerkungen Sonderprobe ... m Wasserführung Tiefe unter Bohrwerkzeuge in m Ansatzc) Beschaffenheit d) Beschaffenheit e) Farbe Art Nr Kernverlust (Unternach Bohrgut nach Bohrvorgang punkt Sonstiges kante) f) Übliche g) Geologische i) Kalk-Benennung Benennung Gruppe gehalt a) stark mittelsandig, feinsandig, schwach grobsandig, schwach kiesig, Ø = 80 - 40 mmGP1 0,40 schwach humos Rohr! Handschurf hergestellt! b) schwach feucht 0.50 c) d) e) braun bis dunkelbraun h) i) 0 f) Mutterboden g) a) Schluff; sandig, schwach kiesig, schwach tonig schwach feucht GP2 0,90 b) 1,20 d) c) steif e) hellbraun f) Geschiebelehm g) h) i) 0 a) Schluff; tonig, schwach sandig, schwach kiesig schwach feucht GP3 1,70 b) 1,85 c) steif bis halbfest d) e) hellbraun f) Geschiebelehm g) h) i) 0 a) Schluff; stark sandig, schwach kiesig, schwach tonig, einz. GP4 2,80 Grundwasserspiegel wasserführende Sandbänder 2.60m schwach feucht b) 3,30 c) steif bis halbfest d) e) hellbraun h) i) + f) Geschiebemergel g) Grundwasserspiegel a) Schluff; stark sandig, schwach kiesig, schwach tonig GP5 4,00 gefallen bis 3.50m GP6 6,00 schwach feucht b) 6.00 d) c) steif e) hellbraun bis grau h) i) + f) Geschiebemergel g)

NEUMANN

f)

g)

Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben Seite: 1 Projekt: Vogelsang-Grünholz, Florianweg Bohrzeit: von: 14.04.2020 Bohrung: BS 3 bis: 14.04.2020 1 2 3 4 5 a) Benennung der Bodenart Entnommene und Beimengungen Proben Bis Bemerkungen b) Ergänzende Bemerkungen Sonderprobe ... m Wasserführung Tiefe unter Bohrwerkzeuge in m c) Beschaffenheit d) Beschaffenheit e) Farbe Ansatz-Art Nr Kernverlust nach Bohrgut (Unterpunkt nach Bohrvorgang Sonstiges kante) g) Geologische f) Übliche i) Kalkh) Benennung Benennung Gruppe gehalt a) stark mittelsandig, feinsandig, humos, schwach grobsandig, schwach Ø = 80 - 40 mmGP1 0,40 Rohr! Handschurf hergestellt! b) schwach feucht 0,55 d) c) e) dunkelbraun f) Mutterboden h) i) 0 g) a) Schluff; sandig, schwach kiesig, schwach tonig GP2 schwach feucht 1,00 b) 1,25 c) steif d) e) hellbraun i) 0 f) Geschiebelehm g) h) a) Schluff; stark sandig, schwach kiesig, schwach tonig GP3 schwach feucht 1,50 b) 1,50 d) e) hellbraun c) weich i) 0 f) Geschiebelehm g) h) a) Schluff; stark sandig, schwach kiesig, schwach tonig, einz. Grundwasserspiegel GP4 2,60 wasserführende Sandbänder 3.80m GP5 4,20 Grundwasserspiegel GP6 6,00 b) gefallen bis 4.30m schwach feucht 6,00 c) steif bis halbfest d) e) hellbraun bis grau f) Geschiebemergel h) i) + g) a) b) d) e) c)

h)

i)

