

EDEKA-MIHA Immobilien Service GmbH

Wittelsbacherallee 61 32427 Minden

Oberflächenentwässerung

Neubau/Erneuerung Außenanlagen EDEKA Markt Gasteweg, Detern Antrag auf Einleitungserlaubnis nach § 8 ff WHG sowie Plangenehmigung für eine Regenwasserrückhaltung

Verfasser:

Dr. Born - Dr. Ermel GmbH

- Ingenieure -Standort Aurich

Tjüchkampstraße 12

26605 Aurich

Telefon: 0 49 41 1793-0 Telefax: 0 49 41 1793-66

E-Mail: aurich@born-ermel.de Internet: www.born-ermel.de



Inhaltsverzeichnis Seite Veranlassung3 1 2 Bestehende Verhältnisse4 2.1 Lage des Planungsgebietes.....4 2.2 Baugrund und Grundwasser4 2.3 Wasserschutzgebiet......5 2.4 Entwässerungsverhältnisse5 2.5 Versorgungseinrichtungen......5 2.6 Straßenbestand5 Planungsgrundlagen6 3 Planunterlagen, Regelwerke, Normen6 3.1 Umfang der Entwurfsarbeiten7 3.2 3.3 Berechnungsgrundlagen......7 4 Bestandsaufnahme......9 4 1 Einzugsgebiete9 5 Bemessungsergebnisse......9 5.1 Grundleitungen nach DIN 1986-1009 5.2 Überflutungsnachweis Grundstück10 5.3 Regenwasserrückhaltung10 5.3.1 Rückhaltevolumen10 5.3.2 Notüberlauf und Drosseleinrichtung......11 5.4 Versickerung.......12 5.5 Regenwasserbehandlung nach DWA-A 102-212 5.5.1 Allgemeines12 5.5.2 Gewählte Regenwasserbehandlungsmaßnahme12 6 Kosten......14 Zusammenfassung14 7



ANLAGEN

Anlage 1 Kostenberechnung

Anlage 2 Technische Berechnungen

Anlage 3 Zeichnungen

Inhalt	Maßstab	Zeichnungs-Nr.
Übersichtskarte	1:25.000	03402003-04-L-001
Übersichtslageplan	1:5.000	03402003-04-L-002
Lageplan – Bestand	1:500	03402003-04-L-003
Lageplan – Planung	1:500	03402003-04-L-004
Schnitt Regenrückhaltung	1:50	03402003-04-L-005



1 Veranlassung

Der Bauherr, EDEKA-MIHA Immobilien Service GmbH, Minden, plant in der Gemeinde Detern, Samtgemeinde Jümme, die Erneuerung der Außenanlagen des EDEKA-Marktes.

Hierfür ist die Oberflächenentwässerung zu regeln, um eine gesamtwirtschaftlich sinnvolle Lösung zu erzielen.

In dem Planungsgebiet sind Einrichtungen für die Ableitung von Schmutz- und Regenwasser (Kanalisation) sowie Verkehrsanlagen vorhanden.

Das anfallende Schmutzwasser wird dem bereits bestehenden System in der "Westerlandstraße" zugeleitet. Die Planung des Schmutzwassersystems ist nicht Bestandteil dieses Antrages.

Für die Oberflächenentwässerung des EDEKA-Marktes sind ordnungsgemäße Anlagen zu schaffen.

Die verkehrliche Erschließung erfolgt über die "Westerlandstraße".

Die EDEKA-MIHA Immobilien Service GmbH beauftragte Born – Ermel – Ingenieure – mit der Aufstellung eines wasserrechtlichen Genehmigungsantrages für die Oberflächenentwässerung zu der Erneuerung der Außenanlagen des EDEKA-Marktes in der Gemeinde Detern.



2 Bestehende Verhältnisse

2.1 Lage des Planungsgebietes

Die Gemeinde Detern liegt im Landkreis Leer und gehört zur Samtgemeinde Jümme.

Mit dem überregionalen Verkehrsnetz ist die Gemeinde durch die Bundesstraße 72 verbunden.

Im Westen und Norden grenzt das zu erschließende Gebiet an die "Eichenstraße", im Osten an den "Gasteweg", im Süden grenzt das Gebiet an die "Westerlandstraße" (L821).

Die Gesamtfläche des hier behandelten Gebietes beträgt etwa 0,52 ha.

Das Planungsgebiet ist auf der Übersichtskarte im Maßstab 1 : 25.000 und dem Übersichtslageplan im Maßstab 1 : 5.000 dargestellt.

2.2 Baugrund und Grundwasser

Das Planungsgebiet liegt nach der bodenkundlichen Standortkarte von Niedersachsen, herausgegeben vom Niedersächsischen Landesamt für Bodenforschung, Hannover 1977, in der grundwassernahen ebenen Geest.

Im Planungsbereich stehen nasse, saure, gut wasserdurchlässige Tonböden und Moorböden mit tonigem Oberboden an.

Gemäß der Bodenübersichtskarte (BK 50) des NIBIS-Kartenserver des Landesamtes für Bergbau, Energie und Geologie (LBEG) ist der Boden als "Mittlerer Pseudogley Podsol" (S-P3) zu typisieren (abgerufen am 22.01.2024).

Der mittlere Grundwasserhochstand und -tiefstand wird im gesamten Plangebiet mit 1,25 m u. GOK angegeben. (BK 69, abgerufen am 22.01.2024).

Es sollte davon ausgegangen werden, dass für die Herstellung der Regenwasserkanalisation der Grundwasserspiegel abzusenken und dies zu beantragen ist.



2.3 Wasserschutzgebiet

Das Planungsgebiet liegt nicht in einem Trinkwassergewinnungsgebiet und nicht in einem Trinkwasserschutzgebiet.

2.4 Entwässerungsverhältnisse

In der Gemeinde Detern werden Schmutz- und Regenwasser in getrennten Kanälen abgeleitet (Trennsystem).

Die Oberflächenentwässerung auf der Fläche des vorhandenen EDEKA-Marktes erfolgt über einen Regenwasserkanal, DN 300, in der Straße "Gasteweg", sowie über einen Regenwasserkanal, DN 200 in den angrenzenden Graben entlang der Westerlandstraße.

Der Regenwasserkanal mündet im Norden an einen Graben, G.II.O, der in das Velder Sieltief Nord, G.II.O., Nr. 108/348 mündet. Das Schöpfwerk Nr. 35 Velde-Nord fördert in den Nordgeorgsfehnkanal G.II.O. Nr. 108/228 und über die Jümme und Leda in die Ems.

Das in dem Entwurfsgebiet geplante Schmutzwassersystem leitet das Schmutzwasser in das bestehende Schmutzwassersystem. Von dort wird das Abwasser über bestehende Anlagen und Einrichtungen zur Kläranlage geleitet.

Die Schmutzwasserkanalisation ist nicht Bestandteil dieses Antrages.

2.5 Versorgungseinrichtungen

In der Gemeinde Detern befindet sich eine zentrale Wasserversorgung. Versorgungsträger ist der Oldenburgisch-Ostfriesische Wasserverband Brake.

Die Versorgung mit elektrischem Strom und Erdgas erfolgt durch die Energieversorgung Weser-Ems AG (EWE).

Für Fernmeldeeinrichtungen ist die Glasfaser Nordwest zuständig.

2.6 Straßenbestand

In dem Planungsgebiet sind Verkehrsflächen vorhanden, die als Zufahrt dienen.

Der Planungsbereich ist über die angrenzende "Westerlandstraße" (L 821) im Süden angebunden.



3 Planungsgrundlagen

3.1 Planunterlagen, Regelwerke, Normen

Der wasserrechtliche Genehmigungsantrag wurde nach den heute geltenden, allgemein anerkannten Regeln der Technik bearbeitet.

Grundlage für die Planbearbeitung waren Blätter des Deutschen Grundkartenwerkes, Topografische Karten und ALK's.

Zur Ermittlung von Straßen-, Gelände- und Grabensohlhöhen wurden Vermessungsarbeiten durchgeführt.

Weitere Grundlagen waren:

- [1] "Bemessung von Regenrückhalteräumen", DWA-Regelwerk, Arbeitsblatt-A 117, 12/2013
- [2] "Bewertung der hydraulischen Leistungsfähigkeit von Entwässerungssystemen", DWA-Regelwerk, Arbeitsblatt DWA-A 118, Januar 2024
- [3] "Starkniederschlagshöhen für Deutschland KOSTRA", DWD 2020 Deutscher Wetterdienst, 2023
- [4] "Planung, Bau und Betrieb von Anlagen zur Versickerung von Niederschlag", DWA-Regelwerk, Arbeitsblatt-A 138, 04/2005
- [5] DIN 1986-100 "Entwässerungsanlagen für Gebäude und Grundstücke Teil 100: Bestimmungen in Verbindung mit DIN EN 752 und DIN EN 12056", Dez. 2016
- [6] DIN EN 752 "Entwässerungssysteme außerhalb von Gebäuden Kanalmanagement", Berlin: Deutsches Institut für Normung, Juli 2017
- [7] Bebauungsplan Nr. 10 "Fieskel Diek" 4. Änderung, Gemeinde Detern, 2023



3.2 Umfang der Entwurfsarbeiten

Der vorliegende Entwurf behandelt die Grundstücksentwässerung für den Neubau / Erneuerung der Außenanlagen des EDEKA-Marktes.

Es werden die hydraulischen Nachweise und die lage- und höhenmäßige Festlegung der geplanten Rohrleitungen und der Regenwasserrückhaltung für die Grundstücksentwässerung nach DIN 1986-100; 2008-05 vorgelegt.

