

### **Gemeinde Sustrum**

# Entwässerungskonzept Planbereich "Dorfmitte V - Am Busbahnhof"

in der Gemeinde Sustrum, Ortsteil Neusustrum

Antragsteller:
Gemeinde Sustrum
Teichstraße 1
49762 Sustrum-Moor

Aufgestellt:



#### Inhalt

1.	Antragsteller und Vorhaben	. 3
	Lage im Raum	
	Beschreibung der naturräumlichen Grundlagen	
	Beschreibung des geplanten Vorhabens	
5.	Dimensionierung der Versickerungsmulden nach ATV A 138	. 4
6.	Bewertung und Vorbehandlung des Regenwassers	. 5
7.	Zusammenfassung	.6

#### In der Anlage:

- 1. Übersichtskarte
- 2. Lage Mulde
- 3. Dimensionierung der Versickerungsanlage nach Arbeitsblatt DWA-A 138
- 4. Ermittlung des Behandlungsbedarfes Regenabfluss nach ATV-DVWK Merkblatt M 153
- 5. Maßnahmen zur Regenwasserbehandlung

#### 1. Antragsteller und Vorhaben

Die Gemeinde Sustrum plant die Erschließung eines neuen Baugebietes (B-Plan 26 "Dorfmitte V - Am Busbahnhof"). Der Geltungsbereich umfasst etwa 1,07 ha und bietet Raum für die Ausweisung von 11 Bauplätzen. Weiterhin geplant ist ein Kindergarten mit Seniorentreff. Eine neue zentrale Bushaltestelle ist vor ein paar Jahren gebaut worden. Es ist geplant, dass auf den privaten Grundstücken und Dachflächen anfallende Oberflächenwasser direkt vor Ort zu versickern.

- Für die neuen Erschließungsstraßen (einschließlich der geplanten Stellplätze) des Plangebietes ist eine Oberflächenentwässerung durch Versickerung im ausgemuldeten Straßenseitenraum vorgesehen.

#### 2. Lage im Raum

Das Bearbeitungsgebiet liegt westlich der Dorfstraße (K156) im Ortskern von Neusustrum und umfasst die Flurstücke 78/9, 81/9, 121/22 und 121/21der Gemarkung Neusustrum, Flur 1.

#### 3. Beschreibung der naturräumlichen Grundlagen

#### - Geologie und Boden

Gemäß der geologischen Übersichtskarte M.: 1:25.000 (Nibis - Kartenserver), handelt es sich im Bearbeitungsgebiet hauptsächlich um Ablagerungen (Sande /Flugsande) der Weichsel Kaltzeit, die von einer Sandmischkultur (Humus/Sand) überdeckt werden.

Entsprechend der Bodenübersichtskarte 1:50.000 (Nibis-Kartenserver) handelt es sich im Bearbeitungsgebiet um den Bodentyp P – G5, einen sehr tiefen Podsol-Gley.

Im Januar 2023 wurde durch das "Büro für Geowissenschaften M&O GbR" aus Spelle ein Baugrundgutachten durchgeführt. Im Zuge der dort durchgeführten Sondierungen wurde ab der Geländeoberkante bis in eine Tiefe von etwa 1,05 m unter GOK ein "humoser Oberboden bestehend aus humosem bis schwach humosem, mittelsandigen, z.T. schwach schluffigem Feinsand" erbohrt, wobei es sich um tiefgepflügten Oberboden handeln kann. Daran schließen sich bis zum Aufschlussende (ca. 5,00m unter GOK) mittelsandige, z.T schwach schluffige Feinsande mit einem kf-Wert von 5\*10-5 an. Stellenweise wurde unterhalb des humosen Oberbodens verhärtete Eisenoxidanreicherungen (Orterde) vorgefunden. Im Hinblick auf die geplante Versickerung des anfallenden Oberflächenwassers wird im vorgenannten Baugrundgutachten empfohlen, den Boden unterhalb der Sohle der geplanten Mulden aufzulockern und so die ggf. anstehenden Orterde-Schichten zu durchbrechen.

Der durch das Büro M&O GbR aus Spelle ermittelte kf-Wert von 5\*10<sup>-5</sup> zeigt, dass der vorgefundene Boden für eine Versickerung gut geeignet ist.

#### - Morphologie und Grundwasser

Das Gelände des Bearbeitungsgebietes steigt gemäß der topografischen Karte von Süd-Westen, von der Dorfstraße ausgehend nach Nord-Westen hin, von ungefähr 11,50m NHN auf ca. 12,50 m NHN an.