Schichtenverzeichnis

		SCNICN1 Bohrungen ohne durchgel				Seit	te: 1	
NEUM Projekt	ANN t: Vogelsang-Grünholz,	Florianweg					ırzeit:	
202 500	ing: BS 4	•				1		4.2020 4.2020
1	2 3				4 5 6			
Bis	a) Benennung der Bo und Beimengunger	denart 1			Bemerkungen	Entnommene Proben		
m	b) Ergänzende Bemer	kungen		**************************************	Sonderprobe			
unter Ansatz- punkt	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe		Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Art	Nr	Tiefe in m (Unter- kante)
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung	h) Gruppe	i) Kalk- gehalt	**************************************			Kantej
	 a) Aufschüttung, Mittels schwach feinkiesig, 	and, schwach feinsandig, so anf. schwach humos	chwach grol	osandig,	Ø = 80 - 40 mm Rohr! Handschurf		GP1	0,45
0,50	b)				hergestellt! schwach feucht			
0,00	с)	d)	e) braun hellbra					
	f) Aufschüttung	g)	h)	i) +				
	a) Schluff; sandig, schv	schwach feucht		GP2	1,20			
2,40	b)							
2,40	c) weich bis steif	d)	e) hellbra	un				
	f) Geschiebelehm	g)	h)	i) 0				
	a) Schluff, stark sandig	schwach feucht		GP3	2,80			
2,95	b)							
-,	c) weich	d)	e) hellbraun					
	f) Geschiebelehm	g)	h)	i) 0				
	a) Schluff; stark sandig wasserführende San	Grundwasserspiegel 3.30m		GP4	4,00			
4,40	b)				Grundwasserspiegel gefallen bis 3.80m schwach feucht			
1,10	c) steif bis halbfest	d)	e) hellbra	un				
	f) Geschiebemergel	g)	h)	i) +				
	a) Schluff; stark sandig, schwach kiesig, schwach tonig				schwach feucht		GP5	5,80
6,00	b)							
	c) steif	d)	e) hellbra grau	un bis				
	f) Geschiebemergel	g)	h)	i) +				

NEUMANN

Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Seite: 1

Projekt: Vogelsang-Grünholz, Florianweg

Bohrzeit:
von: 14.04.2020
bis: 14.04.2020

	ing: BS 5					DIS:	14.0	4.2020
1		2						6
Bis	a) Benennung der Bo und Beimengunge	Bemerkungen	E	Entnommene Proben				
m unter	b) Ergänzende Beme	rkungen			Sonderprobe Wasserführung			Tiefe
Ansatz- punkt	c) Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe		Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Art	Nr	in m (Unter- kante)
	f) Übliche Benennung	g) Geologische Benennung	h) Gruppe	i) Kalk- gehalt	Jonatiges		Pro	,
	a) stark mittelsandig, for kiesig, Wurzelreste	einsandig, humos, schwach (grobsandig,	schwach	Ø = 80 - 40 mm Rohr! Handschurf		GP1	0,40
0,45	b)				hergestellt! schwach feucht			
	c)	d)	e) dunkel	braun		Art		
	f) Mutterboden	g)	h)	i) 0				
	a) Schluff; sandig, sch	wach kiesig, schwach tonig,	anf. einz. Sa	andbänder	schwach feucht			1,00
2,20	b)							
2,20	c) steif	d)	e) hellbra	un				
	f) Geschiebelehm	9)	h)	i) 0				
	a) Schluff; stark sandig	n, schwach kiesig, schwach to	onig		schwach feucht		GP4	3,90
4,00	b)					GP4		
4,00	c) steif bis halbfest	d)	e) hellbra	un				
	f) Geschiebemergel	g)	h)	i) +		Art M		
	a)		1	1				
	b)							
	c)	d)	e)					
	f)	g)	h)	i)				
	a)							
	b)							
	c)	d)	e)					
	ŋ	g)	h)	i)				

Schichtenverzeichnis für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben Seite: 1 Projekt: Vogelsang-Grünholz, Florianweg Bohrzeit: von: 14.04.2020 Bohrung: BS 6 bis: 14.04.2020 1 2 3 4 5 6 a) Benennung der Bodenart Entnommene Bis und Beimengungen Bemerkungen Proben b) Ergänzende Bemerkungen Sonderprobe ... m Wasserführung Tiefe unter c) Beschaffenheit Bohrwerkzeuge in m d) Beschaffenheit e) Farbe Ansatz-Art Nr Kernverlust (Unterpunkt nach Bohrgut nach Bohrvorgang Sonstiges kante) f) Übliche g) Geologische i) Kalk-Benennung Benennung gehalt Gruppe Ø = 80 - 40 mm a) Aufschüttung, Mittelsand; feinsandig, schwach grobsandig, schwach GP1 0,60 kiesig, schwach humos, Wurzelreste Rohr! Handschurf hergestellt! b) schwach feucht 0,85 d) c) e) braun h) i) + f) Aufschüttung g) a) Schluff; sandig, schwach kiesig, schwach tonig GP2 Grundwasserspiegel 1,30 angestiegen bis GP3 2,10 2.30m b) schwach feucht 2,60 c) steif d) e) graubraun bis grau h) i) 0 f) Geschiebelehm g) a) Schluff; tonig, schwach feinsandig schwach feucht GP4 3,20 b) 3,30 d) c) steif e) hellbraun i) 0 f) g) h) a) Schluff; stark sandig, schwach kiesig, schwach tonig, wasserführende Grundwasserspiegel GP5 3,90 3.40m Sandbänder schwach feucht b) 4,00 c) weich bis steif d) e) hellbraun h) i) + f) Geschiebemergel g) a) b) c) d) e) f) h) i) g)