3.3 Berechnungsgrundlagen

Für die Regenentwässerungsanlagen auf dem Grundstück des EDEKA-Marktes gelten erhöhte Anforderungen nach DIN 1986-100 [5].

Für die Bemessung und den Überflutungsnachweis verwendeten Niederschlagsspenden, wurden die oberen Toleranzwerte aus KOSTRA-DWD 2020 [3] multipliziert.

Für die Gemeinde Detern gelten demnach folgende Niederschlagsspenden $r_{(D,T)}$ (s. TB 1.1):

Bemessung für Grundstücke:	$r_{(5,2)}$	=	326,50 l/(s x ha)
Bemessung für Dachflächen:	r _(5,5)	=	416,50 l/(s x ha)
Überflutungsnachweis:	$r_{(10,2)}$	=	212,04 l/(s x ha)
	$\mathbf{r}_{(10,30)}$	=	410,38 l/(s x ha)

Die für die Bemessung der Sammel- und Grundleitungen maßgebende Regendauer beträgt D=5 Minuten. Die Jährlichkeit des Berechnungsregens für Grundstücksflächen muss mindestens einmal in 2 Jahren (T=2 a) und für Dachflächen mindestens einmal in 5 Jahren (T=5 a) betragen.

Das Mindestgefälle beträgt J = 1 : DN und der zulässige Füllungsgrad h/di = 0,7. Das Verhältnis vom Bemessungsabfluss Qt zum Abflussvermögen bei Vollfüllung Qv beträgt damit 80 %.

Der Mindestdurchmesser von Grundleitungen beträgt DN 150.

Wir empfehlen vor der Ausführung eine geologische und hydrogeologische Bodenuntersuchung im Planungsgebiet durchführen zu lassen.



Weitere Berechnungsgrundwerte:

Abflussbeiwert C (gemäß Tabelle 9, DIN 1986-100) [5]

Dachflächen $C_S = 1,0$ Betonsteinpflaster $C_S = 0,75$ Grünflächen $C_S = 0,1$

Betriebsrauigkeit bei Kunststoff-Rohren $k_B = 1,0 \text{ mm}$

Berechnungsgrundlage für den Regenwasserabfluss:

$$Q = r_{(D,T)} \times C \times A / 10.000$$

Dabei ist

Q der Regenwasserabfluss in Liter je Sekunde (l/s)

 $r_{(D,T)}$ die Berechnungsregenspende in Liter je Sekunde und Hektar (l/(s x ha)

mit D Niederschlagsdauer in Minuten

T Wiederkehrzeit in Jahren

C der Abflussbeiwert [-]

A die Abflusswirksame Niederschlagsfläche in Quadratmeter [m²]



4 Bestandsaufnahme

4.1 Einzugsgebiete

Das Einzugsgebiet ergibt sich aus dem Grundstück des EDEKA-Marktes, Gemarkung Detern, Flur 18, Flurstück 126/1, 126/2 und Flurstück 127, mit einer Gesamtfläche von 6.651 m², die Flächen teilen sich wie folgt auf:

Oberfläche	Bestand	Planung	Differenz
Pflaster	2201	2801	600
Asphalt	0	500	500
Dach	1550	1550	0
Grünfläche	1600	500	1100

5 Bemessungsergebnisse

5.1 Grundleitungen nach DIN 1986-100

Für die Grundstücksentwässerung sind Grundleitungen vorgesehen, die in diesem Entwurf dimensioniert werden.

Grundleitungen sind die im Erdreich oder in der Grundplatte unzugänglich verlegten Leitungen, die das Abwasser in der Regel dem Anschlusskanal zuführen [5].

In diesem Entwurf wird das gesammelte Regenwasser der Pflasterflächen in eine abgedichtete Rigole eingeleitet und über eine Rohrleitung, DN 300, in den vorhandenen Kanal, DN 300, in der Eichenstraße, abgeleitet.

Die erforderlichen Abflussleistungen wurden gemäß DIN 1986-100 [5] ermittelt und die Nennweiten definiert.

Mit der Ausführungsplanung wird die genaue Lage der Rohrleitungen und Schächte festgelegt und die statischen Berechnungen für die vorgesehenen Rohre aufgestellt.



5.2 Überflutungsnachweis Grundstück

Für Grundstücke, mit einer befestigten Fläche größer 800 m² ist gemäß DIN 1986-100 [5] ein grundstücksbezogener Überflutungsnachweis erforderlich.

Die neu zu befestigende Verkehrsfläche des Grundstückes beträgt 1300 m². Der Überflutungsnachweis ergab, dass ein erforderliches Volumen von 15,6 m³ auf dem Grundstück zwischenzuspeichern ist (siehe TB 1.3.3). Die Außenanlage wird so geplant und hergestellt, dass die Rückhaltung im Bereich der Parkplätze schadlos möglich ist.

5.3 Regenwasserrückhaltung

Regenwasserrückhalteräume fangen den durch die Versiegelung vermehrt anfallenden Oberflächenabfluss auf und leiten ihn gedrosselt, d. h., über einen längeren Zeitraum verteilt, dem Gewässer zu.

Das geplante Rückhaltevolumen wird für das Grundstück des Edeka-Marktes bemessen (siehe Lageplan - Planung, Zeichnungs-Nr. 03402003-04-L-004).

Für die Bemessung des Regenrückhaltevolumens wird das Einzugsgebiet von 0,13 ha zugrunde gelegt (siehe Anlage 2, Technische Berechnungen 1.4.1, Lageplan - Planung, Zeichnungs-Nr. 03402003-04-L-004).

Das Regenrückhaltevolumen für die Verkehrsfläche wird als abgedichtete Rigole ausgebildet und ist nördlich vom EDEKA-Markt verortet. Die Gesamtfläche beträgt ca. 185 m², das Gesamtvolumen beläuft sich auf rd. 65 m³.

5.3.1 Rückhaltevolumen

Die Rückhaltung wird nach dem im DWA-Regelwerk (Arbeitsblatt 117, Ausgabe Dezember 2013) angegebenen Berechnungsverfahren bemessen.

In Absprache mit dem Landkreis Leer "Amt für Wasserwirtschaft", wurde das Rückhaltevolumen der neu zu versiegelten Fläche (0,13ha) berechnet. Die vorh., bereits versiegelte Außenanlage wurde zur Berechnung des Drosselabflusses mit einem Regen T=2a und D=5min veranschlagt. Die Berechnung erfolgt nach dem "Einfachen Verfahren" unter Berücksichtigung der Regenspenden nach KOSTRA (DWD 2020) [3].



Für die Bemessung wurde hier n=0,1 nach dem DWA-Arbeitsblatt 117 gewählt. Der Maximalstau ist rechnerisch einmal in 10 Jahren zu erwarten. Zusätzlich wurde ein 20 % Toleranzbetrag als Sicherheitszuschlag mit eingerechnet. In Absprache mit dem Landkreis Leer "Amt für Wasserwirtschaft" wurde eine Drosselabflussspende von 2,5 1/(s*ha) angesetzt.

Nachfolgend werden die wesentlichen Kenngrößen der Regenwasserrückhaltung (Rigole) aufgeführt:

Die Technischen Berechnungen ergeben folgende Werte (TB 1.5.1):

Regenrückhaltevolumen:

Einzugsgebiet (V1) 0,13 ha

Drosselabflussspende 2,5 l/(s*ha)
erforderliches Speichervolumen 65,0 m³
max. Stau 2,7 m NHN

Dauerstau 2,40 m NHN

Die Bemessung der Rückhaltung, der Bauwerke und der Bauwerksteile sowie die hydraulischen Nachweise erfolgen in den Technischen Berechnungen. Dargestellt sind die Ergebnisse in dem Lageplan – Planung (siehe Zeichnungs-Nr. 3402003-04-L-004 und 3402003-04-L-005).

Die Differenz zwischen geplanten und erforderlichen Speichervolumen wird als zusätzliche Sicherheit betrachtet.

5.3.2 Notüberlauf und Drosseleinrichtung

Das Oberflächenwasser aus der Rückhaltung wird über Rohrleitungen, DN 300, der Haltung. DN 300, in der Eichenstraße gedrosselt zugeführt (siehe Lageplan – Planung, Zeichnungs-Nr. 03402003-04-L-004).

In Absprache mit dem Landkreis Leer "Amt für Wasserwirtschaft", soll die Drosselung über eine ungeregelte Drossel mittels Querschnittsverengung realisiert werden (siehe Schnitt Regenrückhaltung, Zeichnungs-Nr. 03402003-04-L-005). Hierdurch wird die Wartung und das Risiko eines Versagens des Systems verringert. Alternativ kann die Drosselung des Abflusses über eine geregelte Drosseleinrichtung hergestellt werden.

Die Oberkante der Mittelwand in dem eckigen Drosselbauwerk (Breite 1,0 m) bildet in Höhe des Maximalstaus einen Notüberlauf (Rigole).



5.4 Versickerung

Gemäß Ministerialerlass (Ministerialblatt 30/1982) ist bei der Erschließung von Baugebieten grundsätzlich die Möglichkeit der Versickerung des anfallenden Oberflächenwassers zu prüfen. Vorbedingungen für ein ausreichendes Funktionieren von Versickerungsanlagen sind ein genügend durchlässiger Boden und ein niedriger Grundwasserstand.

