#### Wetteralarm.de

# Starkregen in der Planungspraxis

Zur Einordnung des Überflutungsnachweises in den Planungsprozess





#### **Definitionen und Regelwerke**

Praxisbeispiel Neubau DLRG Neukölln

Einordnung und Anwendung des Überflutungsnachweises

Planungsaufgaben im Rahmen der Klimafolgen

**Praxisbeispiel Mannheim Aubuckel** 



#### **Definitionen und Regelwerke**

Praxisbeispiel Neubau DLRG Neukölln

Einordnung und Anwendung des Überflutungsnachweises

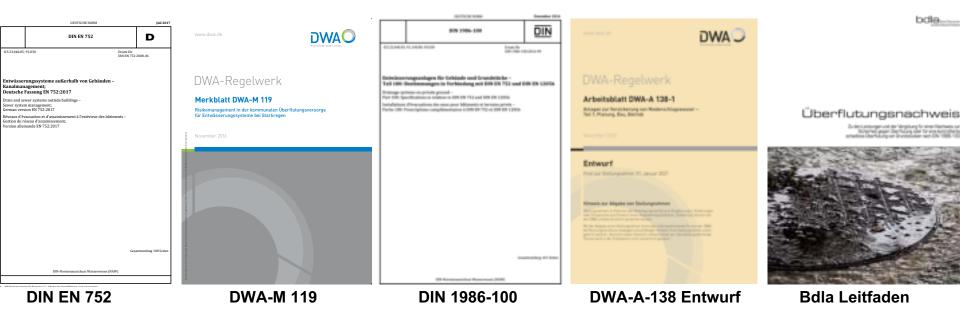
Planungsaufgaben im Rahmen der Klimafolgen

**Praxisbeispiel Mannheim Aubuckel** 

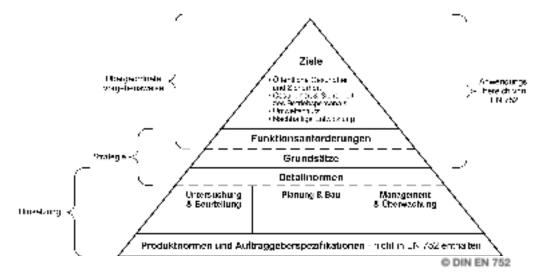




#### Regelwerke – Auszugsweise Übersicht



# DIN EN 752 Entwässerungssysteme außerhalb von Gebäuden - Kanalmanagement



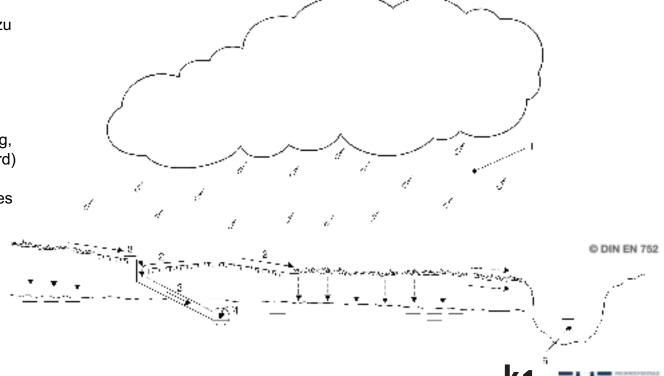
**DIN EN 752** D ICS 23.040.05; 93.030 Ersatz für DIN EN 752:2008-04 Entwässerungssysteme außerhalb von Gebäuden -Kanalmanagement: Deutsche Fassung EN 752:2017 Drain and sewer systems outside buildings -Sewer system management; German version EN 752:2017 Réseaux d'évacuation et d'assainissement à l'extérieur des bâtiments -Gestion du réseau d'assainissement; Version allemande EN 752:2017 Gesamtumfang 100 Seiten DIN-Normenausschuss Wasserwesen (NAW) © DIN Deutsches Institut für Normung e. V. · Jede Art der Vervielfältigung, auch auszugs nur mit Genehmigung des DIN Deutsches Institut für Normung e. V., Berlin, gestattet. Alleinverkauf der Normen durch Beuth Verlag GmbH. 10772 Berlin

DEUTSCHE NORM



#### **DIN EN 752 – Terminologie**

- 1: Regenwasser (rein, ohne Kontakt zu anderen Stoffen)
- 2: Oberflächenabfluss (von einer Oberfläche abfließendes Wasser)
- **3:** Niederschlagswasser (Niederschlag, der nicht versickert und eingeleitet wird)
- **4:** Infiltration: (Gezieltes Versickern des Oberflächenabflusses)
- **4:** Übergabe Oberflächengewässer/Grundwasser





#### **DWA Regelwerk DWA-M-119**

#### **Definition Regenereignis**

**Starkregen:** Regenereignisse, die in einzelnen Dauerstufen Regenhöhen mit Wiederkehrzeiten *T*n ≥ 1 a aufweisen (entsprechend den KOSTRA-Werten oder örtlichen Starkregenstatistiken nach Arbeitsblatt DWA-A 531)

**Bemessungsregen:** Regenereignisse mit Wiederkehrzeiten im Bereich der Bemessungs- und Überstau-Wiederkehrzeiten nach Arbeitsblatt DWA-A 118:2006 (z. B. *T*n = 1 a bis 5 a)

**Seltene Starkregen:** Regenereignisse mit Wiederkehrzeiten oberhalb maßgebender Überstau-Wiederkehrzeiten, aber innerhalb maßgebender Überflutungs-Wiederkehrzeiten (z. B. für Stadtzentren *T*n > 5 a bis 30 a)

**Außergewöhnliche Starkregen:** Regenereignisse mit Wiederkehrzeiten oberhalb der maßgebenden Überflutungs-Wiederkehrzeiten.