Schichtenverzeichnis für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben Seite: 1 Projekt: Vogelsang-Grünholz, Florianweg Bohrzeit: von: 14.04.2020 Bohrung: BS 7 bis: 14.04.2020 1 2 3 4 5 6 a) Benennung der Bodenart Entnommene Bis und Beimengungen Bemerkungen Proben b) Ergänzende Bemerkungen Sonderprobe ... m Wasserführung Tiefe unter c) Beschaffenheit Bohrwerkzeuge in m d) Beschaffenheit e) Farbe Ansatz-Art Nr Kernverlust (Unterpunkt nach Bohrgut nach Bohrvorgang Sonstiges kante) f) Übliche i) Kalkg) Geologische Benennung Benennung Gruppe gehalt a) stark mittelsandig, feinsandig, humos, schwach grobsandig, schwach Ø = 80 - 40 mmGP1 0,30 kiesig Rohr! Handschurf hergestellt! b) schwach feucht 0,40 d) c) e) braun bis dunkelbraun f) Mutterboden g) h) i) 0 a) Mittelsand; schwach feinsandig, schwach grobsandig, schwach schwach feucht GP2 0,70 feinkiesig b) 0,70 d) c) e) hellbraun f) h) i) 0 g) a) Schluff; stark sandig, schwach kiesig, schwach tonig Grundwasserspiegel GP3 1,50 angestiegen bis 1.30m b) schwach feucht 1,70 d) c) steif e) hellbraun i) 0 f) Geschiebelehm g) h) a) Schluff; stark sandig, schwach kiesig, schwach tonig, Grundwasserspiegel GP4 2,10 Schichtenwasser! 1.80m schwach feucht bis b) feucht 2,50 d) c) weich e) hellbraun f) Geschiebelehm i) 0 g) h) a) Schluff, stark sandig, schwach kiesig, schwach tonig GP5 schwach feucht 3,30 b) 4,00 c) steif d) e) hellbraun

h)

i) +

f) Geschiebemergel

g)

Schichtenverzeichnis für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben Seite: 1 Projekt: Vogelsang-Grünholz, Florianweg Bohrzeit: von: 14.04.2020 Bohrung: BS 8 bis: 14.04.2020 1 3 4 5 6 a) Benennung der Bodenart Entnommene und Beimengungen Bis Bemerkungen Proben b) Ergänzende Bemerkungen Sonderprobe ... m Wasserführung Tiefe unter Bohrwerkzeuge in m Ansatzc) Beschaffenheit d) Beschaffenheit e) Farbe Art Nr Kernverlust (Unternach Bohrgut punkt nach Bohrvorgang Sonstiges kante) f) Übliche g) Geologische i) Kalk-Benennung Benennung Gruppe gehalt a) stark mittelsandig, feinsandig, humos, schwach grobsandig, schwach Ø = 80 - 40 mmGP1 0,40 Rohr! Handschurf hergestellt! b) schwach feucht 0,45 C) d) e) dunkelbraun f) Mutterboden h) i) 0 g) Grundwasserspiegel a) Schluff; sandig, schwach kiesig, schwach tonig GP2 1,00 angestiegen bis 1.30m b) schwach feucht 1,35 c) steif d) e) hellbraun f) Geschiebelehm g) h) i) 0 a) Schluff, stark sandig, schwach kiesig, schwach tonig, Grundwasserspiegel GP3 1,90 Schichtenwasser! 1.40m schwach feucht bis b) feucht 2,15 d) c) weich e) hellbraun f) Geschiebelehm h) i) 0 g) a) Schluff; sandig, tonig, Schichtenwasser! GP4 schwach feucht bis 2,70 feucht b) 2,80 c) weich d) e) hellbraun f) i) + g) h) a) Schluff; stark sandig, schwach kiesig, schwach tonig GP5 schwach feucht 3,90 b) 4,00 d) c) steif e) hellbraun h) i) + f) Geschiebemergel g)