Die Prüfung des anstehenden Baugrunds und der Grundwasserstände hat ergeben, dass eine generelle Versickerung von Oberflächenwasser im Planungsgebiet nicht möglich ist. Es wird daher auf die Planung von Versickerungsanlagen verzichtet.

5.5 Regenwasserbehandlung nach DWA-A 102-2

5.5.1 Allgemeines

Die Regenwasserbehandlung ist nach dem im DWA-Regelwerk / BWK-Regelwerk (Arbeitsblatt DWA-A 102-2 / BWK-A 3-2., Ausgabe: Dezember 2020) angegebenen Berechnungsverfahren bemessen. Das Niederschlagswasser wird zentral in Form eines Rohrfilters (bsp. SediPipe FA. Fränkische) (AFS63) behandelt. Die Bemessung erfolgt nach den Vorgaben der DWA-A 102-2 [4].

Für die Bemessung wird der Qualitätsparameter AFS₆₃ verwendet. Dieser beschreibt den Anteil der abfiltrierbaren Stoffe (AFS), welcher eine Korngröße von 0,5 bis 63 µm aufweist.

5.5.2 Gewählte Regenwasserbehandlungsmaßnahme

In der Bemessung der Regenwasserbehandlung wurden ausschließlich die Verkehrsflächen im Planungsgebiet berücksichtigt. In Absprache mit dem Landkreis Leer "Amt für Wasserwirtschaft" wäre auch hier nur die neu anzuschließende Fläche zu berücksichtigen. Durch Planung der Entwässerungsleitungen im Planungsgebiet, wurde der gesamte westliche Bereich der Außenanlage in der Dimensionierung berücksichtigt. Der östliche Parkplatz wurde dabei unberücksichtigt. Aufgrund der Lage im Planungsgebiet kann dieser Bereich ggf. mit Straßenablauffiltern nachgerüstet werden, sodass eine ausreichende Vorreinigung der Abwässer gewährleistet wird.

Die Herleitung der maßgebenden Flächen ist den TB, Abschnitt 1.5 zu entnehmen.



Diese werden in Abhängigkeit von ihrer geplanten Funktion (Flächenspezifizierung, siehe DWA-A 102-2, Anhang A) einer von insgesamt drei Flächenkategorien zugeordnet. Diese weisen einen abweichenden, flächenspezifischen Stoffabtrag auf (b_{R,a,AFS63}). Niederschlagswasser von Flächen der Kategorie II und III ist aufgrund des Verschmutzungsgrades mindestens so weit zu behandeln, bis eine theoretische Belastungshöhe von 280 kg/ha/a erreicht ist. Dies entspricht der maximal zu erwartenden Flächenbelastung der Kategorie I.

Regenwasserbehandlung

Einzugsgebiet		0,33 ha
Flächenkategorie	I	0 ha
	II	0 ha
	III	0,33 ha
Regenwasserbehand	llung	dezentral

Die Behandlung des Regenwassers erfolgt über eine Haltung mit Filtereinheit. Der vorhandene Wirkungsgrad eines Filters der Firma Fränkische "SediPipe" weist einen Wirkungsgrad von 63% auf.

Stoffabtrag	86,89 kg/a
erforderliche Wirkungsgrad	63,2 %
geplanter Wirkungsgrad	65,4 %



6 Kosten

Die Herstellkosten gemäß der beigefügten Kostenberechnung (siehe Anlage 1) betragen

ca. 70.000 € brutto

7 Zusammenfassung

In der Gemeinde Detern sollen neue Parkplätze an dem EDEKA-Markt gebaut werden. Der vorliegende Antrag beinhaltet die Planung der Grundleitung zur Ableitung des Oberflächenwassers, die Dimensionierung der Regenwasserrückhaltung und den Überflutungsnachweis.

Als Regenwasserrückhalteraum wird eine abgedichtete Rigole mit Regenwasserbehandlung vorgesehen.

Über einen Drosselschacht der Regenwasserrückhaltung wird das Niederschlagswasser der bestehenden Haltung in der Eichenstraße zugeführt. Das Niederschlagswasser anfallend auf den Dachflächen ist nicht Bestandteil dieses Antrags.

Weiterhin soll der bestehende Durchlass der südlichen Zufahrt um wenige Meter verschoben werden.

Die Kosten der Oberflächenentwässerung belaufen sich auf rd. 70.000 € brutto.

Aufgestellt: Dr. Born - Dr. Ermel GmbH

Aurich, den 30.05.2024 DEL

Geprüft: Achim, den 30.05.2024 HH



ANLAGE 1

Kostenberechnung



Gewerkschätzung

Projekt **03402003**

	EDEKA Detern	
*	Bauvorhaben	
	-	
	-	
	-	
	-	
	Bauherr	
	-	
	-	
	-	
	-	
	Leistung (LV)	
	00	
	Kostenberechnung	
	Mantana of stalling	
	Kostenaufstellung	
	Wir bitten Sie, diese Kostenaufstellu Kenntnis zu nehmen.	ing zur
	- Gesamt, Netto:	58.916,00 EUR
	- zzgl. MwSt. (19,0 %):	11.194,04 EUR
	- Gesamt, Brutto:	70.110,04 EUR
	Erstellt und Geprüft von	

Seiten o. Anlage(n)

Seiten: 7

Kostenaufstellung, mit KG1 u. KG4 (Leistungsverzeichn

Stempel

(Kostenaufstellung erstellt von - Unterschrift)



Inhaltsverzeichnis

00	LV K	Costenberechnung	
Nr.	Bezeichnu	ıng	Seite
	Deckblatt	des Leistungsverzeichnisses	1
01	Titel	Baustelleneinrichtung und -räumung	3
02	Titel	Abbruch Regenwasserkanal	3
03	Titel	Oberflächenentwässerung	4
04	Titel	Regenwasserrückhaltung	5
05	Titel	Regenwasserbehandlung	5
	Zusamm	enfassung der Gliederungspunkte	7
l			



10010	iiaaist	Jiiaiig			EDERA Detern (03402003
00	LV	Kostenberechnung			
01	Titel	Baustelleneinrichtung und -räur	nung		
Nr.	I eis	tungsbeschreibung	Menge/ Einh.	Preis (EP)	Gesamt (GP)
		leneinrichtung und -räumung	Wierige/ Eliili.	1 1010 (L1)	Cosam (Cr.)
or rite	Daustei	ieneminomany and radinang			
01.1	Bau	stelleneinrichtung und -abbau, K	ennzeichnung usw	٧.	KG X
			1 psch	EP4.000,00	GP 4.000,00
Summe	Titel 0	1			
		Baustellene	einrichtung und -	räumung, Netto:	4.000,00 EUR
02 Titel	Abbrucl	n Regenwasserkanal			
00.4	5.1		1.11 DN450 1		KG
02.1		rgraben zur Aufnahme einer Roh 5 m bis 1,75 m herstellen	rieitung, DN150, in	i einer Tiefe von	X
			55 m	EP. 20,00	GP 1.100,00
					KG
02.2		rgraben zur Aufnahme einer Roh 5 m herstellen	rleitung, DN 200, ii	n einer Tiefe bis	X
			38 m	EP25,00	GP 950,00
					KG
02.3		rgraben zur Aufnahme einer Roh 5 m herstellen	rleitung, DN 300, ir	n einer Tiefe bis	X
			7 m	EP30,00	GP 210,00
					KG
02.4		rgraben zur Aufnahme einer Roh 5 m bis 4,00 m herstellen	rleitung, DN400, in	i einer Tiefe von	X
			3 m	EP45,00	GP 135,00
					KG
02.5		ßenbefestigung: Pflasterdecke au Schottertragschicht entnehmen			X
	Tra	gschicht Handeinbau; Pflasterdec	ke herstellen		
			100 m²	EP100,00	GP 10.000,00
02.6	Auf	nahme Abläufe, 300x500 in einer [.]	Tiefe bis 1,0 m		KG X
		·	14 St	EP17,00	GP 238,00
					KG
02.7	Sch	acht, DN 1000, ausbauen			X
			2 psch	EP300,00	GP 600,00
02.8	DN	400 schneiden und ausbauen			KG X
			3 m	EP. 45,00	GP 135,00
				Übertr	ag: 13.368,00
					-



