ANTRAGSTELLER

**Herr Ludger Büter
Schulweg 65
26121 Oldenburg**

BAUVORHABEN

**Erschließung B-Plan Nr. 10 "Reepsholt"
Gemeinde Friedeburg, OT Reepsholt**

ENTWÄSSERUNGSKONZEPT

ANLAGEN

- 1. Erläuterungen**
- 2. Hydraulische Berechnungen**
- 3. KOSTRA-DWD 2020**
- 4. Entwässerungsplan -Konzept- 1:500**

WIEFELSTEDE, DEN 09.06.2023

ERSCHLIEßUNG B-PLAN NR. 10

"REEPSHOLT"

GEM. FRIEDEBURG, OT REEPSHOLT

ANLAGE 1 – ERLÄUTERUNGEN

Inhaltsverzeichnis

1.	Allgemeines.....	2
1.1.	Veranlassung.....	2
1.2.	Planungsgrundlagen.....	2
2.	Bestand.....	2
2.1.	Örtlichkeit und Nutzung.....	2
2.2.	Entwässerung.....	2
2.3.	Geländehöhen.....	3
2.4.	Bodenverhältnisse.....	3
3.	Planung.....	3
3.1.	Verkehrliche Erschließung.....	3
3.2.	Oberflächenentwässerung.....	3
3.3.	Schmutzwasserentsorgung.....	4
4.	Zusätzliche Hinweise.....	4

1. Allgemeines

1.1. Veranlassung

Herr Ludger Büter, Schulweg 65, 26121 Oldenburg beabsichtigt die Erschließung des Bebauungsplans Nr. 10 „Reepsholt“ in Friedeburg im Ortsteil Reepsholt. Im Rahmen der Erschließungsplanung ist die schadlose Ableitung des Oberflächenwassers nachzuweisen. Mit der Ausarbeitung des Entwässerungskonzeptes für das Oberflächenwasser wurde das Ingenieurbüro Heinzelmann aus Wiefelstede beauftragt. Die Unterlagen kommen hiermit zur Vorlage.

1.2. Planungsgrundlagen

Für die Planungen dienen die folgenden Grundlagen:

- B-Plan Nr. 10 „Reepsholt“, Entwurf, Stand: 17.05.2023
- RWK-Bestand gemäß PDF-Datei, Gemeinde Friedeburg, Übergabe am 17.05.2021
- SWK-Bestand gemäß PDF-Datei, Gemeinde Friedeburg, Übergabe am 17.05.2021
- Örtliche Höhenaufnahme, Ing.-Büro Heinzelmann, 19.04.2023
- Vorh. Bäume und Hecken, Katasteramt Wittmund, DXF-Datei (DXF Reepsholt) vom 16.05.2023
- KOSTRA-DWD-2020, Spalte 115 - Zeile 84
- DWA-Regelwerke DWA-A 117 und 118

2. Bestand

2.1. Örtlichkeit und Nutzung

Das B-Plangebiet mit einer Gesamtflächengröße von rd. 1,25 ha befindet sich in der Gemeinde Friedeburg im Ortsteil Reepsholt nördlich der Frieslandstraße K31. Westlich verläuft die Gemeindestraße Perkuhl.

Der neue B-Planbereich ist aktuell nicht bebaut und wird als Ackerfläche genutzt.

2.2. Entwässerung

An der Gemeindestraße Perkuhl verläuft an der westlichen Seite eine Verrohrung DN 300, die im weiteren Verlauf in den vorh. Straßenseitengraben mündet.

Nördlich der Planfläche verläuft in Teilbereichen ein kleiner Grenzgraben, der über einen Durchlass an die Entwässerung westlich Perkuhl angebunden ist.

2.3. Geländehöhen

Auf dem Planbereich wurde eine Höhenaufnahme durch das Ingenieurbüro Heinzelmann durchgeführt. Demnach liegen die Geländehöhen zwischen rd. 6,22 mNHN und rd. 7,93 mNHN. Das Gelände zeigt einen Anstieg von West nach Ost, sowie von Nord nach Süd erkennbar auf.

Der Straßenseitengraben Perkuhl hat im Einmündungsbereich des DN 300 eine Sohlhöhe von rd. 5,21 mNHN.

2.4. Bodenverhältnisse

Eine Baugrunderkundung wurde bisher nicht durchgeführt. Es ist jedoch erfahrungsgemäß davon auszugehen, dass ein hoher Grundwasserstand vorliegt, der eine Versickerung von Oberflächenwasser ausschließt. Im weiteren Planungsverlauf sollte dies jedoch noch einmal durch eine Baugrunderkundung überprüft werden.