Die Lage der Grundwasseroberfläche wird durch den Nibis Kartenserver mit 7,5mNN bis 10,00mNN angegeben.

Der im Dezember 2022 durch das Büro für Geowissenschaften M&O GbR ermittelte, für die Bemessung von Versickerungsanlagen relevante Grundwasserhochstand, liegt bei ca. 9,80m NHN. Die Anforderung von Einhaltung eines Mindestabstandes von 1,00 m zwischen der Sohle von Versickerungsanlagen zur Grundwasseroberfläche wird somit im Bearbeitungsgebiet geboten.

#### 4. Beschreibung des geplanten Vorhabens

Die geplanten Erschließungsstraßen werden in voller Trassenbreite (8,00 + 5,00 m) zwischen den Grenzen ausgekoffert. Dabei wird nicht verwendungsfähiger, humoser Boden ausgetauscht. Zum derzeitigen Stand der Ausbauplanung ist vorgesehen, die Straßen (Ausbaubreite 5,00m) mit einem einseitigen Gefälle auszubauen. Die Oberflächenbefestigung soll bei allen Verkehrsflächen (Straßen/Stellplätze) mit Betonsteinpflaster erfolgen. Der Seitenrandbereich der Erschließungsstraße wird profilgerecht mit zwischengelagertem Boden an gedeckt, als Mulde ausgebildet und mit standortgerechtem Grassamengemisch eingesät. Das auf den befestigten Flächen anfallende Oberflächenwasser wird entweder direkt, durch entsprechende Oberflächenmodellierung in diese geplante, straßenbegleitende Mulde eingeleitet, oder, wie im Bereich der Stichstraße und der geplanten Wendeanlage über Pflasterrinnen gesammelt und dann in die Mulde eingeleitet.

Hier soll das auf den Straßen und Stellplätzen anfallende Oberflächenwasser gesammelt und versickert werden.

#### 5. Dimensionierung der Versickerungsmulden nach ATV A 138

#### 5.1 Bemessungsgrundlagen

Gesamtfläche Straßentrasse + Stellplätze AE: etwa 1965 m²

ausgebauter Straßenkörper Ared: etwa 1.249 m²

mittlerer Abflussbeiwert Ψ: 0,75

ausgebaute Stellplätze: Ared: etwa 285 m²

mittlerer Abflussbeiwert: Ψ: 0,75

Bankett: etwa 431 m<sup>2</sup>

mittlerer Abflussbeiwert  $\Psi$ : 0,1 Durchlässigkeitsbeiwert  $\mathbf{k}_{f:}$ : 5\*10<sup>-5</sup>

r 15: 182,2 gemäß Kostra Tabelle Lathen 2020 für ein 5-jährliches Regenereignis

#### 5.2 Ermittlung der undurchlässigen Fläche Au

 $A_u = 1.249*0,75 + 285*0,75+431*0,1 = ~1.194 m^2$ 

#### 5.3 Vorhalteflächen Sickermulde

Wie vorab beschrieben, wird das anfallende Oberflächenwasser über Rinnen gesammelt oder direkt über die entsprechende Oberflächenmodellierung der Straßen in eine straßenbegleitende Mulde an der Ostseite des Bearbeitungsgebietes eingeleitet. Die Planung sieht zum derzeitigen Stand eine Mulde mit folgenden Abmessungen vor:

Gesamtlänge: etwa 129 m Obere Breite: ca. 2,50 m

Sickerfläche Breite: ca. 1,60 m, Sickerfläche gesamt: ~211 m²

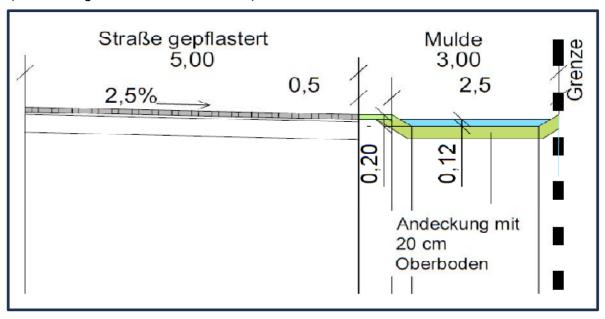
Gesamttiefe. 0,20 m

Geplante Einstau-Tiefe: 0,11 m

Die geplanten Sickermulden würden so über eine Kapazität von rund 43 m³ verfügen.

Die Berechnung des benötigten Speichervolumens im Anhang ermittelt einen Bedarf von rund 26 m³ der entsprechend durch die Planung abgedeckt wird. (siehe Anlage)

#### (Abmessungen Schema Sickermulde)



#### 6. Bewertung und Vorbehandlung des Regenwassers

Die Bewertung des Regenwassers erfolgt anhand des Formblattes ATV-DVWK Merkblatt M153.

