Wasserwirtschaftlicher Fachbeitrag

Projekt-Nr.: 25838



Bebauungsplan "Südliche Liebigstraße"

Wasserwirtschaftlicher Fachbeitrag

1. Veranlassung

Im Rahmen der Aufstellung des Bebauungsplanes Nr. 26 01.68 "Südliche Liebigstraße" wurde die Bockermann Fritze IngenieurConsult GmbH mit der Aufstellung eines wasserwirtschaftlichen Fachbeitrages beauftragt, welcher vorrangig die erforderliche Rückhaltung von Niederschlagswasser aufgreift. Das Plangebiet soll als "Sonstiges Sondergebiet" ausgewiesen werden. Es sind keine öffentlichen Verkehrsanlagen geplant.

2. Bestehende Verhältnisse

Das Plangebiet befindet sich im südlichen Stadtgebiet, unweit des Hochschul- bzw. Campusgeländes. Der Geltungsbereich der ca. 4.000 m² großen Fläche wird durch die Liebigstraße und Bunsenstraße nach Norden und Westen abgegrenzt. Südlich angrenzend befindet sich eine landwirtschaftlich genutzte Fläche, im Osten grenzt ein Kindergarten an das Plangebiet.

Die künftigen Bauflächen werden zurzeit landwirtschaftlich genutzt.

Das Gelände weist Höhenunterschiede von rd. 3,0 m auf, mit 114,5 mNHN im nordöstlichen und 117,5 mNHN im nordwestlichen Teil des Plangebietes. Insgesamt orientiert sich das Geländegefälle in nordöstliche Richtung.

3. Geplante Maßnahmen

3.1 Oberflächenentwässerung

Grundsätzlich sind für die Oberflächenentwässerung zuerst die Versickerungsmöglichkeiten hinsichtlich einer Regenwasserbewirtschaftung zu überprüfen. Aufgrund der des angetroffenen Bodens (lehmhaltige Böden) im direkt benachbarten Plangebiet und der Hanglage ist eine planmäßige dezentrale Versickerung der anfallenden Oberflächenabflüsse jedoch nicht möglich.

In Hinblick auf die entwässerungstechnische Erschließung wurde daher seitens des städtischen Eigenbetriebes Straßen & Entwässerung Lemgo (SEL) eine Drosselung des anfallenden Niederschlagswassers vor Einleitung in die kommunale Regenwasserkanalisation vorgeschrieben.

Unter Beachtung des Trennerlasses NRW sowie auch des DWA-A 102-2 wird auf Grundlage der Belastungskategorie für Niederschlagswasser von bebauten und befestigten Flächen nach Flächentyp und Flächennutzung für dieses Plangebiet und seiner angeschlossenen Flächen

Wasserwirtschaftlicher Fachbeitrag

Projekt-Nr.: 25838



keine gesonderte Regenwasserbehandlung notwendig (Einstufung der Flächenarten in Kategorie I).

3.2 Regenrückhaltung

Aufgrund der Geländetopografie und der höheren vorgesehenen Flächenversiegelung (GRZ von 0.8) empfiehlt sich die Herstellung der Niederschlagswasserretention als unterirdisches. geschlossenes Bauwerk. Üblicherweise eignen sich Rigolenfüllkörper (z.B. System Rigofill, Fa. Fränkische Rohrwerke), die wahlweise unterhalb von Grünflächen (außerhalb von Baumstandorten) oder auch unterhalb von Verkehrs- bzw. Parkflächen angeordnet werden können. Das erforderliche Retentionsvolumen ergibt sich aus der angeschlossenen Fläche (Größe, Oberflächenbeschaffenheit) und der maßgebenden Drosselung des Abflusses. Weiterhin maßgebend für die Dimensionierung des Beckens ist die Schutzbedürftigkeit der unterliegenden Gebiete. Hierdurch ergibt sich ein erforderliches Stauvolumen von rd. 29 m³ bei einer Überstauhäufigkeit von n= 0,2 (5-jährlich). Als maximaler Drosselabfluss Q_{dr.max} ergeben sich rechnerisch ca. 1,8 l/s.

Als geeigneter Standort sollte der nordöstliche Bereich des Plangebietes gewählt werden, da sich hier der topographische Tiefpunkt befindet. Dies ermöglich eine größtmögliche Planungsflexibilität in Bezug auf die Tieflage der künftigen Grundstücksentwässerung von Gebäudeund Hofflächen. Der Drosselablauf und der Notüberlauf werden im Bereich der nördlichen Grundstücksgrenze an den vorhanden RW-Schacht 345793646028 in der Liebigstraße angebunden.

