ORTSGEMEINDE PLATTEN

BEBAUUNGSPLAN "IN DER MANDEL - ERWEITERUNG" 2. ÄNDERUNG

Entwässerungstechnische Begleitplanung zum Bebauungsplan

AUFTRAGGEBER:



VERFASSER:



Auftraggeber: Ortsgemeinde Platten

Lieserstraße 1 54518 Platten

Auftragnehmer: Stra-tec GmbH

Grabenstraße 1 54516 Wittlich

Bearbeitet durch: Dipl. Ing. (FH) Mario Hutter, M. Eng.

Inhaltsverzeichnis

Cc	٠i+،
.) 🖯	1116

1. A	NLASS UND AUFGABENSTELLUNG	4
2.	Wasserwirtschaftliche Zielplanung	5
3.	BESCHREIBUNG DES IST-ZUSTANDES	
3.1.	Beschreibung der Geländesituation	6
3.2.	EINSCHÄTZUNG STARKREGENGEFÄHRDUNG	
3.3.	EINSCHÄTZUNG HOCHWASSERGEFÄHRDUNG	7
4.	BESCHREIBUNG DES PLANUNGSRAUMES	
4.1.	GEPLANTE NIEDERSCHLAGWASSERBEWIRTSCHAFTUNG	9
4.2.	GEPLANTE SCHMUTZWASSERBEWIRTSCHAFTUNG	
5.	FAZIT	11
ANHAI	NG	12
A.	NIEDERSCHLAGSSPENDEN NACH KOSTRA-DWD 2020	
В.	GRUNDLAGENERMITTLUNG HYDRAULIK	
C.	ERMITTLUNG DER ERFORDERLICHEN RETENTIONSVOLUMINA	15

Abbildungsverzeichnis

Seite

ABBILDUNG 1: ÜBERSICHTSKARTE MIT DARSTELLUNG DES GELTUNGSBEREICHES (ROT)	4
ABBILDUNG 2: ÜBERSICHTSKARTE PLANUNGSRAUM (ROT) MIT HÖHENLINIEN	6
ABBILDUNG 3: ÜBERSICHTSKARTE STARKREGENGEFÄHRDUNG FLIEßGESCHWINDIGKEITEN SRI 7, 1 STD, AUSZUG VOM ÖRTLICHEN	
HOCHWASSER- UND STARKREGENVORSORGEKONZEPT DER ORTGEMEINDE PLATTEN	7
ABBILDUNG 4: AUSSCHNITT BEBAUUNGSPLAN, QUELLE BÜRO PLANUNG1	8

1. Anlass und Aufgabenstellung

Die Ortsgemeinde Platten plant den rechtverbindlichen Bebauungsplan "In der Mandel – Erweiterung" zu ändern. Die geplante Erweiterung des Betriebsgeländes der Firma Göhlen Transporte GmbH auf die Parzelle 16/4, 17/2 und die Ausweitung auf den gesamten Bereich der Parzelle 18/2, Flur 28 der Gemarkung Platten soll in die Änderung des Bebauungsplans miteingebunden werden. Durch die Erweiterung des Betriebsgeländes sollen Abstell- und Rangierflächen geschaffen werden. Zudem wird in naher Zukunft das Errichten eines Bürogebäudes durch das festgesetzte Baufenster ermöglicht. Im Zuge des Vorhabens soll ebenfalls die verkehrliche Erschließung erarbeitet werden.

Im Rahmen der Beabuungsplanänderung soll bezogen auf den aktuell rechtskräftigen Beabuungsplan die Abgrezung des Geltungsbreichs und die Art der geplanten Beauung geändert werden.

In der vorliegenden entwässerungstechnischen Begleitplanung zum Bebauungsplan wird die angedachte Niederschlagswasserbewirtschaftung eingehend beschrieben und deren technische Ausführbarkeit nachgewiesen.