#### DWA-Regelwerk

#### Merkblatt DWA-M 119

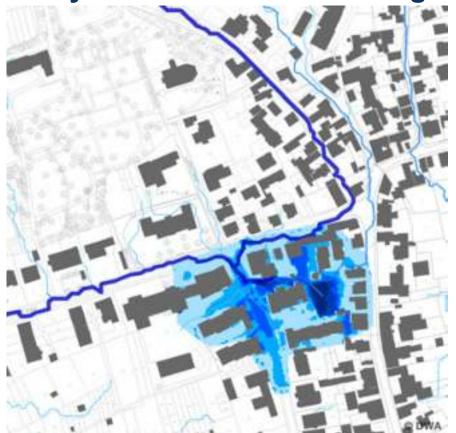
Risikomanagement in der kommunalen Überflutungsvorsorge für Entwässerungssysteme bei Starkregen



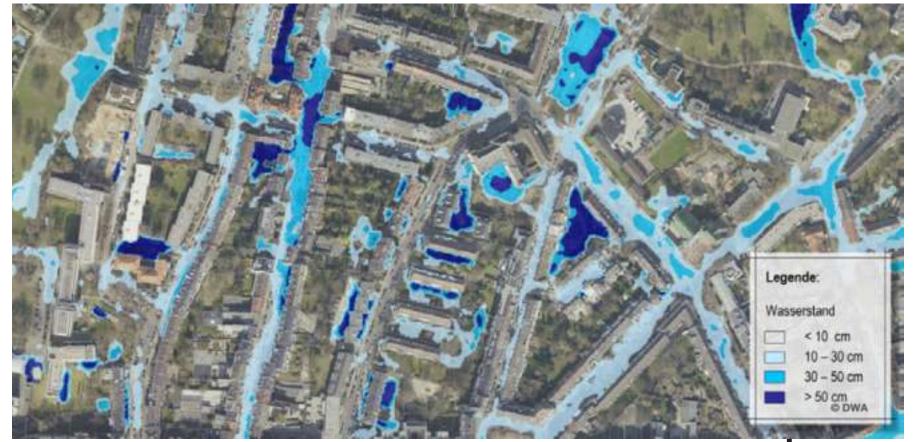


#### DWA Regelwerk DWA-M-119 – GIS-Analyse Senken und Fließwege





# DWA Regelwerk DWA-M-119 – Abfluss-/Überflutungssimulation



### DWA Regelwerk DWA-M-119 – Schadenspotenzial

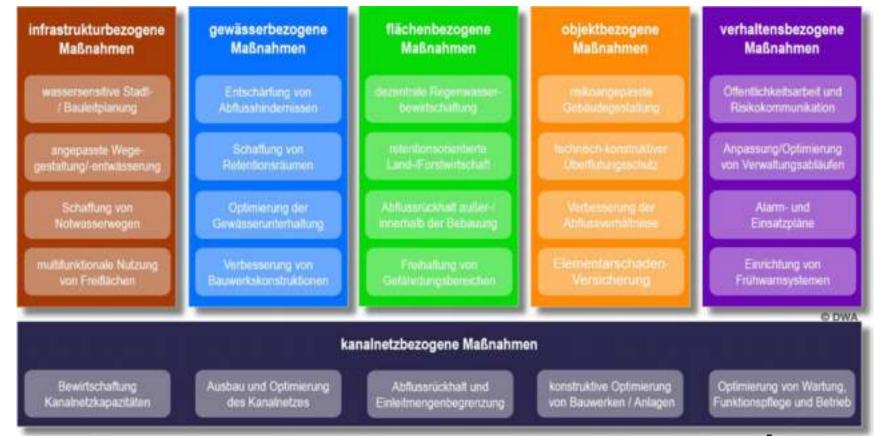




#### DWA Regelwerk DWA-M-119 – Risikobewertung



# DWA Regelwerk DWA-M-119 – Maßnahmenplanung





# **Definitionen und Regelwerke**

### Praxisbeispiel Neubau DLRG Neukölln

Einordnung und Anwendung des Überflutungsnachweises

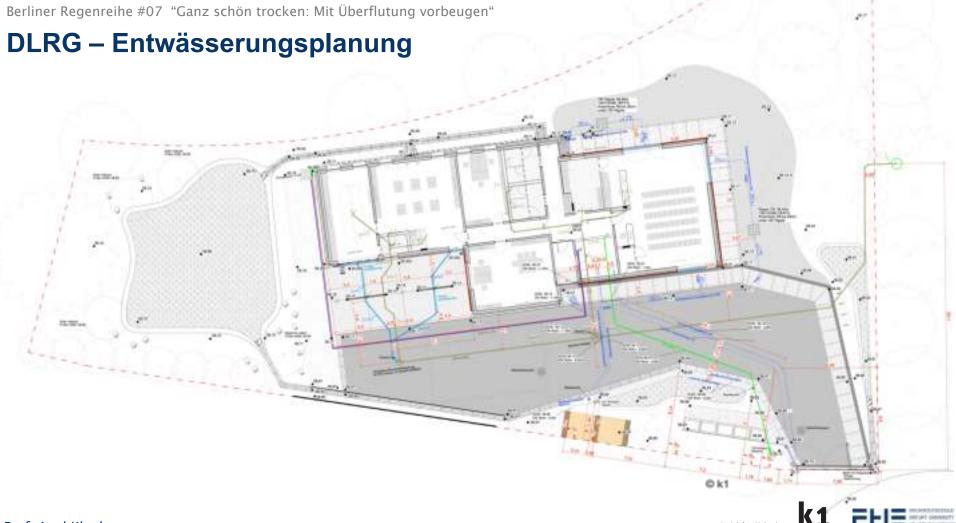
Planungsaufgaben im Rahmen der Klimafolgen