03.1 03.2	DN 20 DN 15 itel 02 berfläch	ngsbeschreibung 0 ausbauen 0 ausbauen enentwässerung raben zur Aufnahme einer herstellen	Menge/ Einh. 38 m 55 m Abbruch Regenwas	EP. 30,00 EP. 25,00	Gesamt (GP) ag: 13.368,00 KG X GP 1.140,00 KG X GP 1.375,00 15.883,00 EUR
02.10 Summe Tit 03 Titel Ob 03.1	DN 15 itel 02 berfläch Rohrg	0 ausbauen enentwässerung raben zur Aufnahme einer	55 m Abbruch Regenwas	EP. 30,00 EP. 25,00	GP 1.140,000 KG X GP 1.375,000
02.10 Summe Tit 03 Titel Ob 03.1	DN 15 itel 02 berfläch Rohrg	0 ausbauen enentwässerung raben zur Aufnahme einer	55 m Abbruch Regenwas	EP25,00	GP
Summe Tit 03 Titel Ob 03.1	itel 02 berfläch Rohrg	enentwässerung raben zur Aufnahme einer	55 m Abbruch Regenwas	EP25,00	GP1.375,00
Summe Tit 03 Titel Ob 03.1	itel 02 berfläch Rohrg	enentwässerung raben zur Aufnahme einer	Abbruch Regenwas		GP 1.375,00
3 Titel Ok 3.1	berfläch Rohrg	raben zur Aufnahme einer	Abbruch Regenwas		
03 Titel Ob 03.1 03.2	berfläch Rohrg	raben zur Aufnahme einer		sserkanal, Netto:	15.883,00 EUR
03.1 03.2	Rohrg	raben zur Aufnahme einer			
03.2					
			Rohrleitung, DN300, ir	n einer Tiefe bis	KG X
			30 m	EP. 30,00	GP900,00
	Kunst	stoffrohrleitung, DN 300, he	erstellen		KG X
20.0			30 m	EP. 55,00	GP1.650,00
3.3	Durch	lass Betonrohr, DN 400, Gü	iteklasse 1, herstellen	und anbinden	KG X
			3 m	EP100,00	
3.4	Wass	erhaltung			KG
75.4	Wass	ernatung	65 m	EP10,00	GP 650,00
					KG
3.5	Dräna	ge, DN 100, vliesummantel	_		X
			65 m	EP8,00	GP520,00
03.6	bis 1,1	e Kontrollschächte, DN 1,0 I m liefern und wasserdicht 0, herstellen			KG X
			1 St	EP3.000,00	GP 3.000,00
3.7	Füllsa	nd liefern und einbauen			KG X
			45 m³	EP28,00	GP 1.260,00
03.8	Wasse	erbausteine plus Schrägscl	nnitt der Kunststoffroh	hrleitung	KG X
		. 3	4 m²	EP95,00	GP380,00



					· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·
00	LV	Kostenberechnung			
03	Titel	Oberflächenentwässerung			
Vr.	Lei	stungsbeschreibung	Menge/ Einh.	Preis (EP)	Gesamt (GP)
					8.660,00
Summe	Titel 0	3	المام الم	#	8.660,00 EUR
			Oberflächenentw	asserung, Netto:	
04 Titel	Regen	vasserrückhaltung			
04.1		erboden (Annahme: 50cm) ab erschüssigen Bodens	tragen, andecken und	übernehmen des	KG X
			30 m³	EP10,00	GP 300,00
04.2	Ва	ıgrube für Rigole herstellen			KG X
			90 m³	EP18,00	
04.0	347	1 . 16			KG
04.3	wa	sserhaltung			X
			40 m	EP10,00	GP400,00
04.4	Drā	inage, DN 100, vliesummante	lt, in Baugrube verlege	n	KG X
			56 m	EP8,00	GP448,00
04.5	Fül	Isand liefern und einbauen			KG X
			31,5 m³	EP. 28,00	GP 882,00
			,-		
04.6	abo	gedichtete Rigole herstellen			KG X
			1 St	EP18.000,00	GP 18.000,00
04.7	Eoi	nnlanum horstollon (EV2 – 45	: MNI/m²\		KG
04.7	rei	nplanum herstellen (EV2 = 45	•	0.50	X_
			70 m²	EP2,50	GP175,00
04.8		esselbauwerk in einer Tiefe bi stellen, DN 1000	s 2,0 m liefern und was	sserdicht	KG X
			1 St	EP. 3.000,00	GP 3.000,00
			1 31	EP	GF
Summe	Titel 0	4	Rogonwassorrije	ckhaltung, Netto:	24.825,00 EUR
05 Titel	Regen	vasserbehandlung			
05.1		hrgraben zur Aufnahme einer	Sedipipe level 400/6, i	n einer Tiefe bis	KG X
	∠,5	m herstellen		/22 22	222.52
			6 m	EP100,00	GP600,00
				Übertr	ag:600,00



00	LV	Kostenberechnung			
05	Titel	Regenwasserbehandlung			
Nr.	Leist	ungsbeschreibung	Menge/ Einh.	Preis (EP)	Gesamt (GP)
				Ülbartr	ag: 600,00
				Oberii	
05.2	Fülls	and liefern und einbauen			KG X
					·
			9 m²	EP22,00	GP 198,00
05.3	Sedi	pipe herstellen			KG
			1 St	EP4.750,00	GP 4.750,00
Summe	Titel 05				
			Regenwasserbe	handlung, Netto:	5.548,00 EUR



LV-Zusammenfassung

00	LV Ko	ostenberechnung				
Nr.	Bezeichnur	ng	Seite	Gesamt		
01	Titel	Baustelleneinrichtung und -räum	ung 3	4.000,00		
02	Titel	Abbruch Regenwasserkanal	3	15.883,00		
03	Titel	Oberflächenentwässerung	4	8.660,00		
04	Titel	Regenwasserrückhaltung	5	24.825,00		
05	Titel	Regenwasserbehandlung	5	5.548,00		
Gesan	Gesamtsumme: LV 00 Kostenberechnung					
			Gesamtsumme, Netto:	58.916,00 EUR		
			zzgl. MwSt. (19,0 %):	11.194,04 EUR		
		!	Gesamtsumme, Brutto:	70.110,04 EUR		



ANLAGE 2

Technische Berechnungen



TECHNISCHE BERECHNUNGEN

Inhalt der Technischen Berechnungen

2	Hydraulische Berechnungen für Regenwasser
2.1	Niederschlagshöhen und -spenden nach KOSTRA-DWD 2020
2.2	Niederschlagsspenden nach KOSTRA-DWD 2020 nach DIN 1986-100
2.3	Grundstücksentwässerung nach DIN 1986 – 100
2.3.1	Abflussvermögen von Entwässerungsleitungen
2.3.2	Bemessung der Entwässerungsleitungen
2.3.3	Überflutungsnachweis
2.4.1	Bemessung der Regenwasserrückhaltung
2.4.2	Bemessung der Drosseleinrichtung
2.4.3	Bemessung des Notüberlaufs
2.5	Bemessung Regenwasserbehandlung

Nach den Vorgaben des Deutschen Wetterdienstes - Hydrometeorologie -



Niederschlagshöhen nach **KOSTRA-DWD 2020**

: Spalte 113, Zeile 90 : Detern (NI) INDEX_RC Rasterfeld : 090113

Ortsname

Bemerkung

			AP I	11 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1				
Dauerstufe D	Niederschlagshöhen hN [mm] je Wiederkehrintervall T [a]								
	1 a	2 a	3 a	5 a	10 a	20 a	30 a	50 a	100 a
5 min	6,8	8,3	9,3	10,5	12,4	14,2	15,4	17,0	19,3
10 min	8,7	10,6	11,9	13,5	15,8	18,2	19,7	21,8	24,7
15 min	9,8	12,1	13,5	15,3	17,9	20,6	22,4	24,7	28,1
20 min	10,7	13,2	14,7	16,7	19,5	22,5	24,4	27,0	30,6
30 min	12,1	14,8	16,5	18,8	22,0	25,3	27,5	30,3	34,4
45 min	13,5	16,6	18,5	21,0	24,6	28,3	30,8	33,9	38,5
60 min	14,6	18,0	20,0	22,7	26,6	30,6	33,3	36,7	41,7
90 min	16,3	20,0	22,3	25,3	29,7	34,2	37,1	41,0	46,5
2 h	17,6	21,6	24,1	27,4	32,1	36,9	40,1	44,2	50,2
3 h	19,6	24,1	26,8	30,5	35,7	41,1	44,6	49,2	55,9
4 h	21,1	26,0	28,9	32,9	38,5	44,3	48,1	53,1	60,2
6 h	23,5	28,9	32,2	36,5	42,8	49,3	53,5	59,0	67,0
9 h	26,1	32,1	35,8	40,6	47,6	54,8	59,5	65,6	74,5
12 h	28,2	34,6	38,6	43,8	51,3	59,0	64,1	70,7	80,3
18 h	31,3	38,4	42,8	48,6	57,0	65,6	71,2	78,6	89,2
24 h	33,7	41,4	46,2	52,4	61,4	70,7	76,8	84,7	96,1
48 h	40,4	49,6	55,3	62,7	73,5	84,6	91,9	101,4	115,1
72 h	44,9	55,1	61,4	69,7	81,7	94,0	102,1	112,7	127,9
4 d	48,3	59,4	66,2	75,1	88,0	101,3	110,0	121,4	137,8
5 d	51,2	62,9	70,1	79,6	93,3	107,3	116,6	128,7	146,0
6 d	53,7	65,9	73,5	83,4	97,8	112,5	122,2	134,9	153,0
7 d	55,9	68,6	76,5	86,9	101,8	117,1	127,2	140,4	159,3