Abbildung 1: Übersichtskarte mit Darstellung des Geltungsbereiches (rot)

2. Wasserwirtschaftliche Zielplanung

Die Versiegelung innerhalb von Siedlungsgebieten und der schnelle Abtransport von Niederschlagswasser beeinträchtigen den natürlichen Wasserkreislauf negativ. Der naturnahe Umgang mit Niederschlagswasser ist sowohl eine zentrale Komponente zum Abbau dieser Beeinträchtigung als auch eine Möglichkeit, in besiedelten Bereichen die bereits spürbaren Folgen des Klimawandels zu mindern. Die vorrangige wasserwirtschaftliche Zielplanung des Landes Rheinland-Pfalz verfolgt daher das Ziel, eine negative Veränderung der drei Komponenten Verdunstung, Versickerung, Direktabfluss bei der Besiedlung von Flächen gegenüber dem naturnahen Zustand zu vermeiden. Dieser Vorsatz kann am erfolgreichsten durch die Versickerung des anfallenden Niederschlags sowie einer Wasseraufnahme und späteren Verdunstung im Planungsraum, Stichwort Schwammstadt, umgesetzt werden.

Aus mehreren regionalen Projekten des Unterzeichners sind die anstehenden Bodenkennwerte als ungeeignet zur Versickerung von Niederschlagswasser bekannt. Daher wurde mit den Abwasserwerken besprochen, das Niederschlagswasser gedrosselt in den vorhandenen Mischwasserkanal einzuleiten.

3. Beschreibung des Ist-Zustandes

3.1. Beschreibung der Geländesituation

Das Plangebiet befindet sich in der Ortsgemeinde Platten südlich der B50 und westlich der Wahlholzerstraße. Östlich an den Geltungsbereich schließt sich das bereits vorhandene Gewerbegebiet an. Westlich grenzt der Geltungsbereich an landwirtschaftliche Flächen. Im Norden grenzt das Gebiet an die Bundesstraße B 50.

Der Planungsraum liegt auf einer Höhe zwischen 147,00 m ü. NN bis 148,50 m ü. NN und weißt somit eine für die Region flache Geländeneigung auf. Das Gelände steigt vom Tiefpunkt welcher sich im südwestlichen Geltungsbereich befindet homogen bis zum nordöstlich befindlichen Hochpunkt an und umfasst eine Gebietsfläche von rund 0,5 ha.



Abbildung 2: Übersichtskarte Planungsraum (rot) mit Höhenlinien

3.2. Einschätzung Starkregengefährdung

Für den Planungsraum liegen die durch das Land Rheinland-Pfalz zur Verfügung gestellten Starkregengefährdungskarten vor. Ergänzend hierzu liegen die Ergebnisse des örtlichen Hochwasserund Starkregenvorsorgekonzeptes vor.

Dem Planungsraum fließen im Starkregenfall aus keinem oberhalb gelegenen Einzugsgebiet oberflächige Abflüsse zu. Im Planungsraum existieren aktuell keine ausgeprägten Tiefen-Linien welche eine Konzentration des Abflusses verursachen. Solche Tiefen-Linien beginnen unmittelbar am westlichen Rand des Planungsraumes. Innergebietlich wird das Niederschlagswasser durch dem geplanten Muldengraben dem geplanten Rückhaltebecken zufließen.

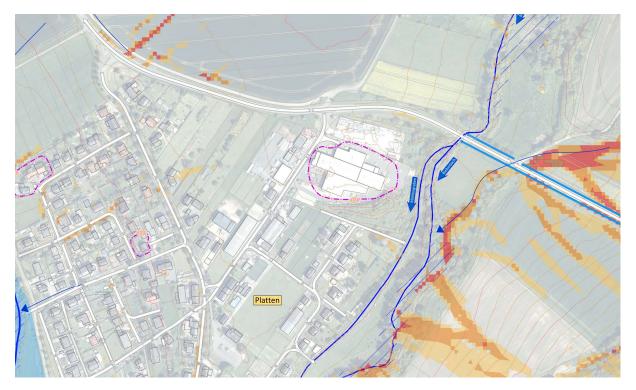


Abbildung 3: Übersichtskarte Starkregengefährdung Fließgeschwindigkeiten SRI 7, 1 Std, Auszug vom örtlichen Hochwasser- und Starkregenvorsorgekonzept der Ortgemeinde Platten