**Praxisbeispiel Mannheim Aubuckel** 









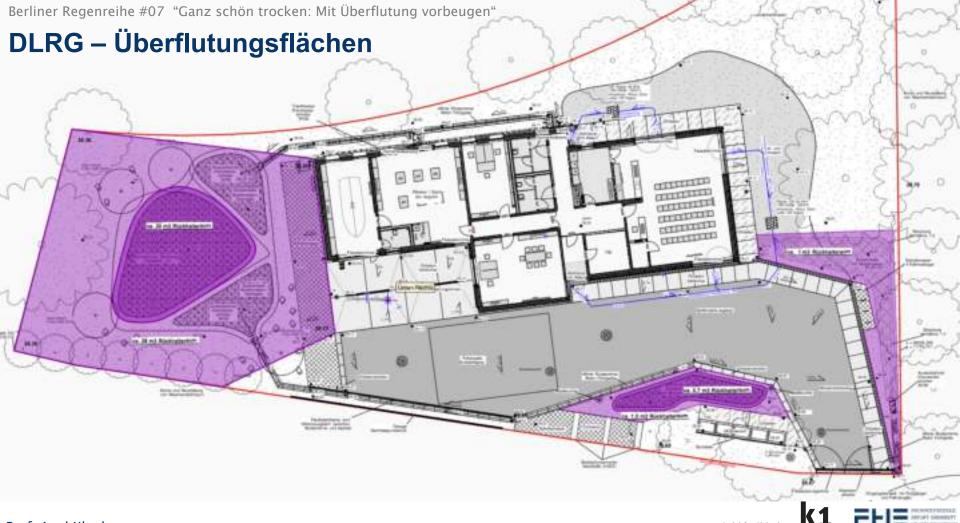


#### **DLRG** – Berechnung

#### Zur Volumenberechnung der Muldenrigolen wird folgende Tabelle hinzugezogen:

ROSTEA-DWD-20108-Ginselworte Seseschoung OKJ - 006 Affiliativent (KR) Absolution-Chiagospoolis ((ht-ha) Zostguerne, Lan-Des Ranserfeid, Seatte 68, Zeite 36 Berischnung der Zassendarben nach KCSTRA-Derb-20208 Berischnung Votsicherungsvollenen.			A periotis = \$59,16 m2 A prioti = \$190,17 m2 A prioti = \$190,17 m2 A prioti = \$190,77 m2 A prioti = \$100,77 m2 A prioti = \$100,79 m2 A prioti = \$100,70 m2			A_siM16 + 198,76 m2 A_siM1 - 203,10 m2 A_siM1 + 158,78 m2 B_M1 + 158,78 m2 B_M1 + 0,00 m B_M16 + 11,00 m B_M16 + 0,00 m B_M17 + 0,00 m B_M18		6.7 - 3.56E-0E eUs 6.5e - 2.76E-0E eus 6.5e - 5.00E-05 eus G_3.001 - 0.0E Us G_3.001 - 0.0F Us G_3.00 - 0.0F Us G_3.00 - 0.0F Us		E_ADMINIT + E_BE = E_BE							
Daverstufe (O) in min	Specials (r) Seri 2154, in 1731 "Nati	orf, Volumen. Sei n=0,2 (V_MQ) in m3	ef. Unit. bei mit.Z (I, nt) in m	orf. Valueses. belonk,2 (V_MAL) in ech	#5.790#. lar = 0,1 (4,50 m m f	of, Volumen, bei o-ti,J (V_Mts) to red	orf. Librar. het nod.2 II, Mari in m	of Talamen. Sei e-0,2 IV_MALLE IN HS	ort. Claim.	orf, Volumes, bei n=0,2 (V_Ms) to m2	erf. Läner. Sei orti,3 II, KII in m3	of Toleran, Sei n-0,2 (V_xxx2) in m3	ert, Dadm. Sei Arti,2 16,531 to red	ecf. Volument. Sei nich, 2 (F, Ant) in mit	erf. Lilege bei erb,i (I, ki) in re3	erf. Volumen. Sei nv0,3 (V_sets) in ex5	est. Titelia. Inn ext.2 (A.m. In-ext
-	300/5	2.80	7,27	2,98	1,71	1,24	-3.30	331	7.90	1,29	1,3,27	1.0	- 4,511	2.11	37,71	2.11	1.00
10	118,52	4.28	5.01	6,40	10.0	4.12	-5,04	4.96	33,11	3,39	-2,45	8,47	3.50	3,15	21,61	3,19	
1/6	187.10	5.21	-3,56	5,16	13.36	5.86	-4,29	6.09	38,68	4.34	-5,89	4,25	13.40.	3,05	-17.66	3,93	11,30
20	355,92	5.86	-2,99	6,12	15.04	6.61	-2.30	6.90	55.24	4.66	(15.48	4.83	34,24	4,96	14,37	6,44	4537
100	335.43	6,81	-1,59	7,16	17.89	3.64	-1,06	9.07	20.44	5.43	-0.89	3.65	29,81	5,89	4.56	5.20	25,20
6:	16,12	7,66	-0.22	6,19	25,41	8,33	0,04	1,21	25,65	8,3,4	4,02	5,46	15.75	5,78	-4,11	3,96	25,21
(II)	79,00	8,20	0,72	0,90	27.8%	9,17	0,66	10,01	2.85	6.60	2,08	7,00	31,80	6,25	3,62	6,49	LUNG
90	32.10	AM	1.62	5.03	24.46	3,43	1.31	10,78	27.56	6.52	3,46	7,57	33,96	6.63	8.81	6,98	34,34
(20	45,30	541	2,22	30.01	.01.20	9,58	3.30	11,71	7534	7,00	6.72	7,98	14.21	6,88	2,40	7,10	(1,79
MO.	10.10	8,56	2,97	31,66	2524	9.42	2,18	12.01	31,31	7.16	1,05	3,46	25,59	7,14	5,60	7,60	37,30
240	26,84	8.25	3.40	33,05	.15,315	8,99	2.64	12.64	11,16	7,06	1,24	8,60	26.37	7,23	5,61	8,10	37,36
66	79,94	7,29	3,81	31,49	.38,19	7,34	3.94	12,51	10.00	6,59	3,41	9.19	-0586	7,16	8,50	8,80	100
140	34.33	5,47	3,96	33,60	18,61	3,34	1,04	0.11	SUR	5,50	1,51	9,40	.85/11	6,72	9,30	8,87	15,46
120	1136	3,16	3,90	33,38	17.89	1.41	2.98	12,97	21,40	4.28	1.52	3,36	.23,96	6,06	9,36	6,03	33,54
1,000	8.29	-E.73	3,61	10.00	25.34	1.34	2.77	12.16	29.11	1.38	1.40	6,18	23,85	4.43	90.00	8,71	29.31
.440	634	4,93	3,34	9,96	16.01	-9,23	3.15	10,96	25.80	-3,07	1.39	6,10	15.00	2,54	8,44	8,37	16.21
2.680	3.69	-29,84	2.99	3,80	17.67	40,52	1.63	10,40	15.54	16,75	3,27	6,04	AA20	4/51	6,29	4,96	27,68
6.225	2.54	-53.64	5,89	-5,14	12.52	48.25	1.44	-4.29	35.65	-67.16	-3,27	32,90	33.21	-15.35	4.95	1,94	25.46