Die Verschmutzung des Regenwasserabfluss setzt sich vereinfacht zusammen aus

- 1.) Verschmutzung des Niederschlages aus der Luft
- 2.) Belastung infolge der Nutzung oder Material der abflusswirksamen Flächen
- die Klassifikation der Verschmutzung wird als Summe aus den Belastungspunkten 1 u. 2 vorgenommen.

Für das Bearbeitungsgebiet wird die potentielle Luftverschmutzung als Typ L1 klassifiziert "Siedlungsbereiche mit geringem Verkehr".

Die Bewertung der Regenabflüsse in Abhängigkeit von der Herkunftsfläche

- 1.) wenig befahrene Verkehrsflächen (</= 300 Kfz in Wohn- und vergleichbaren Gewerbegebieten) = Typ F3
- 2.) PKW-Stellplätze ohne häufigen Fahrzeugwechsel = Typ F5

ergibt zusammen eine zu erwartende Verschmutzung des Regenwasserabflusses von geringem bis mittlerem Ausmaß (siehe Anlage).

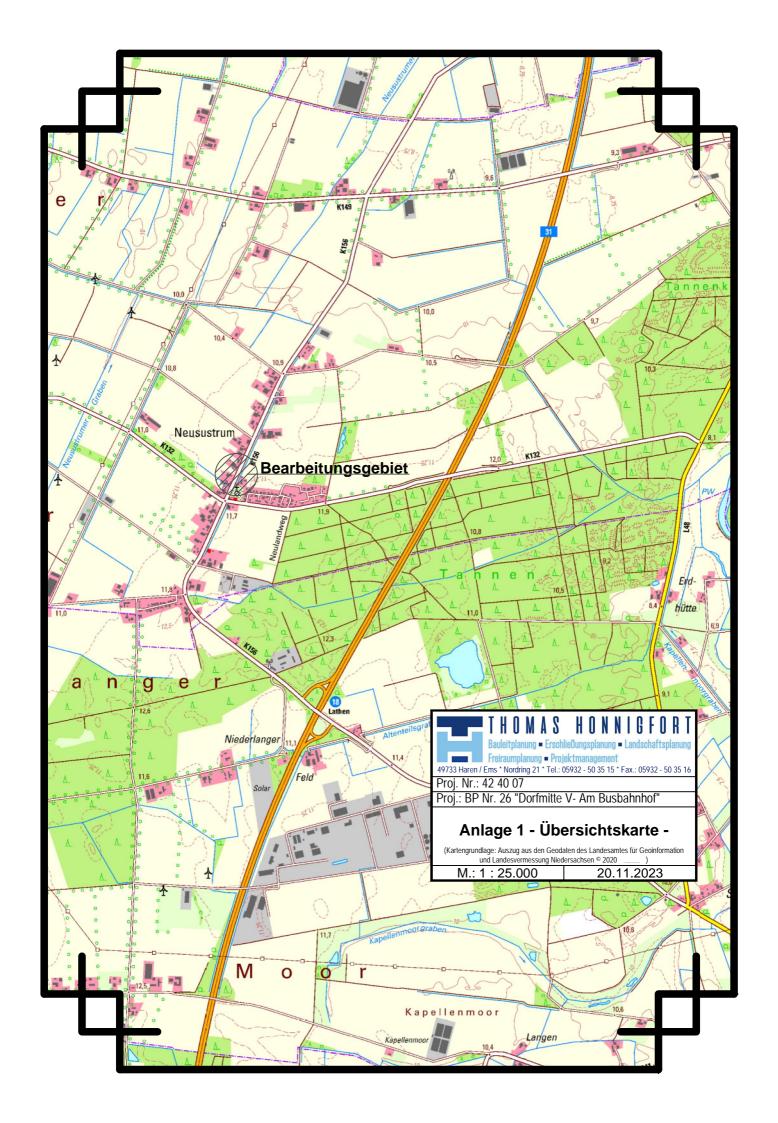
Das Grundwasser wird als G 12 mit einer Punktzahl von 10 typisiert.