Legende

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

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

Niederschlagshöhe in [mm] hN

Nach den Vorgaben des Deutschen Wetterdienstes - Hydrometeorologie -



Niederschlagsspenden nach **KOSTRA-DWD 2020**

: Spalte 113, Zeile 90 : Detern (NI) INDEX_RC Rasterfeld : 090113

Ortsname

Bemerkung

Deventufa D			Nicalous		NI []//a b a \] ; a \A	/i = al = ul = l= ui = t = u	vell T [e]		
Dauerstufe D	Niederschlagspenden rN [l/(s·ha)] je Wiederkehrintervall T [a]								
	1 a	2 a	3 a	5 a	10 a	20 a	30 a	50 a	100 a
5 min	226,7	276,7	310,0	350,0	413,3	473,3	513,3	566,7	643,3
10 min	145,0	176,7	198,3	225,0	263,3	303,3	328,3	363,3	411,7
15 min	108,9	134,4	150,0	170,0	198,9	228,9	248,9	274,4	312,2
20 min	89,2	110,0	122,5	139,2	162,5	187,5	203,3	225,0	255,0
30 min	67,2	82,2	91,7	104,4	122,2	140,6	152,8	168,3	191,1
45 min	50,0	61,5	68,5	77,8	91,1	104,8	114,1	125,6	142,6
60 min	40,6	50,0	55,6	63,1	73,9	85,0	92,5	101,9	115,8
90 min	30,2	37,0	41,3	46,9	55,0	63,3	68,7	75,9	86,1
2 h	24,4	30,0	33,5	38,1	44,6	51,3	55,7	61,4	69,7
3 h	18,1	22,3	24,8	28,2	33,1	38,1	41,3	45,6	51,8
4 h	14,7	18,1	20,1	22,8	26,7	30,8	33,4	36,9	41,8
6 h	10,9	13,4	14,9	16,9	19,8	22,8	24,8	27,3	31,0
9 h	8,1	9,9	11,0	12,5	14,7	16,9	18,4	20,2	23,0
12 h	6,5	8,0	8,9	10,1	11,9	13,7	14,8	16,4	18,6
18 h	4,8	5,9	6,6	7,5	8,8	10,1	11,0	12,1	13,8
24 h	3,9	4,8	5,3	6,1	7,1	8,2	8,9	9,8	11,1
48 h	2,3	2,9	3,2	3,6	4,3	4,9	5,3	5,9	6,7
72 h	1,7	2,1	2,4	2,7	3,2	3,6	3,9	4,3	4,9
4 d	1,4	1,7	1,9	2,2	2,5	2,9	3,2	3,5	4,0
5 d	1,2	1,5	1,6	1,8	2,2	2,5	2,7	3,0	3,4
6 d	1,0	1,3	1,4	1,6	1,9	2,2	2,4	2,6	3,0
7 d	0,9	1,1	1,3	1,4	1,7	1,9	2,1	2,3	2,6

Legende

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

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

rΝ Niederschlagsspende in [l/(s·ha)]

Nach den Vorgaben des Deutschen Wetterdienstes - Hydrometeorologie -



Toleranzwerte der Niederschlagshöhen und -spenden nach KOSTRA-DWD 2020

: Spalte 113, Zeile 90 : Detern (NI) INDEX_RC Rasterfeld : 090113

Ortsname

Bemerkung

Dauerstufe D	Toleranzwerte UC je Wiederkehrintervall T [a] in [±%]								
	1 a	2 a	3 a	5 a	10 a	20 a	30 a	50 a	100 a
5 min	16	18	18	19	20	21	22	22	23
10 min	18	20	21	22	23	24	25	25	26
15 min	19	21	22	23	24	25	26	26	27
20 min	19	21	22	23	25	26	26	27	27
30 min	19	21	22	23	25	26	26	27	27
45 min	18	20	21	23	24	25	26	26	27
60 min	17	20	21	22	23	24	25	26	26
90 min	16	19	20	21	22	23	24	24	25
2 h	15	18	19	20	21	22	23	23	24
3 h	15	17	18	19	20	21	22	22	23
4 h	14	16	17	18	19	20	21	21	22
6 h	14	15	16	17	18	19	20	20	21
9 h	14	15	16	16	17	18	19	19	20
12 h	14	15	16	16	17	18	18	19	19
18 h	15	16	16	16	17	18	18	18	19
24 h	16	16	17	17	17	18	18	18	19
48 h	20	19	19	19	19	19	19	20	20
72 h	22	21	21	21	21	21	21	21	21
4 d	24	23	22	22	22	22	22	22	22
5 d	25	24	24	23	23	23	23	23	23
6 d	26	25	25	24	24	24	24	24	24
7 d	27	26	26	25	25	25	25	25	25

Legende

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

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

UC Toleranzwert der Niederschlagshöhe und -spende in [±%]

Nach den Vorgaben des Deutschen Wetterdienstes - Hydrometeorologie -



Berechnungsregenspenden für Dach- und Grundstücksflächen nach DIN 1986-100:2016-12

: Spalte 113, Zeile 90 Rasterfeld INDEX RC : 090113

: Detern (NI) Ortsname

Bemerkung

Berechnungsregenspenden für Dachflächen

Maßgebende Regendauer 5 Minuten

 $r_{5,5} = 350,0 \text{ I/ (s \cdot ha)}$ Bemessung Jahrhundertregen $r_{5,100} = 643,3 \text{ I/(s} \cdot \text{ha)}$

Berechnungsregenspenden für Grundstücksflächen

Maßgebende Regendauer 5 Minuten

 $r_{5,2} = 276,7 \text{ I/(s} \cdot \text{ha)}$ Überflutungsprüfung $r_{5,30} = 513,3 \text{ I/(s} \cdot \text{ha)}$

Maßgebende Regendauer 10 Minuten

Bemessung $r_{10,2} = 176,7 \text{ I/} (s \cdot ha)$ Überflutungsprüfung $r_{10,30} = 328,3 \text{ I/(s} \cdot \text{ha)}$

Maßgebende Regendauer 15 Minuten

 $r_{15,2} = 134,4 \text{ I/(s} \cdot \text{ha)}$ Bemessung Überflutungsprüfung $r_{15,30} = 248,9 \text{ I/(s} \cdot \text{ha)}$

Die ausgewiesenen Regenspenden basieren auf den nachfolgenden Grunddaten:

Wiederkehrintervall	Parameter	Dauerstufe						
Wiederkeriilitervan	raiailletei	5 min	10 min	15 min				
2 a	rN [l / (s · ha)]	276,7	176,7	134,4				
2 d	UC [±%]	18	20	21				
5 a	rN [l / (s · ha)]	350,0	-	-				
ба	UC [±%]	19	-	-				
30 a	rN [l / (s · ha)]	513,3	328,3	248,9				
30 a	UC [±%]	22	25	26				
100 a	rN [l / (s · ha)]	643,3	-	-				
100 a	UC [+%]	23	_	-				

Legende

rΝ Niederschlagsspende in [l/(s·ha)]

UC Toleranz in [±%]

Grundstücksentwässerung

2.3.1 Abflussvermögen von Entwässerungsleitungen

Betrie	bsrauhigkeit	$k_{\rm b} = 1.0$	mm	Füllungsgra	d h/d _i = 0,7	Abfluss-	Verkehrsfl. T = 2a
	Mindest-	Abfluss bei	Fließge-	$Q_t/Q_v =$	$v_t/v_v =$	beiwert C =	0,85
	gefälle	Vollfüllung	schwindigkeit	0,83	1,11	$r_{(D,T)} = r_{(5,T)} =$	326,506
DN	I _{min}	Q_{v}	v _v	Qt	V _t		max. Fläche
mm	‰	l/s	m/s	l/s	m/s		m²
100	10,00	5,6	0,71	4,648	0,79		167
125	8,00	9	0,74	7,47	0,82		269
150	6,67	13,4	0,76	11,122	0,84		401
200	5,00	24,9	0,79	20,667	0,88		745
250	4,00	40,3	0,82	33,449	0,91		1205
300	3,33	59,6	0,84	49,468	0,93		1782
350	2,86	83,0	0,87	68,89	0,97		2482
400	2,50	110,0	0,88	91,3	0,98		3290
450	2,22	141,0	0,89	117,03	0,99		4217
500	2,00	177,0	0,91	146,91	1,01		5293
	Gefälle						
400	6,23	139,0	1,39	115,4	1,54		4157
300	3,61	62,0	1,39	51,5	0,88		1854
500	2,60	202,0	1,03	167,7	1,14		6041

2.3.2 Bemessung der Entwässerungsleitungen

Einzugsgebiet	Bemerkungen	Fläche	Abfluss- beiwert	wirksame Niederschlags- fläche	Berechnungsregenspend Zu e		Zufluss aus Gebiet	$Q = r_{(D,T)} \times C_S \times A / 10.000$		erforderlicher Durchmesser Grundleitung (Mindestgefälle)	geplanter Durchmesser Grundleitung
			Cs	Α	$r_{(D,T)} = r_{(5,2)}$	$r_{(D,T)} = r_{(5,5)}$		Q	ΣQ		
		ha	-	ha	l/(s*ha)	l/(s*ha)	-	l/s	l/s	mm	mm
Verkehrsfläche	Pflasterung/Asphalt	0,3011	0,8	0,241	326,5	-	-	78,65			
Summe		0,3011			1						
]				78,65	DN400	
											DN300
]						
Summe		0,3011									
Mittelwert			0,90		-		-		_	-	

2.3.3 Überflutungsnachweis mit T =30 Jahre

Berechnung des Überflutungsnachweises gemäß den Gleichungen 20 und 21 der DIN 1986-100.