3. Planung

3.1. Verkehrliche Erschließung

Das Bebauungsplangebiet soll von der Gemeindestraße Perkuhl erschlossen und an diese verkehrlich angeschlossen werden. Das B-Plangebiet erhält einen Wohnweg, der am Ende mit einem Wendekreis und einen kleinen Stichweg abschließt. Der Ausbau erfolgt in verkehrsberuhigter Bauweise.

3.2. Oberflächenentwässerung

Eine ganzjährlich funktionierende Versickerung des anfallenden Oberflächenwassers im technischen Maßstab wird aufgrund des voraussichtlich hoch anstehenden Grundwassers ausgeschlossen.

Das auf den Grundstücksflächen anfallende Oberflächenwasser wird über Hof- und Dachabläufe aufgefangen und über die erforderlichen Grundleitungen abgeleitet. Die Bemessung dieser Grundleitungen obliegt dem jeweiligen Grundstückseigentümer. Über Hausanschlusschächte erfolgt die Einleitung in eine im öffentlichen Straßenraum verlegte Regenwasserkanalisation. Diese Kanalisation wird in das Regenrückhaltebecken abgeleitet.

Das Oberflächenwasser soll letztendlich in den Straßenseitengraben westlich Perkuhl eingeleitet werden.

Für die zusätzlichen Regenmassen ist eine Rückhaltung erforderlich. Die Ermittlung des Regenrückhaltereaumes erfolgt entsprechend den Abstimmungen mit dem Landkreis Wittmund, der Gemeinde Friedeburg und der Sielacht Bockhorn-Friedeburg nach dem DWA-Regelwerk Arbeitsblatt DWA-A 117 für ein Regenerignis 30-jährlicher Häufigkeit. Nach der hydraulischen Berechnung ist ein Rückhaltevolumen von **rd. 502 m³** erforderlich.

Das Regenrückhaltebecken erhält ein Speichervolumen von rd. 680 m³. Das exakte Volumen muss bei der Entwurfsplanung unter Berücksichtigung von wechselnden Böschungsneigungen und -verläufen ermittelt werden. Mit den 680 m³ ist ausreichend Sicherheit vorhanden. Der Ablauf aus dem Regenrückhaltebecken wird gedrosselt. Die Drosselmenge wird mit einem Hydroslide, der in einem

Kontrollschacht installiert wird, geregelt. So wird der konstante Abfluss gewährleistet.

Davor wird ein Tauchblech angebracht, das Schwimmstoffe, wie z.B. Öle, zurückhält und deren Einleitung in die Vorflut verhindert. Der höchste Punkt der Stauwand dient als Notüberlaufkante, über die im Falle eines Regenereignisses, das den Bemessungsregen noch übersteigt, das zusätzliche Wasser ablaufen kann. Die Ablaufleitung DN 500 ist auf die Notüberlaufmenge ausgelegt.

Das Becken erhält darüber hinaus einen Dauerwasserstand von 0,80 m. In diesen Zonen können sich Fische und andere Lebewesen in den Wintermonaten zurückziehen. Durch den Dauerwasserstand in Kombination mit dem Tauchblech wird ermöglicht, dass sich Schwebstoffe absetzen können.

Um das Regenrückhaltesystem herum wird ein mit 5,0 m ausreichend breiter Räumstreifen hergestellt, der eine Unterhaltung des Beckens ermöglicht.

Bei der Verlegung der Regenwassergrundleitungen für Hausanschlüsse und Straßenabläufe ist die Tiefenlage von Kreuzungen mit den geplanten Schmutzwasserentwässerungsanlagen sowie sonstiger Versorgungsleitungen zu beachten.

3.3. Schmutzwasserentsorgung

Das anfallende Schmutzwasser des Plangebietes soll über ein rd. 200 m langes Kanalnetz DN 200 gesammelt und in den vorh. Schmutzwasserkanal Perkuhl eingeleitet werden.

Bei der Verlegung der Schmutzwassergrundleitungen für Hausanschlüsse ist die Tiefenlage von Kreuzungen mit den geplanten Oberflächenentwässerungsanlagen sowie sonstiger Versorgungsleitungen zu beachten.

4. Zusätzliche Hinweise

Die Möglichkeiten und Anforderungen dieses Entwässerungskonzeptes wurden im Verlauf der Planungen mit dem Landkreis Wittmund, der Gemeinde Friedeburg und der Sielacht Bockhorn-Friedeburg abgestimmt.