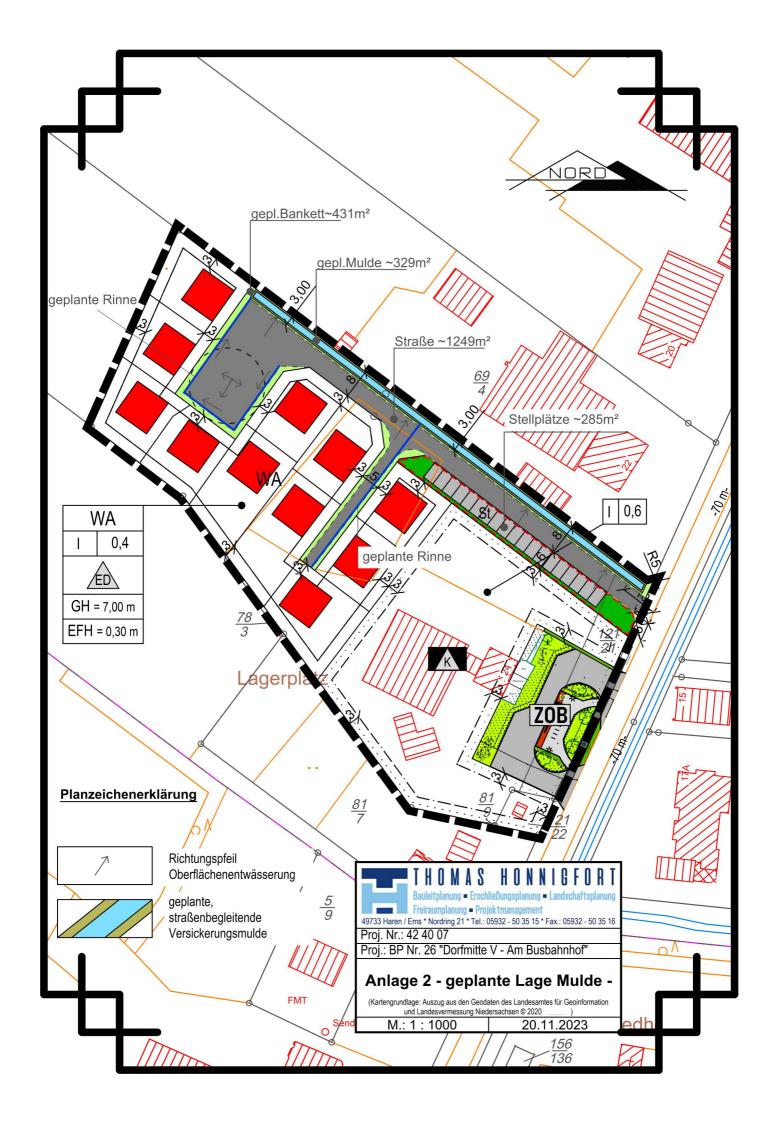
Insgesamt kommt die Gegenüberstellung zwischen Belastungswert und Gewässerwert zu dem Ergebnis, dass nach einer Passage des Regenabflusses durch 20 cm bewachsenen Oberboden im Bereich der Straßenmulden keine weitere Behandlung des Regenwassers erforderlich ist.

#### 7. Zusammenfassung

Die ermittelten Daten ( $k_f$ -Wert von 5 \* 10<sup>-5</sup> m/s, sowie der Abstand der Geländeoberfläche zum Grundwasser von > 1,70m zeigen, dass der Planungsraum nach Austausch der humosen Bodenschichten gute Voraussetzungen für eine Versickerung mitbringt.

Die geplante, östlich der Straße gelegene Sickermulde bietet ein Gesamt-Speichervolumen von etwa 43 m³. Der ermittelte Bedarf liegt bei rund 26 m³ und ist somit durch die Planung abgedeckt. Die Bewertung der Regenwasserabflüsse ergab eine "zu erwartende Verschmutzung von geringem – mittlerem Ausmaß". Bei der Passage durch 20 cm Oberboden besteht keine weitere Behandlungsbedürftigkeit. Da im Rahmen des Baugrundgutachtens durch das Büro M&O aus Spelle stellenweise unterhalb des humosen Oberbodens verhärtete Schichten (Orterde) vorgefunden wurde, wird empfohlen, den Boden unterhalb der Versickerungsmulde aufzulockern und so die ggf. anstehenden Orterdeschichten zu durchbrechen, um so die Versickerung gewährleisten zu können.





## **Arbeitsblatt DWA-A 138**





# VersickerungsExpert

Version 2016

Deutsche Vereingung für Wasserwirtschaft, Abwasser und Abfa**ll** e.V.