#### **DLRG – Volumina Überflutungnachweis**

#### Nachweis der schadlosen Rückhaltung des 30-jährigen Regenereignisses auf dem Grundstück

	Zurückzuhaltende	Vorhandenes	Erforderliches		
	Regenwassermenge	Rückhaltevolumen in m3	Volumen vorhanden		
Bereich Nord-West +	51,96 m3	58 m3	Ja		
Bereich Nord-Ost					
Bereich Süd	1,66 m3	2,20 m3	Ja		
Bereich Ost	1,0 m3	1,0m3	Ja		
Gesamt	54,62 m3	61,2 m3			



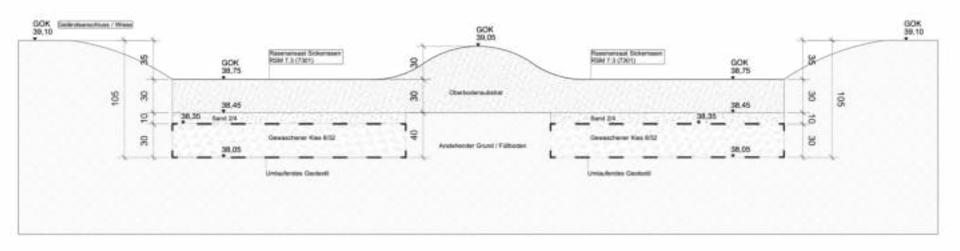






#### **DLRG – Projektbeispiel**

Schematische Dersteitung - Mulden-Rigolensystem





Grube 1 - Versuchsaufbau

Grube 1 - Eingestürzte Ränder

Grube 2 - Versuchsaufbau



#### **DLRG – Einstufung Kf-Werte**

Sehr stark durchlässig: kf >10<sup>-2</sup> m/s

Stark durchlässig: kf 10<sup>-2</sup> - 10<sup>-4</sup> m/s

Durchlässig: kf 10<sup>-4</sup> - 10<sup>-6</sup> m/s

Schwach durchlässig: kf 10<sup>-6</sup> - 10<sup>-8</sup> m/s

Sehr schwach durchlässig: kf < 10<sup>-8</sup> m/s







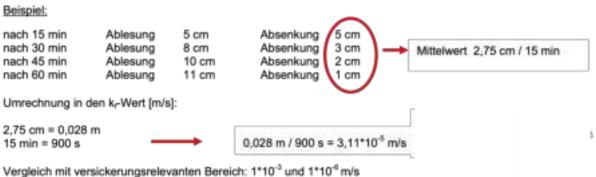
#### Durchführung eines Sickertests bei einer oberflächigen Versickerung

Eine weitere Möglichkeit, die Sickerfähigkeit selbst, relativ einfach zu ermitteln, ist der Sickertest. Diese Methode ist aufgrund des benötigten Wasservolumens und der ggf. in größeren Tiefen abzulesende Wasserstand v.a. bei einer oberflächigen Versickerung geeignet.

Es ist eine Schürfgrube mit Abmessungen von mind. 50 cm x 50 cm und einer Tiefe von ca. 1 m unter dem vorgesehenen Zulaufniveau auszuheben.

Die Schürfgrube ist daraufhin etwa 1 m hoch mit Wasser aufzufüllen. Bei größeren Absenkungen ist immer wieder Wasser auf diese Höhe nachzufüllen. Ziel ist es, eine Wassersättigung des Bodens herbeizuführen. Dies ist i.d.R. nach ca. 1 Stunde der Fall.

Nachdem der Wasserstand durch Nachfüllen wieder auf 1 m eingestellt ist, erfolgt die eigentliche Messung. Der absinkende Wasserspiegel wird mindestens 1 Stunde lang viertelstündig gemessen. Aus diesen mindestens 4 Messwerten wird dann ein Mittelwert gebildet und die Absenkung in 15 min in den k<sub>r</sub>-Wert [m/s] umgerechnet.





Grube 2 (süd - west)	Versuchsbeg	inn: 14:45	Versuchse		
Wasserstand zum					
Versuchsbeginn:	62	cm			
Ablesung nach			Absenkun	g um:	
15min	59	cm	3	cm	
30 min	56,5	cm	2,5	cm	
45 min	54,3	cm	2,2	cm	
60 min	52,5	cm	1,8	cm	
Summe:			9,5	cm	
Durchschnittliche Absenk	15	min	=	2,375	cm
			entspricht	0,02375	m
Umrechnung in kf-Wert					
15	min	=	900	sek	
min	=	=	0,02375	m	
Formel					
0,025m / 900 sek =	2,6389E-05				

© k1





#### kf Wert Bestimmung

Projekt: DLRG Neukölln - Severingstraße 2, 12351 Berlin

							Elliorana	ig (sortiert)		
Wert	Einheit	Bedeutung			von	bis	10^-8	0,00000001	0,00000001	
> 10^-2	m/s	sehr stark durchlässig		entspricht:	0	0,01	10^-1	0,1	0,01	
10^-2 bis 10^-4	m/s	stark durchlässig		entspricht:	0,01	0,0001	10^-2	0,01	0,001	
10^-4 bis 10^-6	m/s	durchlässig		entspricht:	0,0001	0,000001	10^-3	0,001	0,0001	
10^-6 bis 10^-8	m/s	schwach durchlässig		entspricht:	0,000001	0,00000001	10^-4	0,0001	0,00005	
< 10^-8	m/s	sehr schwach durchlässig		entspricht:	0,00000001		Grube 1		2,77778E-05	
							Grube 2		2,63889E-05	
Andere Schreibweisen							5x10^-5	0,00005	0,00001	
5e^-5	entspricht	5x10^-5	bedeutet	5 x 0,00001	-	0,00005	10^-5	0,00001	0,0000013	
	entspricht	1,3x10^-6	bedeutet	1,3 x 0,00001	=	0,0000013	10^-6	0,000001	0,000001	
	-						10^-7	0.0000001	0.0000001	011

Finordnung (sortiert)





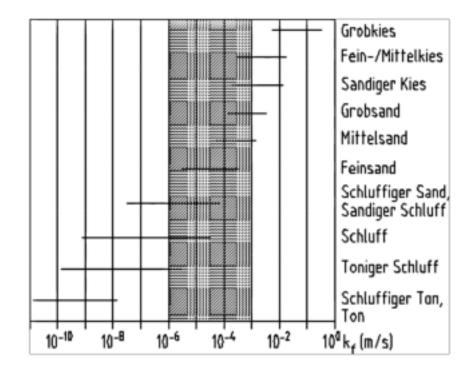


Bild 1: Wasserdurchlässigkeitsbeiwerte von Lockergesteinen und entwässerungstechnisch relevanter Versickerungsbereich

C Geotechnik online



# **Definitionen und Regelwerke**

Praxisbeispiel Neubau DLRG Neukölln

Einordnung und Anwendung des Überflutungsnachweises

Planungsaufgaben im Rahmen der Klimafolgen

**Praxisbeispiel Mannheim Aubuckel** 





#### Überflutungsnachweis – DIN 1986-100

Wichtigste Aussagen der Norm:

Die Erbringung eines Überflutungsnachweises ist der Nachweis zur Sicherheit gegen Überflutung oder eine kontrollierte, schadlose Überflutung von Grundstücken.