Für die folgenden Planungsschritte ist eine detaillierte Vermessung des Plangebietes und der vorh. Entwässerungssysteme (Kanäle und Gräben) erforderlich.

Weitere Angaben sind den anliegenden Berechnungen und den Planunterlagen zu entnehmen.

Aufgestellt:

Wiefelstede, 09.06.2023

ERSCHLIEßUNG B-PLAN NR. 10

"REEPSHOLT"

GEM. FRIEDEBURG, OT REEPSHOLT

ANLAGE 2 – HYDRAULISCHE BERECHNUNGEN

Inhaltsverzeichnis

1.	Berechnungsgrundlagen	2
2.	Bemessung des Regenrückhalterausms	3
2.1.	Einzugsgebiete für den Regenrückhalteraum	3
2.2.	Berechnung der Drosselabflusssspende	3
2.3.	Berechnung des erforderlichen Rückhaltevolumens.....	3
3.	Bemessung der Regenwasserkanalisation	4
3.1.	Ermittlung des maximalen Durchmessers.....	4
4.	Bemessung der Schmutzwasserkanalisation.....	4

1. Berechnungsgrundlagen

Grundlage für die hydraulischen Nachweise sind die Arbeitsblätter DWA-A 117 und 118. Folgende Berechnungswerte werden berücksichtigt:

- Niederschlagshöhen = Spalte 115 / Zeile 84 für Reepsholt
(gemäß KOSTRA-DWD 2020)

- Befestigungsgrade:
 - o Wohngebiet = 45% (GRZ 0,3 + 50% Überschreitung)
 - o Verkehrsfläche = 95%

- Geländegruppe = 1 (mittlere Geländeneigung < 1%)

- Jährlichkeiten T:
 - o für Kanal = 5 a
 - o für RRR = 30 a

- Beiwerte:
 - o f_z = 1,15
 - o f_{neu} = 1,20

2. Bemessung des Regenrückhalteraums

Die Ermittlung des Regenrückhalteraumes erfolgt entsprechend den Abstimmungen mit dem Landkreis Wittmund, der Gemeinde Friedeburg und der Sielacht Bockhorn-Friedeburg nach dem DWA-Regelwerk Arbeitsblatt DWA-A 117 für ein Regenereignis 30-jährlicher Häufigkeit.

2.1. Einzugsgebiete für den Regenrückhalteraum

Flächenbezeichnung	Kanalisierte Fläche A	Befestigungsgrad	Abflusswirksame Flächen A _E	Abflussbeiwert ψ	Undurchlässige Flächen A _u
[-]	ha	[-]	ha	[-]	ha
1	1,0909	0,45	0,4909	1,00	0,4909
VF	0,1638	0,95	0,1556	1,00	0,1556
Σ	1,2547 ha				0,6465

2.2. Berechnung der Drosselabflusspende

$\Sigma A_E =$	1,2547 ha
$q_{Dr,r} =$	1,50 l/(s*ha)
$Q_{ab} =$	1,88 l/s
$\Sigma A_u =$	0,6465 ha
$q_{Dr,r,u} =$	2,91 l/(s*ha)

2.3. Berechnung des erforderlichen Rückhaltevolumens

Dauerstufe	Niederschlagshöhe	Zugehörige Regenspende	Drosselabflusspende	Differenz	Spez. Speichervolumen	Erf. Speichervolumen
D	$h_{N,n=0,1/a}$	$r_{D,n=0,1/a}$	$q_{Dr,r,u}$	$r_{D,n} - q_{Dr,r,u}$	$V_{s,u}$	V
min bzw. h	mm	l/(s*ha)	l/(s*ha)	l/(s*ha)	m ³ /ha	m ³
5	15,7	628,00	2,91	625,09	215,7	139,42
10	19,6	392,00	2,91	389,09	268,5	173,57
15	22,1	294,67	2,91	291,76	302,0	195,23
20	24,0	240,00	2,91	237,09	327,2	211,53
30	26,9	179,33	2,91	176,42	365,2	236,10
45	30,2	134,22	2,91	131,31	407,7	263,60
60	32,7	109,00	2,91	106,09	439,2	283,95
90	36,5	81,11	2,91	78,20	485,6	313,96
2	39,5	65,83	2,91	62,92	521,0	336,83
3	44,1	49,00	2,91	46,09	572,4	370,08
4	47,6	39,67	2,91	36,76	608,7	393,52
6	53,1	29,50	2,91	26,59	660,5	427,00
9	59,3	21,96	2,91	19,05	709,9	458,94
12	64,0	17,78	2,91	14,87	738,6	477,50
18	71,4	13,22	2,91	10,31	768,4	496,77
24	77,2	10,72	2,91	7,81	776,1	501,77
48	93,0	6,46	2,91	3,55	704,9	455,74
72	103,7	4,80	2,91	1,89	563,3	364,20
Erforderliches Volumen =						502 m³

Die Bemessung für ein 30-jährliches Regenereignis ergibt für das Bebauungsplangebiet einen erforderlichen Regenrückhalteraum von **rd. 502 m³**.