Schichtenverzeichnis für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben Seite: 1 NEUMANN Projekt: Vogelsang-Grünholz, Florianweg Bohrzeit: von: 14.04.2020 Bohrung: BS 9 bis: 14.04.2020 1 3 4 5 a) Benennung der Bodenart Entnommene und Beimengungen Bis Bemerkungen Proben b) Ergänzende Bemerkungen Sonderprobe ... m Wasserführung Tiefe unter Bohrwerkzeuge in m Ansatzc) Beschaffenheit d) Beschaffenheit e) Farbe Art Nr Kernverlust (Unternach Bohrgut nach Bohrvorgang punkt Sonstiges kante) f) Übliche g) Geologische i) Kalk-Benennung Benennung Gruppe gehalt a) stark mittelsandig, feinsandig, humos, schwach grobsandig, schwach Ø = 80 - 40 mmGP1 0,40 kiesig Rohr! schwach feucht b) 0,45 c) d) mäßig schwer zu e) dunkelbraun bohren f) Mutterboden h) i) 0 g) a) Schluff; sandig, schwach kiesig, schwach tonig Grundwasserspiegel GP2 1,00 angestiegen bis 1.15m b) schwach feucht 1,30 d) c) weich bis steif e) grau bis braun f) Geschiebelehm g) h) i) 0 a) Schluff; stark sandig, schwach kiesig, schwach tonig, Grundwasserspiegel GP3 1,60 Schichtenwasser! 1.40m schwach feucht bis b) feucht 1,65 d) c) weich e) grau bis braun f) Geschiebemergel g) i) + a) Schluff; stark sandig, schwach kiesig, schwach tonig, einz. schwach feucht GP4 2,40 wasserführende Sandbänder b) 2,70 d) c) steif e) grau bis braun i) + h) f) Geschiebemergel g) a) Schluff; stark sandig, schwach kiesig, schwach tonig schwach feucht GP5 3,70 b) 4.00 d) c) steif bis halbfest e) graubraun bis grau h) i) + f) Geschiebemergel g)

Schichtenverzeichnis für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben Seite: 1 NEUMANN Projekt: Vogelsang-Grünholz, Florianweg Bohrzeit: von: 14.04.2020 Bohrung: BS 10 bis: 14.04.2020 1 2 3 4 5 6 a) Benennung der Bodenart Entnommene und Beimengungen Bis Bemerkungen Proben b) Ergänzende Bemerkungen Sonderprobe ... m Wasserführung Tiefe unter Bohrwerkzeuge Ansatzc) Beschaffenheit d) Beschaffenheit e) Farbe in m Art Nr nach Bohrgut Kernverlust (Unterpunkt nach Bohrvorgang Sonstiges kante) f) Übliche i) Kalkg) Geologische h) gehalt Benennung Benennung Gruppe a) stark mittelsandig, feinsandig, humos, schwach grobsandig, schwach Ø = 80 - 40 mmGP1 0,30 kiesig Rohr! schwach feucht b) 0,40 c) d) mäßig schwer zu e) dunkelbraun bohren f) Mutterboden g) h) i) 0 a) Schluff; sandig, schwach kiesig, schwach tonig, anf. einz. Sandbänder schwach feucht GP2 1,00 b) 1,45 c) steif d) e) hellbraun f) Geschiebelehm g) h) i) 0 a) Schluff; stark sandig, schwach kiesig, schwach tonig schwach feucht bis GP3 1.55 feucht b) 1,55 c) weich d) e) hellbraun f) Geschiebelehm g) i) 0 a) Schluff; stark sandig, schwach kiesig, schwach tonig Grundwasserspiegel GP4 2,20 angestiegen bis 1.90m b) schwach feucht 2,40 c) steif d) e) hellbraun i) + f) Geschiebemergel g) h) a) Schluff; stark sandig, schwach kiesig, schwach tonig Grundwasserspiegel GP5 3,50 3.80m schwach feucht b) 3,80 c) steif bis halbfest d) e) hellbraun bis grau f) Geschiebemergel g) h) i) +