Schadlos heißt, dass keine Menschen, Tiere oder Sachgüter gefährdert werden dürfen.

Die Anwendung erfolgt bei Grundstücken ab einer Größe von 800m2, ist aber analog auf kleinere Grundstücke übertragbar und sollte im Sinne der Abmilderung der Klimafolgen und bei möglichen Gefahren durch Überflutung auch bei kleineren Flächen angewendet werden. Ab 200ha wird die Norm nicht mehr angewendet.

Die Norm geht von einer grundstücksscharfen Bearbeitung aus: a) für die Bemessung und b) für das Zurückhalten des Regenereignisses.

DIN 1986-100

DELITSCHE NORM



Depember 2016

ICS 23.040.05; 91.140.00; 93.030

Ersatz für DIN 1986-190:2016-09

Entwässerungsanlagen für Gebäude und Grundstücke – Teil 100: Bestimmungen in Verbindung mit DIN EN 752 und DIN EN 12056

Drainage systems on private ground -

Part 100: Specifications in relation to DIN EN 752 and DIN EN 12056

Installations d'évacuations des eaux pour bâtiments et terrains privés -Partie 100: Prescriptions complémentaires à DIN EN 752 et DIN EN 12056

Gesamtumfang 101 Seiten

DIN-Normenausschuss Wasserwesen (NAW)





#### Überflutungsnachweis – Kostra Regendaten

Niederschlagshöhen und Niederschlagsspenden

16515 Oranienburg | Friedrichsthaler Chaussee 65 KOSTRA - DWD 2010R



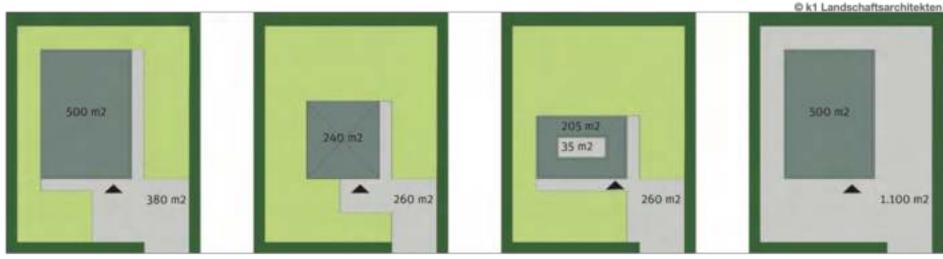
Auswertungszeitraum: 1951 - 2010 Jan - Dez Wiederkehrzeit (Jahre) 10 20 30 50 100 Andauer N N R R R N R N R N M N R 21 Billion 4.8 190.0 6.1 204.3: 22 258.5 3.0 298.5 10.2 340.5 10.8 384.5 118. 394.7 19.2 410.0 10 Min. T,T128.3 9.5 158.4 11.9 196,2 13,7 228.2 15,5 258,3 16.6 275,9 17.9 298,1 19,7 328.1 15 MM. 24 100.6 11.7 129.E. 14.8 162.7 18.0 187.5 19.2 243.8 20.5 207.A 20.1 DWG 264 III.II 20 Min 180,7 254.9 10,6 68.3 13.2 110,4 16.7 139,5 19,4 101.6 22,0 23,6 196,6 25.5 212.8 28.2 **YES** 67.35 NES. 94.21 19.3 110.8 mr. 126.5 36.6 147.8 26.6 159.1 mx. 1752 343 198.5 45 Min 60,0 17,6 65,4 85,7 101,0 116,4 125,4 136,7 152.0 13,5 23.1 27,3 31,4 33,8 36.9 41,0 1268 14.E 29.7 WID 11.2 25.6 PLA HIE. 943 35.5 88.1 36.2 100.0 417 1968 45.0 90 Min. 15.T 29.1 20.9 35.7 27.7 51.4 32.9 61.0 38.1 70.6 41.1 76.2 45.0 83.2 50.1 90.8 36.7 23.2 201 MAR 25.3 40.7 34.1 48.2 80.5 88.7 43.5 80.2 St.E. 88.7 Ap.T. 72.2 3 SM 16,9 24.1 40.1 52.5 18,3 22,3 31.7 29,4 37,5 34.7 43.3 46,7 43,2 50.9 47,2 58,7 4 Shi. 19.5 13.5 26.8 TIT: 10.3 20.2 200 数据 WEST. THE 492 MIT TIGH. 31.5 HAT: ALC: N 6 Std. 21,3 9.9 27.7 12.8 36.3 16.8 42.7 19.8 49.2 22.8 52.9 24,5 57.7 26.7 64.1 29.7 R SM 7.2 PUL 27.4 303 16.4 12.2 46.7 14.5 HS,T 36.6 107.3 TET.T. 40.2 16.21 WAY 12 Std 24.9 5,8 32.1 7.4 41.6 9.6 48,8 11.3 56.0 12,9 60,2 13.9 65.5 15.1 72.7 16,8 10 36. 27,1 82 3800 45.1 52.8 8.5 8.3 94.9 1000 70.6 60.00 TEXT 123 24 Std. 29,1 3,4 37.1 4.3 47.7 5.5 55.8 6.5 63.8 7,4 66,5 7,9 74.4 8.6 82,4 9.5 2.2 37 N.B. 48: BM MIZ 300 4XX 28. 10.1 \$6.A 25,6 A.E. 10.8 4.6 85.6 4.6 94.7 72 Std. 37,6 1,5 47.3 1,8 60.2 2.3 09.9 2.7 79.T 3,1 85.4 3.3 90:8 3.6 102.3 4.0 N = Niederschlagsh\u00e4he in Millimeter R = Niederschlagsspende in Liter pro Sekunde und Hektar Mittlere jährliche Niederschlagshöhe für 1981 - 2010: 585 mm