Das geplante RRB erhält ein Speichervolumen von **rd. 680 m³**. Die Auslastung liegt somit bei rd. 74%.

3. Bemessung der Regenwasserkanalisation

Im Rahmen dieses Entwässerungskonzeptes wird nur der maximale Durchmesser ermittelt. Der detaillierte Nachweis erfolgt mit dem Entwässerungsantrag.

Aufgrund der Entwicklung bei den Regenereignissen wird als Bemessungsregen eine Jährlichkeit von $T = 5$ a und eine Regendauer $T = 15$ min empfohlen.

3.1. Ermittlung des maximalen Durchmessers

Bei der Ermittlung ergibt sich ein max. DN von 500, bei einer Auslastung von 58%.

Vers.-grad =	51,5%
$\Sigma A_u =$	0,6465 ha
$r_{15(5)} + 10\% =$	184,6 l/(s*ha)
$Q_R =$	119,3 l/s
gew. =	DN 500
$I_{SO} =$	0,25%
$Q_V =$	206 l/s
$Q_R/Q_V * 100 =$	58%

4. Bemessung der Schmutzwasserkanalisation

Auf einen Nachweis für die Schmutzwasserkanalisation wird aufgrund der geringen Grundstücksanzahl verzichtet. Der gem. DIN einzubauende Mindestdurchmesser DN 200 ist aus hydraulischer Sicht überdimensioniert.

Aufgestellt:

Wiefelstede, 09.06.2023

S. Klockgether

Zeichenerklärung:

- Grenze B-plan
- Kursiv* Daten aus RW- und SW-Bestandsplan
- 7,13 vorh. Geländehöhe (Ing.-Büro Heinzelmann)
- +6,50 gepl. Geländehöhe
- >--- vorh. Durchlaß
- vorh. RW-Kanal
- gepl. RW-Kanal
- vorh. SW-Kanal
- gepl. SW-Kanal
- gepl. Regenrückhaltebecken
- 9.13 vorh. Schacht-Nr.
- (D=7,35) vorh. Schachtdeckelhöhe
- (S=4,06) vorh. Fließsohlenhöhe
- D ca.7,50 gepl. Schachtdeckelhöhe
- S = 6,20 gepl. Fließsohlenhöhe
- vorh. Baum erhalten gem. B-plan

Plangrundlagen:

- B-plan Nr. 10 "Reepsholt", DWG-Datei (220906_B-Plan xx_Reepsholt) vom 06.09.2022
- ALK-Daten, DXF-Datei (Reepsholt_170223_Vermessung) v. 20.02.2023
- Planungsbüro Diekmann•Mosebach & Partner
- örtliche Höhenaufnahme, Ing.-Büro Heinzelmann, vom 19.04.2023
- vorh. Bäume und Hecken, Katasteramt Wittmund, DXF-Datei (DXF Reepsholt) vom 16.05.2023

Regenrückhaltebecken	
Stauvolumen	= rd.680m ³
OK Gelände	= NHN mind. +6,50m
Wsp. Stauziel	= NHN +6,20m
Notüberlauf	= NHN +6,20m
Wsp. Dauerstau	= NHN +5,25m
Beckensohle	= NHN +4,45m
Staulamelle	= 0,95m
Böschungsneigungen	= 1 : 1,5

Bauherr Ludger Büter Schulweg 65 26121 Oldenburg	Anlage-Nr.
Projekt Gemeinde Friedeburg, OT Reepsholt Erschließung B-plan Nr. 10, "Reepsholt"	Blatt-Nr.
Anlage Entwässerungsplan -Konzept-	Maßstab 1 : 500
Kanal- und Straßenbau - Planung - Ausschreibung - Bauleitung
Ing.-Büro HEINZELMANN <small>Inhaber: Dipl.-Ing. Stefan Klockgether</small>	Projekt-Nr. 1631
	bearbeitet S. Klockgether
	gezeichnet M. Kruse
<small>Wangerlandstr. 8 26215 Wiefelstede Tel.: 04402 / 9102-0 Fax: 04402 / 9102-22 Internet: www.ing-fh.de</small>	