3.3. Einschätzung Hochwassergefährdung

Im Planungsbereich befindet sich kein Gewässer. Der Bieberbach (Gewässer III. Ordnung) verläuft rund 190 m entfernt auf einer Höhe von rund 140,60 m ü NN.

4. Beschreibung des Planungsraumes

Bei dem Planungsraum handelt es sich um die Erweiterung eines Gewerbegebietes, welches sich südlich der B50 und westlich der Wahlholzerstraße befindet. Der Planungsraum besteht aus einer Baufläche mit einer Grundflächenzahl 1,0. Rund 50 Prozent der Geltungsbereichsfläche sind für Maßnahmen zum Schutz, zur Pflege und zur Entwicklung von Natur und Landschaft sowie für die Niederschlagswasserbewirtschaftung vorgesehen.

Der Geltungsbereich besitzt eine Flächengröße von rund 0,5 ha in dem die folgenden Einzelflächen deklariert sind:

Baufläche
 Grünfläche
 Flächen wasserwirtschafte Nutzung
 676 m²

Gemäß den Textfestsetzungen des Bebauungsplanes darf die Baufläche komplett versiegelt werden. Daher wird für die Berechnung der wasserwirtschaftlichen Anlagen eine Grundfläche von 1,0 berücksichtigt.

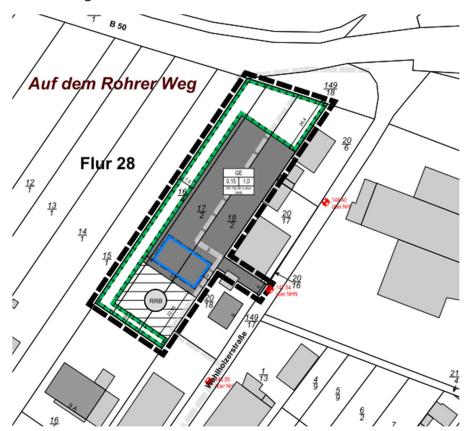


Abbildung 4: Ausschnitt Bebauungsplan, Quelle Büro Planung1

4.1. Geplante Niederschlagwasserbewirtschaftung

Wie Eingangs bereits beschrieben, soll das im Geltungsbereich anfallende Niederschlagwasser zentral zurückgehalten und gedrosselt in die vorhandene Ortskanalisation eingeleitet werden. Für die Zuleitung des Niederschlagwassers in die zentrale Anlage ist ein umlaufender Muldengraben vorgesehen.

Die Bemessungshäufigkeit der Versickerungsanlage wird mit n = 100 Jahren vordimensioniert. In Verbindung mit dem konstruktiv einzuhaltenden Freibord von 35 cm ist daher kein Notüberlauf vorgesehen.

Beschreibung der geplanten Anlage

Die Rückhaltung soll in einem Erdbecken, welches am topografischen Tiefpunkt angeordnet wird, erfolgen. Gemäß der im Anhang erfolgten Vordimensionierung ergibt sich für die Bemessungshäufigkeit von n = 100 Jahren ein notwendigen Rückhaltevolumen von 263 m³. Die Herstellung dieses Volumens konnte in der für das Becken vorgesehenen Fläche gemäß den beigefügten Planunterlagen nachgewiesen werden. Die hierzu notwendige Einstautiefe beträgt 0,85 m. Der Freibord beträgt mindestens 35 cm. Die Sohltiefe in Bezug auf die Geländeoberkante beträgt zwischen. Die Böschungsneigungen wurden mit n = 1:1,5 angenommen.