DWD - Hydrometeorologie





# Überflutungsnachweis – Anwendung



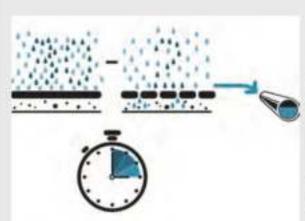
Schema 1: Angeschlossene Fläche 880 m² – Überflutungsnachweis notwendig

Schema 2: Angeschlossene Fläche 500 m² – kein Überflutungsnachweis notwendig

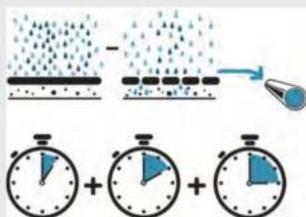
Schema 3: Angeschlossene Fläche 500 m² mit geschl. Hof – Überflutungsnachw. notwendig

Schema 4: Grundstücksfläche 2000 m² Angeschlossene Fläche 1600 m² = 80 % – Überflutungsnachweis notwendig

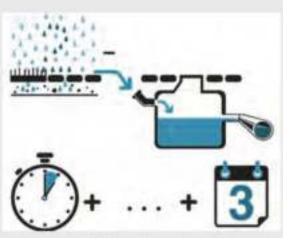
# Überflutungsnachweis – Anwendung Gleichungen



Bemessung Überflutungsvolumen mit Gleichung 20 aus der Differenz zwischen dem 30-jährigen Regenereignis und dem 2-jährigen Bemessungsregen unter Berücksichtigung der maßgebenden kürzesten Regendauer nach DWA-A 118:2006. Tabelle 4



Bemessung Überflutungsvolumen mit Gleichung 21 aus der Differenz zwischen dem 30-jährigen Regenereignis und dem maximalen Abfluss der Grundleitungen bei Vollfüllung unter jeweiliger Berücksichtigung der kürzesten Regendauern 5, 10 und 15 min.



Bemessung Rückhaltevolumen bei Einleitungsbeschränkungen mit Gleichung 22 aus der maximalen Differenz zwischen dem anfallenden Niederschlag befestigter und unbefestigter Flächen und dem weitergeleitetem, gedrosselten Abfluss unter Berücksichtigung aller Dauerstufen.

© k1 Landschaftsarchitekten



# Überflutungsnachweis – Regendauer nach DWA-A 118

1100,000,000,000,000	ende kürzeste ligkeit von mitt und Befestig	lerer Gelände			
mittlere Geländeneigung	Befestigung	kürzeste Regendauer			
	≤ 50 %	15 min			
< 1 %	> 50 %	10 min			
1% bis 4%		10 min			
>4%	≤ 50 %	10 min			
24 70	> 50 %	5 min			

O DWA

## Überflutungsnachweis – Anwendung Gleichung 20

Die Menge an Wasser, die zurückzuhalten ist Hellgrün: Anfallendes Wasser auf der angeschlossenen Fläche Dunkelgrün:

Abzuziehendes Wasser, das bei einem 2-jährlichen Regenereignis über die Kanalisation abgeführt wird Blau:

Umrechnung von I/s auf m3

$$V_{\text{R\"{u}ck}} = (r_{\text{(D,30)}} \times A_{\text{ges}} - (r_{\text{(D,2)}} \times A_{\text{Dach}} \times C_{\text{S,Dach}} + r_{\text{(D,2)}} \times A_{\text{FaG}} \times C_{\text{S,FaG}})) \times \frac{D \times 60}{10\,000 \times 1000}$$

k1 Landschaftsarchitekten



## Überflutungsnachweis – Anwendung Gleichung 20

## Beispiel Berlin Neukölln

- 1. Grundstücksgröße = 2.500m2
- 2. Gebäude mit extensiv begrüntem Dach (10cm Aufbau) = 630m2
- 3. Befestigte Flächen (Kleinsteinpflaster) = 980m2
- 4. Kostra-Daten = 5-minütiges Regenereignis, 30 jährliche Häufigkeit = 512l/s/ha
- 5. Kostra-Daten = 5-minütiges Regenereignis, 2 jährliche Häufigkeit = 254,7l/s/ha



# Überflutungsnachweis – Anwendung BReWa-Be

Das BReWa-Be ist eine landesweite Regelung zur Anwendung der Einleitung bzw. des Uberflutungsnachweises. Danach ist in Berlin auch für "Grundstücke mit einer abflusswirksamen Fläche unter 800m2 ein geeigneter Überflutungsnachweis in Anlehnung an die technischen Regelwerke zu erstellen."

## **HINWEISBLATT**

Stand: Juli 2021

### BEGRENZUNG VON REGENWASSEREINLEITUNGEN BEI BAUVORHABEN IN BERLIN (BReWa-BE)

#### Veranlassung und Ziel

Mit der wachsenden und sich zunehmend verdichtenden Stadt nimmt die Bodenversiegelung durch Neubau, Nachverdichtung und Umnutzung zu. Das Regenwasser von versiegelten Flächen fließt schneller ab, der Oberflächenobfluss nimmt weiter wurden werden werden werden von dem Verdunstung und damit zur Kühlung der Stadt zur Verfügung. Bei starken Regenfällen kann die Kanalisation die Wassermassen nicht mehr fassen und es kommt zu Überflutungen im städtischen Raum. Auch die Berliner Oberflächengewässer sind bereits teilweise hydraulisch aus- beziehungsweise überlastet. An zahlreichen Gewässern konn es somit zu Überschwemmungen mit relevanten Folgeschäden kommen.

Nicht nur die Menge stellt bei Starkregen ein Problem dar. Das abfließende Regenwasser trägt von Straßen und anderen versiegelten Flächen Schad- und Nährstoffe ins Gewässer. Im Bereich des Mischsystems, wo Schmutz- und Regenwasser in eine Leitung zum Klärwerk fransporieit werden, kommt es dzuz, doss das System bei Starkregen überfüllt und mit Regenwasser verdünntes Schmutzwasser in die Gewässer gelangt. Dies hat grovierende Folgen für die Gewässer, die zum Beispiel im massenhaften Sterben von Fischen sichtbar werden. Vor dem Hintergrund des Klimawandels ist eine Zunahme von Starkregen wahrscheinlich.