Bemessungsgrundlagen

Niederschlagsdaten gemäß KOSTRA-Katalog 2020) für die Stadt Lemgo Überschreitungshäufigkeit n = 0,2 - (5-jährlich) Drosselabflussspende q_{dr.max} = 5,0 l/s*ha

Flächenbilanzierung

Gesamtfläche: 3.572 m² (Fläche Baugrenze)

Grundflächenzahl GRZ = 0,8

Versiegelte Fläche: 3.572 m² * 0,8 = 2.858 m² Unversiegelte Fläche: $3.572 \text{ m}^2 - 2.858 \text{ m}^2 = 714 \text{ m}^2$

Annahme: 75 % der versiegelten Fläche = Dachfläche (Gründach*) = 2.143 m²

Annahme: 25 % der versiegelten Fläche = Hoffläche = 714 m²

*gemäß Festschreibungen Bebauungsplan "Südliche Liebigstraße"

Hinweis:

Die exakte Ermittlung des erforderlichen Retentionsvolumens kann erst im Rahmen des Bauantragsverfahrens - mit Berücksichtigung der tatschlichen Flächenaufteilung - erfolgen.

Abflussbeiwerte

Dachfläche	Gründach (> 10 cm Aufbau)	$\Psi = 0.30$
Hoffläche	Asphalt/Fugenloser Beton	$\Psi = 0,90$
Grünfläche	-	$\Psi = 0.05$

Wasserwirtschaftlicher Fachbeitrag

Projekt-Nr.: 25838



3.3 Überflutungsnachweis

Für die Planung und Dimensionierung der Grundstücksentwässerung sind die Vorgaben nach DIN 1986-100 "Entwässerungsanlagen für Gebäude und Grundstücke" agf. in Verbindung mit dem DWA-A 118 einzuhalten. Für Grundstücke > 800 m² befestigter Fläche wird im Rahmen des Bauantragsverfahrens die Aufstellung eines Überflutungsnachweises (gemäß Kapitel 14.9 DIN 1986-100) erforderlich. Hierbei ist nachzuweisen, dass die anfallende Regenwassermenge bis zu einem 30-jährigen Regenereignis schadlos zurückgehalten werden kann.

Die unschädliche Überflutung kann auf der Fläche des eigenen Grundstückes, beispielsweise durch Hochborde, Mulden oder andere Rückhalteräume erfolgen, wenn die Niederschlagswasserableitung nicht auf andere Weise sichergestellt werden kann.

Im Zuge der Aufstellung dieses wasserwirtschaftlichen Fachbeitrages wird angenommen, die erforderliche Regenwassermenge ausschließlich unterirdisch zurückzuhalten, da zum gegenwärtigen Zeitpunkt keine Objektplanungen des Gebäudes sowie der Außenanlagen vorliegen.

Der Überflutungsnachweis bzw. der Nachweis des erforderlichen Rückhaltevolumens erfolgt gemäß DIN 1986-100 mit den Gleichungen 20 und 22 (Bemessung bei Einleitbeschränkungen gemäß Vorgabe SEL).

Übersicht der Berechnungsergebnisse:

Gleichung 20: V_{Rück} = 40,9 m³ (Eingabedaten u. Berechnungsergebnisse s. Anlage)

Gleichung 22: V_{RRR} = 44,0 m³ (Eingabedaten u. Berechnungsergebnisse s. Anlage)

Der größere der beiden Werte ist maßgebend.

Sofern die schadlose Rückhaltung für die positive Nachweisführung des Überflutungsnachweises ausschließlich unterirdisch erfolgen soll, ist ein Retentionsvolumen vom 44,0 m³ vorzuhalten. Dementsprechend ist das berechnete Retentionsvolumen aus Punkt 3.2 Regenrückhaltung um 15 m³ zu erhöhen.

3.4 Schmutzwassersystem

In der Liebigstraße ist ein Schmutzwasserkanal DN 250 STZ mit ausreichender Tiefenlage vorhanden, um die geplante Schmutzwasserentsorgung des Bebauungsplangebietes anzuschließen. Als Anschlusspunkt ist der SW-Schacht 345793646015 vorgesehen.

Die anfallenden nur geringen Schmutzwassermengen können mit aufgenommen werden.

Wasserwirtschaftlicher Fachbeitrag

Projekt-Nr.: 25838



4. Zusammenfassung

Mit dem vorliegenden Fachbeitrag wird die Gesamtkonzeption für die Erschließung des Bebauungsplanes "Südliche Liebigstraße" für die Oberflächenentwässerung und Schmutzwasserentsorgung aufgezeigt.

Weitergehende Details sind im Rahmen eines Bauentwurfs aufzuzeigen.