Schichtenverzeichnis für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben Seite: 2 Projekt: Vogelsang-Grünholz, Florianweg Bohrzeit: von: 14.04.2020 Bohrung: BS 10 bis: 14.04.2020 1 2 3 4 5 6 a) Benennung der Bodenart Entnommene und Beimengungen Bis Bemerkungen Proben b) Ergänzende Bemerkungen Sonderprobe ... m unter Wasserführung Tiefe c) Beschaffenheit Bohrwerkzeuge Ansatzd) Beschaffenheit e) Farbe in m Art Nr punkt nach Bohrgut nach Bohrvorgang Kernverlust (Unter-Sonstiges kante) f) Übliche i) Kalkg) Geologische h) Benennung Benennung Gruppe gehalt a) Mittelsand; schwach feinsandig, schwach grobsandig, schwach kiesig nass GP6 4,00 b) 4,00 c) d) mäßig schwer zu e) hellbraun bohren f) g) h) i) + a) b) c) d) e) f) i) g) h) a) b) c) d) e) f) g) h) i) a) b) c) d) e) f) h) i) g) a) b) c) d) e) f) g) h) i)

Haase+Reimer Ingenieure GbR • Alte Landsti	aße 7 • 24866 Bus	dorf • Tel	·04621 932	3333 • mail	·hr-ina@t-on	line de			Į.
Alle Landsti	alse 1 - 24000 Busi	don - rei.	.04021 332	JJJJJ · IIIAII	.m-mg@t-on	mine.de		A I	•
PROJEKT: B-Plan Nr. 19	ECH Domn							Anlage:	02 202
		フェフuf	ohrt						.03.2022
Regenrückhalt Proiekt-Basisdaten	ung Parkpiau	Z + Zui	anıı				l.	Datum: ng.Sheets©/20	1100201/D
							11	ig.Sneets@/20	100301/Bas
hier:									
Duninkt	B-Plan Nr.	40 FO	VII Damen				1		
Projekt: Projektbezeichnung:	D-Fidii IVI.	. 19 FG	a Darkol	otz + 7u:	fobrt				
Projektbezeichhung.	Regenrück	Knaitun	g Parkpi	alZ + Zu	lanı		į		
Lage	:						1		
Straße / Nr.									
PLZ / Ort							į		
Kataster	,						4		
Gemarkung							į		
Flur							į		
Flurstück							j		
Bauherr / Anschift							<u>.</u>		
Name/Bezeichnung]		
Straße / Nr.							1		
PLZ / Ort							1		
Tel.:	• • • • • • • • • • • • • • • • • • •						1		
Fax:	• • • • • • • • • • • • • • • • • • •						1		
mail:							1		