Bewertung des Niederschlagwassers

Gemäß dem Arbeitsblatt DWA-A 138-1 erfolgt die Kategorisierung der Abflussbildenden Flächen in die Belastungskategorien BK I bis BK III. In die örtliche Kanalisation darf ausschließlich Niederschlagswasser der Belastungskategorie I eingeleitet werden. Die Nutzung der Baufläche ist nicht abschließend definiert. Sofern bei der Erschließung der Fläche eine Einstufung des Niederschlagswassers höher als BK I erfolgt, ist das Abwasser mit einer Behandlungsanlage zu reinigen.

Auswirkungen auf die Wasserhaushaltsbilanz

Jegliche Bebauung von nicht befestigten Flächen stellt einen Eingriff in die hydrologischen Prozesse Infiltration und Evaprotranspiration dar und verändert somit ohne geeignete Maßnahmen den Wasserhaushalt und das Abflussverhalten siedlungsnaher Gewässer. Durch die beschriebene Planung wird eine Versiegelung der Sondergebietsfläche zugelassen.

Im Hinblick auf die Evaprotranspiration wirkt zunächst die vorgeschriebene Begrünung der verbleibenden Grundfläche mittels Sträuchern und Bäumen entgegen. Zusätzlich ist die Verdunstung im Bereich des Rückhaltebeckens zu berücksichtigen.

Im Hinblick auf die Infiltration wird durch die angedachte Rückhaltung eine positive Aufwertung gegenüber dem aktuellen Zustand stattfinden, so dass dem aktuellen Trend der sinkenden Grundwasserneubildungsrate zumindest geringfügig entgegengewirkt wird.

Zusammenfassend kann daher prognostiziert werden, dass durch die geplante Bebauung der Nachweis einer tolerierbaren Abweichung auf die örtlichen hydrologischen Prozesse zu erwarten ist und im Genehmigungsverfahren durch eine Wasserhaushaltsbilanz nachgewiesen werden kann.

4.2. Geplante Schmutzwasserbewirtschaftung

Das anfallende Schmutzwasser kann in die Ortskanalisation der Wahlholzerstraße eingeleitet werden.

5. **Fazit**

Mit dem vorliegenden Entwässerungskonzept wird eine wasserwirtschaftliche Planung mit nachhaltiger Berücksichtigung der lokalen Umgebung vorgelegt. Die Wahrscheinlichkeit eines potentiellen Versagens der geplanten Niederschlagswasseranlagen wurde aufgrund der anvisierten Bemessungshäufigkeit auf ein Minimum reduziert.

Die naturschutzfachlichen Belange wurden im Fachbeitrag Naturschutz berücksichtigt. Eine zielbewusste Ordnung aller menschlichen Einflüsse und Einwirkungen auf die ober- und unterirdischen Wasserführungen wurde verfolgt, um Spannungen zwischen dem natürlichen Wasserhaushalt und den ständig wachsenden Ansprüchen von Mensch und Technik auszugleichen.

Planverfasser: Wittlich, im August 2025



Dipl. Ing. (FH) Mario Hutter, M.Eng

Anhang

A. Niederschlagsspenden nach KOSTRA-DWD 2020

KOSTRA-DWD 2020

Nach den Vorgaben des Deutschen Wetterdienstes - Hydrometeorologie -



Niederschlagsspenden nach KOSTRA-DWD 2020

Rasterfeld : Spalte 100, Zeile 162 INDEX_RC : 162100

Ortsname : Platten (RP)

Bemerkung :