Damit es nicht zu einer Zunahme von Schadenspotenzialen, weiteren Beeinträchtigungen für die Gewässer und erhöhten klimatischen Belastungen für die Bürger'innen kommt, ist eine Neuausrichtung des Regenwassermanagements von der reinen Ableitung hin zu einer Bewirtschaftung auf dem Grundstück notwendig. Dazu stehen eine Vielzahl von Verfahren zur Verdunstung, Nutzung, Versickerung und Speicherung des Regenabflusses zur Verfügung. Die Ableitung des Regenwassers ist auf ein natürliches Maß zu begrenzen. Dies gilt für Vorhaben gemäß § 29 (1) Baugesetzbuch (Errichtung, Änderung oder Nutzungsänderung von baulichen Anlagen).

Diese Neuausrichtung konkretisiert die aktuellen umweltpolitischen und -strategischen Ziele der dezentralen Regenwasserbewirbschäfung. Mit Begenraung der Regenwassereinleitungen werden die wasserrechtlichen Vorgaben in die Praxis implemenfiert sowie die Zielsetzung der Wasserrohmenrichtlinie unterstützt.

#### Wasserrechtliche Grundlagen

Nach § 5 Abs. 1 Wasserhaushaltsgesetz des Bundes (WHG) ist jede Person bei Maßnahmen, mit denen Einwirkungen auf ein Gewässer verbunden sein können, verpflichtet, nachteillige Veränderungen der Gewässersigenschaften zu vermeiden, die Leistungsfähigkeit des Wasserbaltsst zu erhalten sowie eine Vergrößerung und Beschleunigung des Wasserobflusses zu vermeiden. Die Gewässer sind nachhaltig zu bewirtschaften, unter anderem mit dem Ziel, möglichen Folgen des Klimawandels vorzubeugen sowie an oberirächsehn Gewässern so weit wie möglich nachtliche und schadloses Abflusserhältnisse zu gewährleisten und insbesondere durch Rückhaltung des Wassers in der Fläche der Entstehung von nachteiligen Hochwasserlotgen vorzubeugen (vergleiche § 6 Abs. 1 Nr. 5 und 6 WHG).

Abteilung Integrativer Umweltschutz Brückenstraße 6 10179 Berlin www.berlin.de/sen/uvk/



#### Seite 1 von

## **HINWEISBLATT**

Stand: Juli 2021

Regenwasser, welches aus dem Bereich von bebauten oder befestigten Flächen gesammelt abfließt, ist Abwasser (§ 54 Abs. 1 Satz 1 Nr. 2 WHG) und muss so beseitigt werden, dass das Wohl der Allgemeinheit nicht beeinträchtigt wird (§ 55 Abs. 1 Satz 1 WHG). Gemäß § 27 WHG ist für oberirdische Gewässer der gute chemische und ökologische Zustand beziehungsweise das gute ökologische Potential zu erreichen. Eine Verschlechterung ist zu vermeiden. Für die Regenwasserbewirtschaftung ist in Abhängigkeit der Belatzung des Regenwassers über die belebte Bodenzone anzustreben (§ 36a Berliner Wassergesetz). Eine Erlaubnis für das Einleiten von Abwasser in Gewässer (Direkteinleitung) darf nur erteilt werden, wenn die Menge und Schödlichkeit des Abwassers so gering gehellen wird, wie dies bei Einhaltung der jeweils in Betracht kommenden Verdnern nach dem Stand der Technik möglich ist (§ 57 WHG).

#### Regelung zur Begrenzung von Regenwassereinleitungen

Bei einem Bauvorhaben ist die Regenwasserbewirtschaftung auf dem Grundstück in Anlehnung an den natürlichen Wasserhaushalt durch Verdunstung und Versickerung mittels planerischer Vorsorge sicher zu stellen. Eine völlsändige Bewirtschaftung des Regenwassers auf dem Grundstück ist auch bei einer starken Überbauung oder Versiegelung möglich. Es liegt in der Verantwortung der Vorhabenträger innen geeignete Maßnahmen zur dezentralen Regenwasserbewirtschaftung zu wählen. Informationen zu proxiserproblen Verfahren finden Sie unter https://www.berlin.de/senuvk/umwelt/wasser/download/mono-graphie\_regenwasserbewirtschaftung.pdf.

Bei Bauvorhaben im Einzugsbereich der Mischkanalisation sind Regenwassereinleitungen grundsätzlich nicht mehr möglich. Nur in begründeten Ausnahmeföllen werden Regenwassereinleitungen durch die Berliner Wasserbetriebe zugelassen und entsprechend den örtlichen Gegebenheiten weitgehende Einleitbeschränkungen ausgesprochen.

Ist in Einzugsbereich der Regenwasserkanalisation oder bei Direkteinleitungen eine vollständige Bewirtschaftung des Regenwassers auf dem Grundstück aufgrund objektiver Rahmenbedingungen nicht umsetzbar, ist dies in Form eine Spaluachtens zu begründen. Ist eine Einleitung gemäß dem Fachgutachten nicht zu vermeiden, ist diese nur in Höhe des Abflusses zulässig, der im quasi-natürlichen Zustand (bine Versiegelung) auftreten würde. Im Einzugsgebeit eines Gewässers 2. Ordnung gilt begründeten Ausnahmefall eine maximale Abflussspende von z. (1/6\*ha), im Einzugsgebeit eines Gewässers 1. Ordnung von 10 1/6\*ha) für die Fläche des kanalisierten beziehungsweise durch das Entwässerungssystem erfassten Einzugsgebeiteles (Au.) Ergibt sich hieraus eine Einleitmenge von weniger als 11/s, wird aufgrund der technischen Machbarkeit die Drosselvorgabe auf 11/s begrenzt. Die Genehmigung zur Einleitung und gegebenenfalls Versickerung ist mit der fachgutachterlichen Begründung bei der Wasserbehörde zu beantragen. Entsprechende Hinweise zum Antragsverfahren finden Sie unter https://www.berlin.de/sen/uw/sume/dwsser-und-geologie/publikationen-und-merkbluetter/.