 $\begin{tabular}{ll} \textbf{Gleichung 20} \\ V_R \ddot{u}ck = r_{(D,30)}*A_ges-(r_{(D,2)}*A_Dach*C_{(s,Dach)}+A_FaG*r_{((D,2))}*C_{(S,FaG)})*(D*60)/(10000*1000) \\ \end{tabular}$

Mittlere Geländeneignung	Befestigung	Kürzeste Regendauer
< 10/	≤ 50%	15 min
≤ 1%	> 50%	10 min
1% bis 4%		10 min
< 40/	≤ 50%	10 min
≤ 4%	> 50%	10 min

Zuge- hörige Regen- spende	Fläche	Zugehörige Regen- spende	Dachfläche	Abfluss- beiwert	Verkehrs- fläche	Abfluss- beiwert	Grünfläche	Abfluss- beiwert	Dauer- stufe	zurückzu- haltende Regen- wasser- menge
r(_{D,30)}	A _{Iges}	r _(D,2)	A _{Dach}	C _{Dach}	A_{FaG}	C_{FaG}	A _G	C_G	D	$V_{R\ddot{U}CK}$
l/(s*ha)	m²	l/(s*ha)	m²	-	m²	-	m²	-	min	m³
410,4	1300,0	212,0	900	1,0	1100	0,7	500	0,0	5	5,4
313,6	1300,0	162,6	0	1,0	1100,0	0,8	200	0,0	10	15,6
256,2	1300,0	133,1	900	1,0	1100	0,7	500	0,0	15	10,0

Bemessung von Rückhalteräumen im Näherungsverfahren nach Arbeitsblatt DWA-A 117



Auftraggeber:

EDEKA-MIHA Immobilien-Service GmbH

Rückhalteraum:

Eingabedaten:

$$V_{s,u} = (r_{D,n} - q_{Dr,R,u}) * (D - D_{R\ddot{U}B}) * f_Z * f_A * 0.06 \quad mit \ q_{Dr,R,u} = (Q_{Dr} + Q_{Dr,R\ddot{U}B} - Q_{T,d,aM}) / A_u$$

Einzugsgebietsfläche	A _E	m^2	1.300
Abflussbeiwert gem. Tabelle 2 (DWA-A 138)	Ψ_{m}	-	0,70
undurchlässige Fläche	A_{u}	m^2	908
vorgelagertes Volumen RÜB	$V_{R\ddot{U}B}$	m^3	
vorgegebener Drosselabfluss RÜB	$Q_{Dr,R\ddot{U}B}$	l/s	
Trockenwetterabfluss	$Q_{T,d,aM}$	l/s	
Drosselabfluss	Q_{Dr}	l/s	0,2
Drosselabflussspende bezogen auf A _u	$q_{Dr,R,u}$	l/(s*ha)	2,6
gewählte Länge der Sohlfläche (Rechteckbecken)	L _s	m	36,5
gewählte Breite der Sohlfläche (Rechteckbecken)	b _s	m	5,0
gewählte max. Einstauhöhe (Rechteckbecken)	z	m	0,33
gewählte Böschungsneigung (Rechteckbecken)	1:m	-	1,0
gewählte Regenhäufigkeit	n	1/Jahr	0,1
Zuschlagsfaktor	f_Z	-	1,20
Fließzeit zur Berechnung des Abminderungsfaktors	t _f	min	6
Abminderungsfaktor	f_A	-	1,000

Ergebnisse:

D	min	1440
$r_{D,n}$	l/(s*ha)	9,55305
V _{erf,s,u}	m³/ha	716
V _{erf}	m ³	65
٧	m ³	65
L _o	m	37,2
b _o	m	5,7
t _∈	h	75,0
	r _{D,n} V _{erf,s,u} V _{erf} V L _o b _o	r _{D,n} I/(s*ha) V _{erf,s,u} m³/ha V _{erf} m³ V m³ L _o m b _o m

Bemerkungen:

Bemessungsprogramm ATV-A138.XLS Version 7.4.1 © 2018 - Institut für technisch-wissenschaftliche Hydrologie GmbH Engelbosteler Damm 22, 30167 Hannover, Tel.: 0511-97193-0, Fax: 0511-97193-77, www.itwh.de Lizenznummer: ATV-1438-1062

Bemessung von Rückhalteräumen im Näherungsverfahren nach Arbeitsblatt DWA-A 117

örtliche Regendaten:

D [min]	r _{D,n} [l/(s*ha)]
5	570,4
10	372,4
15	283,6
20	233,6
30	175,7
45	129,9
60	104,5
90	77,2
120	62,1
180	45,7
240	36,5
360	26,9
540	19,8
720	16,0
1080	11,8
1440	9,6
2880	5,9
4320	4,5

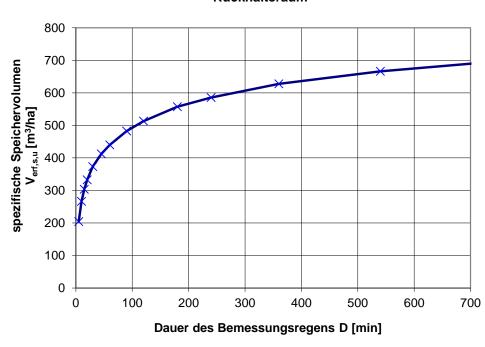
Fülldauer RÜB:

D _{RÜB} [min]
0,0
0,0
0,0
0,0
0,0
0,0
0,0
0,0
0,0
0,0
0,0
0,0
0,0
0,0
0,0
0,0
0,0
0,0

Berechnung:

V _{erf,s,u} [m³/ha]
204
266
303
332
374
412
440
483
513
557
585
628
666
693
715
716
672
563

Rückhalteraum



Bemessungsprogramm ATV-A138.XLS Version 7.4.1 © 2018 - Institut für technisch-wissenschaftliche Hydrologie GmbH Engelbosteler Damm 22, 30167 Hannover, Tel.: 0511-97193-0, Fax: 0511-97193-77, www.itwh.de Lizenznummer: ATV-1438-1062

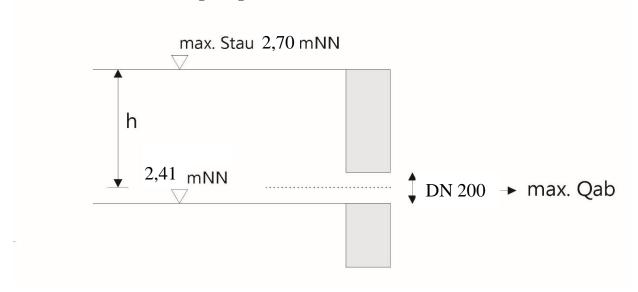
Seite 2



TECHNISCHE BERECHNUNGEN

2.4.2 Bemessung der Drosseleinrichtung

Nachweis der Auslauföffnung – Rigole



Prinzipskizze

max.
$$Q_{ab} = 0.091 \ ha * 2.5 \ l/_{S*ha} + 0.22 \ ha * 0.75 * 276.7 \ l/_{S*ha} = 45.80 \ l/_{S}$$

$$Q = \mu * A * \sqrt{2gh}$$

mit

 $\mu =$ Ausflusszahl

angesetzt: schafkantig mit Belüftung des Stahls 0,64

A = Durchflussquerschnitt

DN 200: d = 0.2 m $A = 0.0314 \text{ m}^2$

g = Erdbeschleunigung

h = Druckhöhe hier 0,274 m

daraus folgt:

Q =
$$0.64 * 0.0314m^2 * \sqrt{2 * 9.81 \frac{m}{s^2} * 0.274m}$$

$$Q = 46,6 \text{ l/s} > \text{max. } Q_{ab} = 45,80 \text{ l/s}$$



TECHNISCHE BERECHNUNGEN

Der Drosselabfluss des Einzugsgebietes beträgt 45,80 l/s, dies entspricht einer Öffnung DN 200. In Absprache mit dem Landkreis Leer wird die Herstellung einer ungeregelten Drossel, mittels Querschnittsverengung auf DN 200, vorgeschlagen.

2.4.3 Bemessung des Notüberlaufs

Der Notüberlauf wird für $Q_{r15(n=0,5)}$ nachgewiesen. Die Überfallkante im Drosselbauwerk, an welches die Rigole angeschlossen ist, liegt auf der Höhe des rechnerischen Maximalstaus + 2,7 m NHN.

Der Notüberlauf wird als 1,00 m breiten Überfallkante berechnet.

$$Q_{N\ddot{U}} = A * \Psi_{S} * r_{15(D=2a)} * Toleranzwert$$

 $Q_{N\ddot{U}} = 0,091ha * 0,9 * 134,4 \frac{l}{(s*ha)} * 1,2$

 $Q_{N\ddot{U}} = 0.014 \text{ m}^3/\text{s}$

gewählt: Überfallbreite: b = 1,00 m

$$Q_{N\ddot{U}} = \frac{2}{3} x \mu x b x \sqrt{2g} x h \ddot{u}^{3/2}$$

gewählt: $\mu = 0.55$

für scharfe Überfallkante

$$h = \left(\frac{3}{2} * \frac{Q}{\mu * \sqrt{2 * q} * B}\right)^{2/3}$$

daraus folgt:

h = 0.04 m

 $WSP_{HHW} = 2.7 \text{ m NHN} + 0.04 \text{ m} = 2.74 \text{ m NHN}$

 $WSP_{HHW} = 2,74 \text{ m NHN} < UK Schachtdeckel} = 3,5 \text{ m NHN}$

Die Überfallkante im Drosselbauwerk, an welches das Rigolensystem angeschlossen ist, liegt auf der Höhe des rechnerischen Maximalstaus + 2,74 m NHN.