Dimensionierung von Versickerungsanlagen

Planungsbüro Honnigfort 500-0220-0502

**Projekt** 

Bezeichnung:

B-Plan 26 Dorfmitte V - AmBusbahnhof

Datum: 22.11.2023

Bearbeiter:

Bemerkung:

- Anlage 3-

Angeschlossene Flächen								
Nr.	angeschlossene Teilfläche A_E [m²]	mittlerer Abfluss- beiwert Psi,m [-]	undurchlässige Fläche A_u [m²]	Beschreibung der Fläche				
1	1249,00	0,75	936,75	Straßen				
2	431,00	0,10	43,10	Bankett				
3	285,00	0,75	213,75	Stellplätze				
4	,	,	, -	·				
5								
6								
7								
8								
9								
10								
11								
12								
13								
14								
15								
16								
17								
18 19								
20								
20								
Gesamt	1965,00	0,61	1193,60					

_						_
Rι	SI	k	0	m	а	ſ۷

Verwendeter Zuschlagsfaktor f\_z

1,2

## **Arbeitsblatt DWA-A 138**

Seite 2



# VersickerungsExpert

Version 2016

Deutsche Vereingung für Wasserwirtschaft, Abwasser und Abfa**ll** e.V.

Dimensionierung von Versickerungsanlagen

Planungsbüro Honnigfort 500-0220-0502

**Projekt** 

Bezeichnung: B-Plan 26 Dorfmitte V - AmBusbahnhof

Datum: 22.11.2023

Bearbeiter:

Bemerkung: - Anlage 3-

Eingangsdaten			
angeschlossene undurchlässige Fläche	A_u	1194	m²
mittlere Versickerungsfläche	A_S	211	m²
wassergesättigte Bodendurchlässigkeit	k_f	5.0e-5	m/s
Niederschlagsbelastung	Station	Lathen	
	n	5	1/a
Zuschlagsfaktor	fz	1,2	

Bemes	Bemessung der Versickerungsmulde								
D [min]	r_D(n) [l/(s·ha)]	V [m³]		Erforderliche Größe der Anlage					
5 10 15 <b>20</b> 30 45 60 90 120 180 240 360 540 720 1080	380,0 241,7 182,2 148,3 110,0 81,5 65,6 48,3 38,9 28,5 22,9 16,8 12,3 9,9 7,3	17,3 20,6 21,9 22,4 22,0 20,0 17,0 9,8 1,6 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0		$V = \left[ (A_u + A_S) \cdot 10^{-7} \cdot r_{D(n)} - A_S \cdot \frac{k_f}{2} \right] \cdot D \cdot 60 \cdot f_Z$ nöhe $z = V / A_S$ tleerungszeit					

Bewertungsverfahren nach Merkblatt DWA-M 153	B-Plan 26 Dorfmitte V - Am Busbahnhof" 20-11-2023					
Gewässer	Тур	Gewässerpunkte G				
Grundwasser außerhalb von Trinkeinzugsgebieten	G12 10					
Fläche  Relecture our der Fläche gem. Tehelle 2, DWA, M 152	Flächer	nanteil	Fläche	n Fi/Luft Li	Abflussbelastun	ng Bi
Belastung aus der Fläche gem. Tabelle 2, DWA- M 153 Belastung aus der Luft gem. Tabelle 1, DWA- M 153	Au,i(m²)o. (ha)	fi	Тур	Punkte	Bi = fi*(Li + Fi)	)
wenig befahrene Verkehrsflächen ( =300 KfZ/24 Std)</td <td>937</td> <td>81,00</td> <td>F3</td> <td>12</td> <td></td> <td></td>	937	81,00	F3	12		
Siedlungsbereiche mit geringem Verkehr	937	81,00	L1	1		10,5
PKW-Stellplätze ohne häufigenn Fahrzeugwechsel	213,75	18,60	F5	27		
Siedlungsbereiche mit geringem Verkehr	213,75	18,60	L1	1		5,2
	1.150,50	99,60			B=	15,7

Anlage 4

Die Abflussbelastung B = 15,74 ist größer als G = 10. Eine Regenwasserbehandlung ist erforderlich

Bewertungsverfahren nach Merkblatt DWA-M 153	B-Plan 26 " Dorfmitte V -	20.11.2023	
	Flächenbelastung: Au : As = 1194/211=5,66 = Spalte b nach ATV-DVWK M 135		
maximal zulässiger Durchgangswert Dmax = G/B = 10/15,74 = 0,64	Тур	Durchgangswert	
gewählt : Versickerung durch 20 cm bewachsenen Oberboden	D2	0,35	

Emissionswert E = B \* D

E = 15,74\*0,35= 5,51

E < G

Die geplante Behandlung des Oberflächenwassers ist ausreichend. Es sind keine weiteren Maßnahmen erforderlich