Enger, den 15.09.2023 Bockermann Fritze IngenieurConsult GmbH

Anlagen:

Berechnung der Retentionserfordernis nach DWA-A 117 Berechnung Überflutungsnachweis nach DIN 1986-100 - Gleichung 20 Berechnung Überflutungsnachweis nach DIN 1986-100 - Gleichung 22 Lageplan

Ermittlung des Rückhaltevolumens nach DWA-A 117

Projekt.-Nr.: 25838



Ermittlung des Rückhaltevolumens nach DWA-A 117

(Einfaches Verfahren für A_{E.k} ≤ 200 ha oder t_f ≤ 15 min)

Zusammenstellung der Berechnungsgrundlagen

Erfassung der Einzugsgebietsdaten

Nr.	Bezeichnung der Fläche	Art der Befestigung merkung	Größe	Ein- heit	Mittlerer Abfluss- beiwert	undurch- lässige Fläche	Ein- heit
	,		A _{E,b}		$\Psi_{m,b}$	A _u	
4	Bebaute Fläche	Gründach	2.143,00	m²	0,30	0,0643	ha
1	Gründach auf 75% der ve	rsiegelten Fläche					
2	Hoffläche	Asphalt/Fugenloser Beton	714,00	m²	0,90	0,0643	ha
	25% der versiegelten Fläd	che					
3	Grünfläche		714,00	m²	0,05	0,0036	ha
3	20% der Gesamtfläche						
				1			
		Summe:	0,36	ha	Summe:	0,13	ha

Einzugsgebietsfläche gesamt	A _E	=	0,36 ha
Einzugsgebietsfläche abflusswirksam	A_{u}	II	0,13 ha

Eingangsparameter

Drosselabflussspende	q_{Dr}	=	5,00	l/(s*ha)
Trockenwetterabfluss des direkten Einzugsgebiets	$Q_{T,d,aM}$	=	0,00	l/s
Summe der Drosselabflüsse aller oberhalb liegenden Vorentlastungen	$Q_{Dr,V}$	=	0,00	l/s
Überschreitungshäufigkeit	T _n	=	5,00	а
Fließzeit	t _f	=	5,00	min
Zuschlagsfaktor	f _Z	=	1,15	-
Abminderungsfaktor	f _A	=	1,00	_

Niederschlagsdaten

Niederschlagsdaten für	Lemgo		
Quelle der Regenspenden	KOSTRA-Atlas	[KOSTRA-	DWD-2020 (4.1)]
Rasterfeld	Spalte:	129	Zeile: 117

Ermittlung des Rückhaltevolumens nach DWA-A 117

Projekt.-Nr.: 25838



Ermittlung des Rückhaltevolumens nach DWA-A 117

(Einfaches Verfahren für AE.k \leq 200 ha oder tf \leq 15 min)

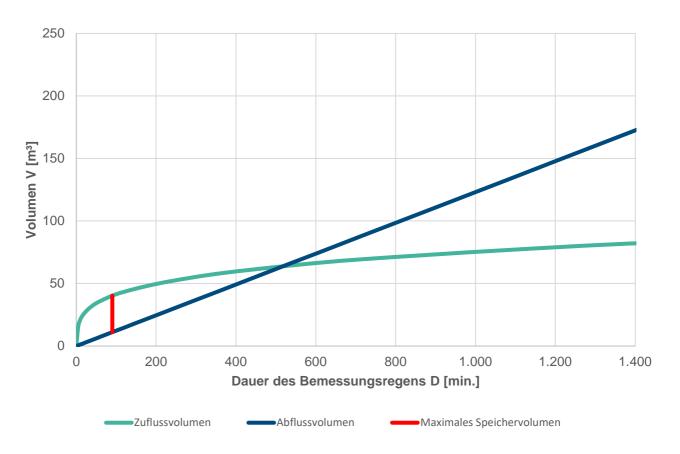
Zusammenstellung der Berechnungsergebnisse

Ermittlung der Drosselabflüsse und Abflussspenden

Max. Drosselabfluss	Q_{Dr}	=	1,79	l/s
Regenanteil Drosselabflussspende	$q_{Dr,r,u}$	=	13,51	l/(s*ha)