Regenwasserbehandlung nach DWA-A 102-2/BWK-A 3-2

Emissionsbezogene Bewertung und Auslegung von Regenwasserbehandlungsanlgen nach DWA-A 102-2/BWK-A 3-2 für die Einleitung von Niederschlagswasser aus Siedlungsgebieten in Oberflächengewässer

Flächenangaben

	Teilflächen		Belastungs-	flächenspez. Stoffabtrag	Stoffabtrag aus der Teilfläche
A _{b,a,i} Bezeichnung Gruppe		kategorie	$\mathbf{b}_{\mathrm{R,a,AFS63,i}}$	$\mathbf{B}_{\mathrm{R,a,AFS63,i}}$	
$[m^2]$		(Kurzzeichen)	(1 bis 3)	[kg/(ha*a)]	[kg/a]
3301	Verkehrsfläche		3	760	250,876
<u>Σ</u> 3301	_				Σ 250,876

Bemessungswerte

$$\eta_{ges,erf,AFS63} = (b_{R,e,zul,AFS63} - b_{a,AFS63})/b_{a,AFS63}$$

angeschlossene befestigte Fläche	$A_{b,a}$	0,33 ha
jährlicher Stoffabtrag AFS63 des betrachteten Gebietes	$\mathrm{B}_{\mathrm{R,a,AFS63}}$	250,9 kg/a
flächenspezfischer Stoffabtrag AFS63 des betrachteten Gebietes	$b_{R,a,AFS63}$	760 kg/(ha*a)

Erforderliche Behandlung gemäß DWA-A 102-2/BWK-A 3-2, Pkt. 6.1.3.4

Beschreibung	SediPipe level (400/10)			
Anzahl an Behandlungseinheiten			1	Stück
angeschlossene befestigte Fläche je Be	ehandlungseinheit:			
		$A_{b,a}$	0,33	ha
Aufnahme an flächenspezfischen jähr				
Behandlungseinheit	_	$b_{R,a,AFS63,Bem}$	665	kg/(ha*a)
(abgelesen aus Bemessungsdiagramm Produktdiagra	amm)			
Erf. Wirksamkeit des Stoffrückhalts d	er Behandlungseinheit	$\eta_{erf,RWA}$	63,2	%
Fremdwasseranteil (Annahme)	_	Q_{F}	0	1/s
Abflussanteil Beckenüberlauf		a _{BÜ}	0,1	

$$b_{B\ddot{\mathrm{U}},AFS63} = b_{R,a,AFS63} * a_{B\ddot{\mathrm{U}}}$$

$$\eta_{erf,RWA} = (b_{R,e,zul,AFS63} - b_{B\ddot{\cup},AFS63})/(b_{R,a,AFS63} - b_{B\ddot{\cup},AFS63})$$

$$B_{R,e,AFS63} = A_{b,a} * (1 - \eta_i) * b_{R,a,AFS63}$$

Spezifische AFS-Ablauffracht am Beckenüberlauf	b _{BÜ,AFS63}	76 kg/(ha*a)
Wirkungsgrad der Behandlungsgmaßnahme	$\eta_{ges,AFS63,Bem}$	65,4 %
jährlicher Stoffeintrag AFS63 aus RWA	$\mathrm{B}_{\mathrm{R,e,AFS63}}$	86,89 kg/a

Ergebnisse der Bemessung gemäß DWA-A 102/BWK-A 3-2, Pkt. 5.3.2.3 $B_{R,e,AFS63}=A_{b,a}*(1-\eta_i)*b_{R,a,AFS63}$

$$B_{R,e,AFS63} = A_{b,a} * (1 - \eta_i) * b_{R,a,AFS63}$$

$$b_{R,e,AFS63} = \frac{B_{R,a,AFS63}}{A_{b,a}}$$

jährlicher Stoffeintrag AFS63 aus RWA	B _{R,e,AFS63}	86,89 kg/a
flächenspez. jährlicher Stoffaustrag AFS ₆₃ durch Regenwasser nach		1/(1*-)
der Behandlung	$b_{R,e,AFS63}$	263,2 kg/(ha*a)

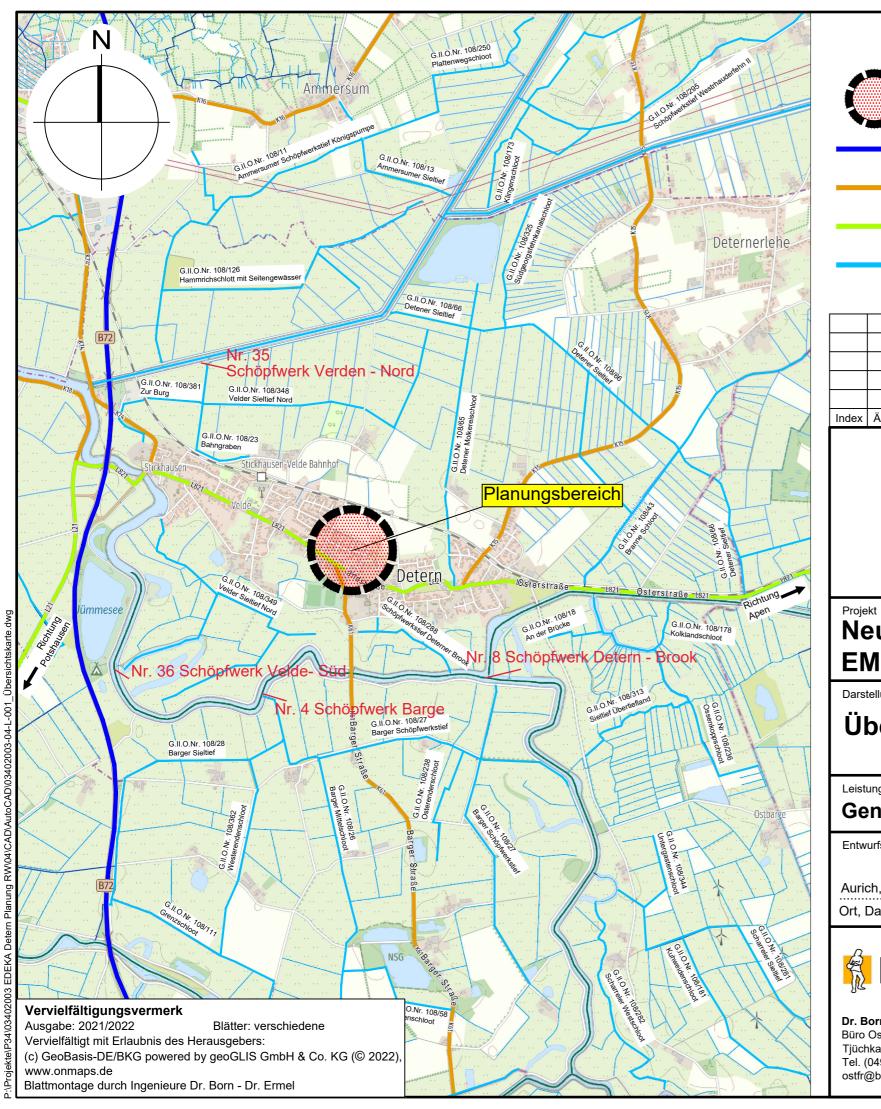
Nachweis

zulässiger flächenspez. jährlicher Stoffaustrag AFS ₆₃ durch				h	200 1/(1*-)
Regenwasserabflüsse			$\mathfrak{b}_{\mathrm{R,e,zul,AFS63}}$	280 kg/(ha*a)	
$b_{R,e,AFS63}$		<u> </u>	$b_{R,e,zul,AFS63}$		
263	kg/(ha*a)	<u> </u>	280	kg/(ha*a)	= Nachweis erfüllt.



ANLAGE 3

Zeichnungen



Zeichenerklärung:



Planungsbereich

Bundesstraßen

Kreisstraßen

Landesstraßen

Gewässer II. Ordnung

Index	Änderung	gez./bearb.	geprüft	Datum

EDEKA-MIHA Immobilien-Service GmbH

Wittelsbackerallee 61 Tel. TelNr 32427 Minden Fax. FaxNr

Neubau / Erneuerung Außenanlagen -EM Detern, Gasteweg Oberflächenentwässerung

Übersichtskarte

Leistungsphase

Genehmigungsplanung

Entwurfsverfasser Ort, Datum Unterschrift Ort, Datum

Unterschrift



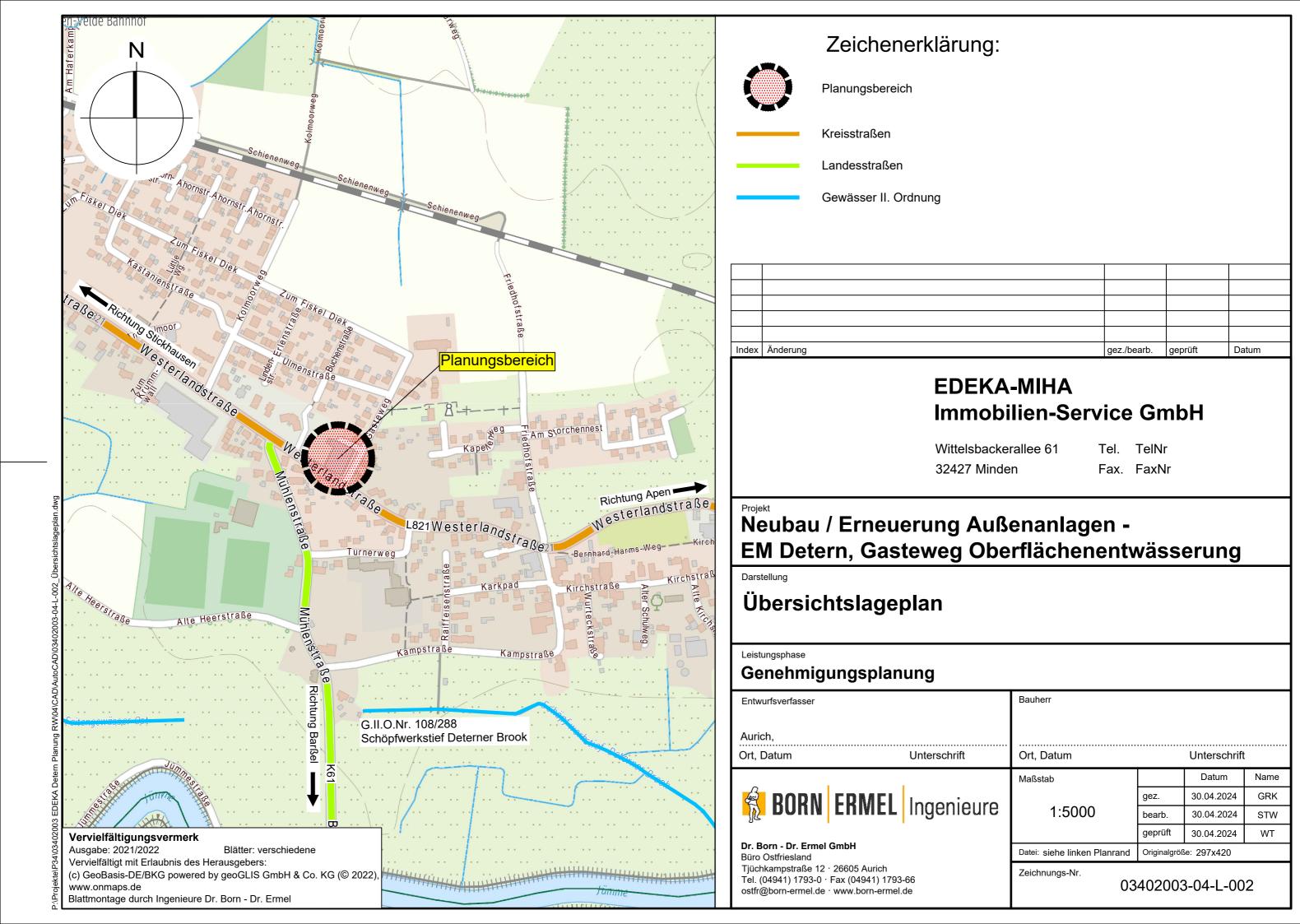
Dr. Born - Dr. Ermel GmbH Büro Ostfriesland

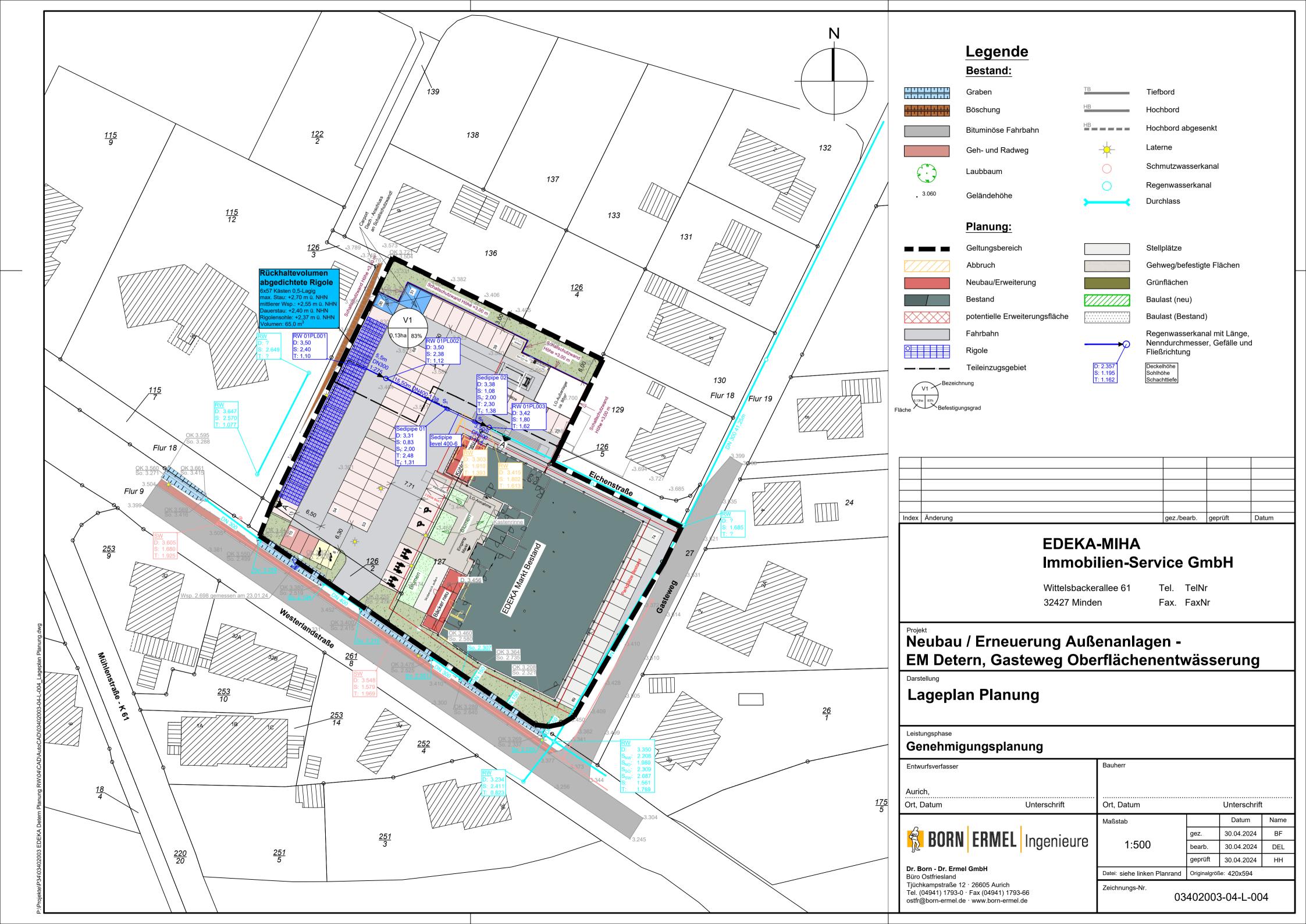
Tjüchkampstraße 12 · 26605 Aurich Tel. (04941) 1793-0 · Fax (04941) 1793-66 ostfr@born-ermel.de · www.born-ermel.de

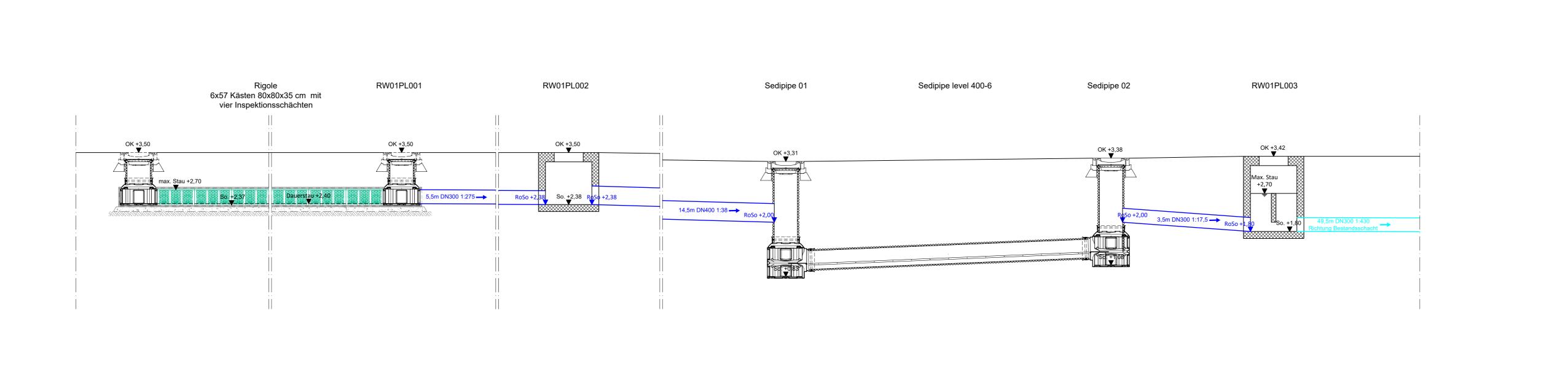
Datum Name Maßstab MP gez. 30.04.2024 1:25000 30.04.2024 bearb. STW geprüft 30.04.2024 WT Originalgröße: 297x420 Datei: siehe linken Planrand

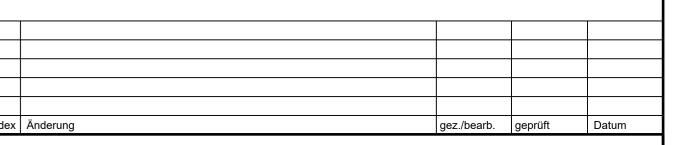
Zeichnungs-Nr.

03402003-04-L-001









EDEKA-MIHA Immobilien-Service GmbH

Tel. TelNr Wittelsbackerallee 61 32427 Minden Fax. FaxNr

Neubau / Erneuerung Außenanlagen -EM Detern, Gasteweg Oberflächenentwässerung

Schnitt A-A Regenwasserrückhaltung

Genehmigungsplanung

Entwurfsverfasser

Unterschrift Ort, Datum

Ort, Datum Unterschrift



Büro Ostfriesland

BORN ERMEL Ingenieure

Datei: siehe linken Planrand Originalgröße: 970x297

Tjüchkampstraße 12 · 26605 Aurich

Tel. (04941) 1793-0 · Fax (04941) 1793-66 ostfr@born-ermel.de · www.born-ermel.de

03402003-04-L-005

bearb. 30.04.2024 DEL geprüft 30.04.2024 STW

Datum Name 30.04.2024 NV