liederschlagshöhen und -spende	n nach KOSTR/	A-DWD	2010R				Kla	assenfaktor = D)WD-Vorgat
OSTRA-Datenbasis	2010R								
palten-Nr.KOSTRA-Atlas	35	ſ	Regen-	Re	genspende r _{in}	_{,T)} [l/(s ha)] für	Wiederkehrze	eiten	1
eilen-Nr. KOSTRA-Atlas	8		dauer	T in [a]	T in [a]	T in [a]	T in [a]	T in [a]	
rtsname:	Damp		D in [min]	1	2	5	30	100	i
emerkung:	Damp		5	156,7	193,3	241,8	336,5	400,1	
eitspanne:	Jan Dez.		10	122,1	149,2	185,1	255,2	302,3	i
OSTRA:2010R Sp.:35 Ze.:8 Ort:Damp Zeitraum			15	100,0	122,7	152,8	211,6	251,1	i
SOTTALIZATION OPSO ZES STEEDAMP ZERINAMI	. dan Bez.		20				1		
		ŀ		84,7	104,8	131,3	183,2	218,1	
		- 1	30	64,8	81,7	103,9	147,4	176,7	i
			45	48,0	62,1	80,7	117,2	141,7	i
			60	38,1	50,5	67,0	99,2	120,8	
			90	28,3	37,2	48,9	72,0	87,4	İ
			120	22,9	29,9	39,2	57,3	69,5	i
		ļ	180	17,0	22,0	28,7	41,6	50,3	i
		l l	240	13,8	17,7	22,9	33,2	40,0	i
		l	360	10,2	13,1	16,8	24,1	29,0	İ
			540	7,6	9,6	12,3	17,5	21,0	İ
			720	6,2	7,7	9,8	14,0	16,7	İ
		ľ	1080	4,6	5,7	7,2	10,1	12,1	1
		1	1440	3,7	4,6	5,8	8,1	9,7	
		ľ	2880	2,2	2,7	3,4	4,7	5,5	
		ľ	4320	1,7	2,0	2,5	3,4	4,0	
		ı,	Dimensionier						•
Berechnungsregenspenden nach	1 DIN 1986-100	0:2016-	12					Klas	ssenfaktor =
Berechnungsregenspenden für D									
laßgebende Regendauer 5 Minute									
-				`					
emessung r 5,5 =			I / (s · ha	•					
lotentwässerung r 5,100 =			I / (s · ha)					
erechnungsregenspenden für (arundstücksfl	ächen							
laßgebende Regendauer 5 Minut									
-									
Bemessung r 5,2 = $1/(s \cdot ha)$									
Notentwässerung r 5,30) =		I / (s · ha)					
laßgebende Regendauer 10 Minu	ten								
	:			`					
Bemessung r 10,2	=		I / (s · ha	•					
Notentwässerung r 10,30	=		I / (s · ha)					
Maßgebende Regendauer 15 Minu	ten								
•	:		1//						
Bemessung r 15,2	:		I / (s · ha	•					
Notentwässerung r 15,30) =		I / (s · ha)					

Haase+Reimer Ingenieure GbR • Alte Landstraße 7 • 24866 Busdorf • Tel.:04621 932 3333 • mail:hr-ing@t-online.de

PROJEKT:

B-Plan Nr. 19 FGH Damp
Regenrückhaltung Parkplatz + Zufahrt

Datum:

Bemessung von Regenrückhalteräumen nach DWA-A 117

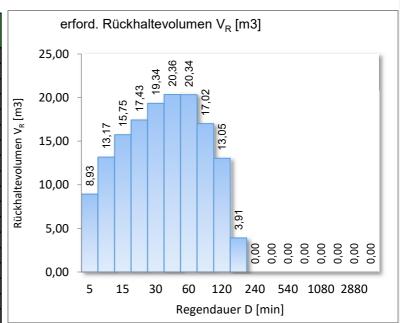
ng.Sheets©/20180611/Rück

Hier:

Eingabedaten: $V_R = [(A_u + A_B) * 10^{-7} * r_{D(n)} + Q_{t24} - Qdr] * D * 60 * f_Z$

Einzugsgebietsfläche	A _E	[m ²]	1.575
Abflussbeiwert gem. Tabelle 2 (ATV-DVWK-A 138)	Ψ_{m}	1	0,700
undurchlässige Fläche	A_{u}	[m ²]	1.103
gewählte mittlere Staufläche:	A_B	[m ²]	48
Drosselabfluss bei Speicherbeginn:	$Q_{dr,min}$	[l/s]	1,00
Drosselabfluss bei Vollfüllung:	$Q_{dr,max}$	[l/s]	5,00
mittlerer Drosselabfluss Qdr = (Qdr,min+Qdr,max)/2	Q_{dr}	[l/s]	3,00
Trockenwetterabfluss im Tagesmittel:	Q _{t24}	[l/s]	0,00
Bemessungshäufigkeit für Rückhaltung:	n	[1/Jahr]	5
Zuschlagsfaktor :	f_Z	1	1,2

ört	tliche	Regend	aten:	
	Rege	endauer	r(D,5)	Ergebnis
	D	[min]	[l/(s*ha)]	V_R [m3]
		5	241,8	8,93
		10	185,1	13,17
		15	152,8	15,75
Z.		20	131,3	17,43
- De		30	103,9	19,34
Jan.		45	80,7	20,36
Ë		60	67,0	20,34
eitra		90	48,9	17,02
Z dı		120	39,2	13,05
Darr		180	28,7	3,91
Ort:		240	22,9	0,00
e .9		360	16,8	0,00
35 2		540	12,3	0,00
Sp.:		720	9,8	0,00
10R		1080	7,2	0,00
KOSTRA:2010R Sp.:35 Ze.:8 Ort:Damp Zeitraum: Jan Dez		1440	5,8	0,00
STR		2880	3,4	0,00
Š		4320	2,5	0,00