Dauerstufe D	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 a			
5 min	243,3	300,0	333,3	376,7	440,0	506,7	550,0	606,7	686,7			
10 min	153,3	186,7	206,7	235,0	275,0	315,0	341,7	376,7	426,7			
15 min	114,4	140,0	155,6	175,6	205,6	236,7	256,7	283,3	320,0			
20 min	92,5	113,3	126,7	143,3	167,5	192,5	208,3	230,0	260,0			
30 min	68,9	84,4	93,9	106,1	124,4	142,8	155,0	171,1	193,9			
45 min	51,1	62,6	69,6	78,9	92,2	105,9	114,8	126,7	143,7			
60 min	41,4	50,6	56,4	63,6	74,4	85,6	92,8	102,2	116,1			
90 min	30,6	37,4	41,7	47,0	55,0	63,3	68,7	75,7	85,7			
2 h	24,7	30,1	33,6	38,1	44,4	51,1	55,4	61,1	69,2			
3 h	18,2	22,3	24,8	28,1	32,8	37,7	40,9	45,1	51,1			
4 h	14,7	18,0	20,0	22,6	26,5	30,3	33,0	36,3	41,2			
6 h	10,8	13,2	14,7	16,7	19,5	22,4	24,3	26,8	30,4			
9 h	8,0	9,8	10,9	12,3	14,4	16,5	17,9	19,8	22,4			
12 h	6,4	7,9	8,8	9,9	11,6	13,3	14,4	15,9	18,1			
18 h	4,8	5,8	6,5	7,3	8,5	9,8	10,7	11,7	13,3			
24 h	3,8	4,7	5,2	5,9	6,9	7,9	8,6	9,5	10,7			
48 h	2,3	2,8	3,1	3,5	4,1	4,7	5,1	5,6	6,4			
72 h	1,7	2,0	2,3	2,6	3,0	3,5	3,8	4,1	4,7			
4 d	1,4	1,6	1,8	2,1	2,4	2,8	3,0	3,3	3,8			
5 d	1,1	1,4	1,6	1,8	2,1	2,4	2,6	2,8	3,2			
6 d	1,0	1,2	1,4	1,5	1,8	2,1	2,2	2,5	2,8			
7 d	0,9	1,1	1,2	1,4	1,6	1,8	2,0	2,2	2,5			

Legende

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

rN Niederschlagsspende in [l/(s·ha)]

B. Grundlagenermittlung Hydraulik

Die folgenden Flächenermittlungen basieren auf den Flächen des Geltungsbereiches des Bebauungsplanes sowie den notwendigen Teilflächengliederungen gemäß den Berechnungsansätzen des Arbeitsblattes DWA A-138-1.

Projekt
Ermittlung ACnach DWA-A 138-1

		Einzugsgebietsnummer				
		Gesamt				
et	Grundfläche	4,897.00				
ebie	mittlerer Abflussbeiwert C _m	0.564				
Gesamtgebiet	Summe Fläche AC _m m²	2,760.70				
esa	Spitzenabflussbeiwert C _s	0.664				
U	Summe Fläche AC _s m ²	3,250.40				
_	Grundfläche	2,483.00				
her	mittlerer Abflussbeiwert C _m	0.900				
Bauflächen	Summe Fläche AC _m m²	2,234.70				
Ваи	Spitzenabflussbeiwert C _s	1.000				
	Summe Fläche AC _s m ²	2,483.00				
	Grundfläche	1,738.00				
Grünfläche	mittlerer Abflussbeiwert C _m	0.100				
inflä	Summe Fläche AC _m m²	173.80				
Grü	Spitzenabflussbeiwert C _s	0.200				
	Summe Fläche AC _s m ²	347.60				
iaft ig	Grundfläche	366.00				
tsch	mittlerer Abflussbeiwert C _m	0.200				
wasserwirtschaft liche Nutzung	Summe Fläche AC _m m²	73.20				
issei	Spitzenabflussbeiwert C _s	0.300				
Ma –	Summe Fläche AC _s m ²	109.80				
ken	Grundfläche	310.00				
bec	mittlerer Abflussbeiwert C _m	0.900				
al te	Summe Fläche AC _m m²	279.00				
Rückhaltebecken	Spitzenabflussbeiwert C _s	1.000				
Rü	Summe Fläche AC _s m ²	310.00				

C. Ermittlung der erforderlichen Retentionsvolumina

Festlegung der Bemessungshäufigkeit

Gemäß dem Arbeitsblatt erfolgt die Festlegung der Bemessungs- und Überflutungshäufigkeit der Versickerungsanlage in die Schutzkategorie (3) stark. Somit wird die Bemessungshäufigkeit für den Regelfall mit T = 5 Jahren gewählt. In Anbetracht der örtlichen Hochwasser- und Starkregenvorsorgen erfolgt der Bemessungsnachweis jedoch mit T = 100 Jahren.