Ermittlung des erforderlichen Rückhaltevolumenvolumens

Erforderliches Volumen	V	=	29	m³
Größtwert bei Regendauer	D	=	90	min



Überflutungsnachweis nach DIN 1986 - 100

Projekt.-Nr.: 25838



Überflutungsnachweis nach DIN 1986-100 - Gleichung 20

Zusammenstellung der Berechnungsgrundlagen

Erfassung der Einzugsgebietsdaten

Erta	issung der Einzugsgebie	etsdaten						
Nr.	Bezeichnung der Fläche	Art der Befestigung	Größe	Ein-	Spitzer Abfluss		bef.	Ein-
	An	merkung	0.000	heit	beiwert		Fläche	heit
			$A_{E,b}$		C_s		A_{u}	
		Gebäudefläc	hem					
1	Bebaute Fläche	Gründach	2.143,00	m²	0,40		857,20	m²
	Gründach auf 75% der ve	ersiegelten Fläche						
		Befestigte Flächen außerh						
2	Hoffläche	Asphalt/Fugenloser Beton	714,00	m²	1,00		714,00	m²
	25% der versiegelten Flä	che						
3	Grünfläche		714,00	m²	0,30		214,20	m²
	20% der Gesamtfläche							
					-		-	
Ges	amte befestigte Fläche de	s Grundstücks			A_{ges}	=	3.571,00	
Ges	amte Gebäudefläche				A_{Dach}	=	2.143,00	m²

Gesamte befestigte Fläche des Grundstücks	A _{ges}	=	3.571,00	m²
Gesamte Gebäudefläche	A _{Dach}	=	2.143,00	m²
Abflussbeiwert der Dachflächen	$C_{s,Dach}$	=	0,40	1
Gesamte befestigte Fläche außerhalb von Gebäuden	A_{FaG}	=	1.428,00	m²
Abflussbeiwert der Flächnen außerhalb von Gebäuden	$C_{s,GaG}$	=	0,65	-

Eingangsparameter

maßgebende Regendauer außerhalb von Gebäuden	D	II	5,00	min
maßgebende Regenspende für D und T =2 Jahre	r _(D,2)	II	283,30	l/(s*ha)
maßgebende Regenspende für D und T =30 Jahre	r _(D,30)	II	523,30	l/(s*ha)

Ergebnisse

	١,,		40.00	_
zurückzuhaltende Regenwassermenge	$V_{R\ddot{u}ck}$	=	40,89	m³

Überflutungsnachweis nach DIN 1986 - 100

Projekt.-Nr.: 25838



Überflutungsnachweis nach DIN 1986-100 - Gleichung 22

Zusammenstellung der Berechnungsgrundlagen

Erfassung der Einzugsgebietsdaten

Nr.	Bezeichnung der Fläche	Art der Befestigung	Größe	Ein-	Mittlerer Abfluss-	undurch- lässige	Ein-
	An	merkung	0.000	heit	beiwert	Fläche	heit
			$A_{E,b}$		C_{m}	A_{u}	
1	Bebaute Fläche	Gründach	2.143,00	m²	0,20	0,0429	ha
•	Gründach auf 75% der ve	ersiegelten Fläche					
2	Hoffläche	Asphalt/Fugenloser Beton	714,00	m²	0,90	0,0643	ha
	25% der versiegelten Fläd	che					
3	Grünfläche		714,00	m²	0,20	0,0143	ha
٦	20% der Gesamtfläche						
		Summe:	0,36	ha	Summe:	0,12	ha

Einzugsgebietsfläche gesamt	A _E	=	0,36 h	na
Einzugsgebietsfläche abflusswirksam	A_{u}	=	0,12 h	na

Eingangsparameter

Drosselabflussspende	q_{Dr}	=	5,00	l/(s*ha)
Trockenwetterabfluss des direkten Einzugsgebiets	$Q_{T,d,aM}$	=	0,00	l/s
Summe der Drosselabflüsse aller oberhalb liegenden Vorentlastungen	$Q_{Dr,V}$	=	0,00	l/s
Überschreitungshäufigkeit	T _n	=	30,00	а
Fließzeit	t _f	=	5,00	min
Zuschlagsfaktor	f_Z	=	1,15	-
Abminderungsfaktor	f _A	=	1,00	-

Niederschlagsdaten

Niederschlagsdaten für	Lemgo		
Quelle der Regenspenden	KOSTRA-Atlas	[KOSTRA-	DWD-2020 (4.1)]
Rasterfeld	Spalte:	129	Zeile: 117



Überflutungsnachweis nach DIN 1986-100 - Gleichung 22

Zusammenstellung der Berechnungsergebnisse

Ermittlung der Drosselabflüsse und Abflussspenden

Max. Drosselabfluss	Q_{Dr}	II	1,79	l/s
Regenanteil Drosselabflussspende	$q_{Dr,r,u}$	Ш	14,71	l/(s*ha)

Ermittlung des erforderlichen Rückhaltevolumenvolumens

Erforderliches Volumen	V	II	44 m³
Größtwert bei Regendauer	D	=	120 min