Ergebnisse:			
maßgebende Dauer des Bemessungsregens	D	[min]	45
maßgebende Regenspende	$r_{D(n)}$	[l/(s*ha)]	80,7
erforderliches Rückhaltevolumen	V_R	[m ³]	20,4
Einstauhöhe in Speicherfläche:	z _E	[m]	0,43
Entleerungszeit des Speichers:	t _E	[h]	1,9

Bemerkung:

Bemessung Rückhalteraum

KOSTRA-DWD 2010R

Nach den Vorgaben des Deutschen Wetterdienstes - Hydrometeorologie -



Niederschlagsspenden nach **KOSTRA-DWD 2010R**

Rasterfeld : Spalte 35, Zeile 8

: Damp (SH) Ortsname

Bemerkung

Zeitspanne : Januar - Dezember

Dauerstufe	Niederschlagspenden rN [I/(s·ha)] je Wiederkehrintervall T [a]									
	1 a	2 a	3 a	5 a	10 a	20 a	30 a	50 a	100	
5 min	156,7	193,3	214,8	241,8	278,4	315,0	336,5	363,5	400,	
10 min	122,1	149,2	165,1	185,1	212,2	239,3	255,2	275,2	302,	
15 min	100,0	122,7	136,0	152,8	175,6	198,3	211,6	228,4	251,	
20 min	84,7	104,8	116,5	131,3	151,4	171,4	183,2	198,0	218,	
30 min	64,8	81,7	91,5	103,9	120,7	137,6	147,4	159,8	176,	
45 min	48,0	62,1	70,3	80,7	94,9	109,0	117,2	127,6	141,	
60 min	38,1	50,5	57,8	67,0	79,4	91,9	99,2	108,4	120,	
90 min	28,3	37,2	42,4	48,9	57,9	66,8	72,0	78,5	87,4	
2 h	22,9	29,9	34,0	39,2	46,2	53,2	57,3	62,5	69,	
3 h	17,0	22,0	25,0	28,7	33,7	38,7	41,6	45,3	50,3	
4 h	13,8	17,7	20,0	22,9	26,9	30,9	33,2	36,1	40,0	
6 h	10,2	13,1	14,7	16,8	19,6	22,4	24,1	26,2	29,0	
9 h	7,6	9,6	10,8	12,3	14,3	16,3	17,5	19,0	21,0	
12 h	6,2	7,7	8,7	9,8	11,4	13,0	14,0	15,1	16,	
18 h	4,6	5,7	6,4	7,2	8,3	9,5	10,1	11,0	12,	
24 h	3,7	4,6	5,1	5,8	6,7	7,6	8,1	8,8	9,7	
48 h	2,2	2,7	3,0	3,4	3,9	4,4	4,7	5,0	5,5	
72 h	1,7	2,0	2,2	2,5	2,8	3,2	3,4	3,6	4,0	

Legende

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

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

rΝ Niederschlagsspende in [l/(s·ha)]

Für die Berechnung wurden folgende Klassenwerte verwendet:

Wiederkehrintervall	Klassenwerte	Niederschlagshöhen hN [mm] je Dauerstufe						
wiederkeinntervall	Klasseriwerte	15 min	60 min 24 h		72 h			
1.0	Faktor [-]	DWD-Vorgabe	DWD-Vorgabe	DWD-Vorgabe	DWD-Vorgabe			
1 a	[mm]	9,00	13,70	32,00	43,20			
100 -	Faktor [-]	DWD-Vorgabe	DWD-Vorgabe	DWD-Vorgabe	DWD-Vorgabe			
100 a	[mm]	22,60	43,50	83,40	103,00			

Wenn die angegebenen Werte für Planungszwecke herangezogen werden, sollte für rN(D;T) bzw. hN(D;T) in Abhängigkeit vom Wiederkehrintervall

bei 1 a ≤ T ≤ 5 a bei 5 a < T ≤ 50 a bei 50 a < T ≤ 100 a ein Toleranzbetrag von $\pm 10~\%$, ein Toleranzbetrag von $\pm 15~\%$, ein Toleranzbetrag von $\pm 20~\%$

Berücksichtigung finden.