Nachweis zur Anwendung des einfachen Verfahrens

- Das Einzugsgebiet besitz eine Fläche von rund 0,5 ha und ist somit ≤ 200 ha
- Die gewählte zulässige Überschreitungshäufigkeit beträgt Tn = 100 Jahre und ist somit > 10
 Jahre. Da der Regelfall jedoch für Tn = 5 Jahre vorgesehen ist wird das einfache Verfahren
 verwendet.
- Die spezifische Versickerungsleistung bezogen auf den Bemessungswert der Zuflüsse beträgt

$$q_{S,AC} = rac{k_i * A_{S,m} * 1000 + \ Dr}{AC} * 10^4 \ \text{l/(s*ha)}$$

$$q_{S,AC} = \frac{0+1,0}{2521} * 10^4$$

$$q_{S,AC} = 4.0 \ge 2 \text{ l/(s*ha)}$$

Die Voraussetzungen zur Anwendung des einfachen Verfahrens sind erfüllt.

Bemessung des erforderlichen Speichervolumens für den Bemessungsfall

Die Bemessungsgleichung zur Ermittlung des erforderlichen Speichervolumens lautet wie folgt:

$$V_{VA} = (Q_{zu} - Q_S - Q_{Dr}) * D * 60 * f_z * f_A * 10^{-3}$$

 $V_{VA} m^3$ = erforderlichen Speichervolumen der Versickerungsanlage

 $Q_{zu} l/s$ = Zufluss der Versickerungsrate während der Dauerstufe D

 $Q_s l/s$ = Versickerungsleistung

 $Q_{Dr} l/s$ = mittlerer Drosselabfluss

D min = Dauerstufe des Bemessungsregens

 f_z = Zuschlagsfaktor

 f_A = Abminderungsfaktor

Für die Berechnungen werden folgende Eingangsdaten verwendet:

AC = 2520,00 m2 - befestigte angeschlossene Fläche

 $A_B = 320,00 \text{ m2}$ - Beckenfläche

 $Q_D = 1.0 l/s$ - gewählter mittlerer Drosselabfluss

 $f_Z = 1,20$

 $f_A = 1.0$ - gewählter Abminderungsfaktor

 $r_{D(n)}=x\,l/s$ - Regenspende der jeweiligen Dauerstufe und Häufigkeit gemäß KOSTRA-DWD 2020

Die Berechnung erfolgt mittels einer Software, da verschiedene Dauerstufen und Häufigkeiten analysiert werden. Für die jeweilige Dauerstufe mit zugehöriger Häufigkeit ergibt sich das notwendige spezifische Speichervolumen zu:

Regen-	T=	1	T=	=2	T=	= 5	T=	10	T=	20	T=	30	T=	50	T=	100
dauer	r _{D(n)}	Vs	r _{D(n)}	Vs	r _{D(n)}	Vs	r _{D(n)}	Vs	r _{D(n)}	Vs	r _{D(n)}	Vs	r _{D(n)}	Vs	r _{D(n)}	Vs
min	I/(s x ha)	m³	I/(s x ha)	m³	I/(s x ha)	m³	I/(s x ha)	m³	I/(s x ha)	m³	I/(s x ha)	m³	I/(s x ha)	m³	I/(s x ha)	m³
5	243.3	24.0	300.0	29.6	376.7	37.3	440.0	43.5	506.7	50.2	550.0	54.5	376.0	37.2	686.7	68.1
10	153.3	30.1	186.7	36.8	235.0	46.4	275.0	54.3	315.0	62.3	341.7	67.6	376.7	74.5	426.7	84.5
15	114.4	33.6	140.0	41.2	175.6	51.8	205.6	60.8	236.7	70.0	256.7	76.0	283.3	83.9	320	94.9
20	92.5	36.1	113.3	44.3	14.3	5.0	167.5	65.9	192.5	75.8	208.3	82.1	230.0	90.7	260	102.6
30	68.9	40.0	84.4	49.2	106.1	62.2	124.4	73.1	142.8	84.1	155.0	91.3	171.1	100.9	193.9	114.5
45	51.1	44.1	62.6	54.4	78.9	69.0	92.2	80.8	105.9	93.1	114.8	101.1	126.7	111.7	143.7	126.9
60	41.7	47.6	50.6	58.2	63.6	73.7	74.4	86.6	85.6	99.9	92.8	108.5	102.2	119.7	116.1	136.3
90	30.6	51.5	37.4	63.7	47.0	80.8	55.0	95.2	63.3	110.0	68.7	119.7	75.7	132.2	85.7	150.1
120	24.7	54.6	30.1	67.5	38.1	86.6	44.4	101.6	51.1	117.6	55.4	127.8	61.1	141.4	69.2	160.7
180	18.2	58.6	22.3	73.3	28.1	94.1	32.8	110.9	37.7	128.4	40.9	139.9	45.1	154.9	51.1	176.3
240	14.7	61.5	18.0	77.2	22.6	99.2	26.5	117.8	30.3	135.9	33.0	148.8	36.3	164.5	41.2	187.9
360	10.8	64.3	13.2	81.5	16.7	106.5	19.5	126.6	22.4	147.3	24.3	160.9	26.8	178.8	30.4	204.6
540	8.0	66.4	9.8	85.7	12.3	112.6	14.4	135.1	16.5	157.7	17.9	172.7	19.8	193.1	22.4	221.0
720	6.4	65.7	7.9	87.1	9.9	115.8	11.6	140.1	13.3	164.4	14.4	180.2	15.9	201.6	18.1	233.1
1080	4.8	64.2	5.8	85.6	7.3	117.8	8.5	143.6	9.8	171.5	10.7	190.8	11.7	212.3	13.3	246.6
1440	3.8	56.9	4.7	82.7	5.9	117.0	6.9	145.7	7.9	174.3	8.6	194.3	9.5	220.1	10.7	254.4
2880	2.3	28.0	2.8	56.6	3.5	96.7	4.1	131.0	4.7	165.4	5.1	188.3	5.6	216.9	6.4	262.7
4320	1.7		2.0	16.2	2.6	67.7	3.0	102.1	3.5	145.0	3.8	170.8	4.1	196.5	4.7	248.1

Gemäß den Berechnungsergebnissen betragen die maßgeblichen Regendauern und das zugehörige notwendige Retentionsspeichervolumen wie folgt:

-	T=1,0:	D = 540 min	$V = 67 \text{ m}^3$
-	T=2,0:	D = 720 min	$V = 88 \text{ m}^3$
-	T=5,0:	D = 1080 min	V = 118 m ³
-	T=10,0:	D = 1440 min	V = 146 m ³
-	T=20,0:	D = 1440 min	V = 175 m ³
-	T=30,0:	D = 1440 min	V = 195 m ³
-	T=50,0:	D = 1440 min	$V = 221 \text{ m}^3$
_	T=100,0:	D = 2880 min	$V = 263 \text{ m}^3$

Nachweis der Entleerungszeit:

- Beckenvolumen für T = 1 beträgt 67,00 m³
- Drosselabfluss = 1,0 l/s

$$t_{E,1} = V/Q_{dr,mittel} = 67 * 1000/1,0 = 67.000 s = 18,6 h < 84,0 h$$