Diese Einleitmengen stellen den nur ausnahmsweise und maximal zulässigen Drosselabfluss dar und sind bei mittelbaren Einleitungen in die Kanalisation unabhängig von der der auftretenden Niederschlagsintensität einzuhalten. Bei Einleitungen in die Kanalisation ist Niederschlagswasserentgelt zu zahlen. Auskünfte zur Berechnung des Niederschlagswasserentgelts erteilen die Berliner Wasserbetriebe.

Durch die Grundstückseigentümer innen ist sicherzustellen, dass Regenwasser auch bei Starkregen schadlos auf dem Grundstück zurückgehalten wird und somit ein Schutz vor Überflutung gegeben ist. Das Regenwasser darf nicht in den Straßenzund oder in angrenzende Grundstücke mit einer acht sich sich ein bei Dirtlen tülfinen. Für Grundstücke mit einer abflusswirksamen Fläche von mehr als 800 Quadratmeter ist ein entsprechender Überflutungsnachweis im Sinne der technischen Regelwerke zu erbringen. Für Grundstücke mit einer abflusswirksamen Fläche bis zu 800 Quadratmeter ist ein geeigneter Überflutungsnachweis in Anlehnung an die technischen Regelwerke zu führen.

Abteilung Integrativer Umweltschut: Brückenstraße 6 10179 Berlin Senatsverwaltung für Umwelt, Verkehr und Klimaschutz BERLIN

Seite 2 von 2





## Überflutungsnachweis – Anwendung Gleichung 20

Annahme 5-minütiges Regenereignis mit 30 jähriger Wiederkehr Laut Kostra 512l/s\*ha Der anfallende Regen wird mit der angeschlossenen Fläche multipliziert, dabei werden Dach und versiegelte Grundstücksflächen unterschieden Umrechnung ha/m2

Anfallendes Wasser auf der angeschlossenen Fläche

$$r_{(5,30)}$$
 512 l/s\*ha x ( $A_{Dach}$  630 m<sup>2</sup> +  $A_{FaG}$  980 m<sup>2</sup>) x  $\frac{1}{10\ 000}$  = 82,43 l/s

© k1 Landschaftsarchitekten



# Überflutungsnachweis – Anwendung Gleichung 20

Annahme 5-minütiges Regenereignis mit 2 jähriger Wiederkehr Laut Kostra 254,7l/s*ha	Angeschloss ene Dach- fläche 630m2	multipliziert mit dem Spitzenabfluss- wert	sich für alle	0	Spitzenab- flussbeiwert 1	Umrech- nung ha/m2	Abzuziehen des Wasser auf der angeschlos enen Fläche
254,71/s^na					1		enen Flache

$$(r_{(5,2)} 254,7 \text{ l/s*ha x A}_{Dach} 630 \text{ m}^2 \text{ x C}_{S,Dach} 0,5 + r_{(5,2)} 254,7 \text{ l/s*ha x A}_{FaG} 980 \text{ m}^2 \text{ x } 1,0 \text{ C}_{S,FaG}) \text{ x } \frac{1}{10\,000} = 32,981 \text{ l/s}$$

© k1 Landschaftsarchitekten





# Überflutungsnachweis **Spitzenabflussbeiwerte**

Tabelle 9 — Abflussbeiwerte Czur Ermittlung des Regenwasserabflusses

Nr.	Art der Flächen	Spitzen- abflussbei- wert	Mittlerer Abflussbeiwert <sup>c</sup>		
	Die Ahflussbeiwerte beziehen sich ausschließlich auf Flächen, die		C <sub>m</sub>		
	potentiell einen Abfluss zum Entwüsserungssystem haben.	C <sub>0</sub>	Berechnung von		
	potencies einen Azenais zum Exteraisierungstystem naben.		Vess		
			- 8.65		
1	Wasserundurchlässige Flächen, z. B. Duchflächen				
	— Schrägdach				
	Metall, Glas, Schiefer, Faserzement	1.0	0.9		
	— Fledin, Gias, Scheller, Fabersettent — Ziegel, Abdichtungshahnen	1.0	0.8		
	— Flachdach (Neigung bis 3" oder etwa 5 %	1,0	4,0		
	- Motali, Glas, Faseraement	1.0	0.9		
	- Abdichtungsbahnen	1.0	0.9		
	— Kiesschüttung	0.8	0.8		
	— Begrünte Dachflächen*	490	190		
	— Extensivbogrünung (> 5")	0.7	0.4		
	- Intensivbegrünung, ab 30 cm Aufbaudicke (s 5°)	0.2	0.1		
	- Extensivbegrünung, ab 10 cm Aufbaudicke (s 5°)	0.4	0.2		
	- Extensivbegrünung, unter 10 cm Aufbaudicke (± 5°)	0.5	0,3		
	Verkehrsflächen (Straßen, Plätze, Zufahrten, Wege)				
	— Betonflichen	1.0	0,9		
	- Schwarzdecken (Asphalt)	1.0	0.9		
	- befestigte Flächen mit Fugendichtung, x. B. Pflaster mit Fugenverguss	1,0	0,8		
	Rampen				
	- Neigung zum Gebäude, unabhängig von der Neigung und der	1,0	1,0		
	Befortigungsort				
ż	Teildurchlissige und schwach ableitende Flächen,				
	z. B. Verkehrsflächen (Straßen, Plätze, Zufahrten, Wege)				
	- Betonsteinpflaster, in Sand oder Schlacke verlegt, Flächen mit Flatten	0,9	0,7		
	- Pflasterflächen, mit Fugenanteil > 15 %, z. B. 10 cm × 10 cm und	0,7	0,6		
	kleiner oder fester Kiesbelag				
	— wassergebundene Flächen	0,9	0,7		
	— lockerer Klesbelag, Schotterrasen, z. B. Kinderspielplätze	0,3	0,2		
	- Verbundsteine mit Sickerfugen, Sicker-/Drainsteine	0,4	0,25		
	Rasengittersteine (mit häufigen Verkehrsbelastungen,	0,4	0,2		
	z. B. Parkplatz)				
	<ul> <li>Rasengittersteine (ahne häufige Verkehrsbelastungen,</li> </ul>	0,2	0,1		
	z. II. Feuerwehrszafahrt)				
	Sportflächen mit Dränung				
	- Kunststoff-Flächen, Kunststoffrasen	0,6	0,5		
	— Tennenflichen	0,3	0,2		
	— Rasesfächen	0,2	0,1		
3	Parkanlagen, Rasenflächen, Gärten				
	— flaches Gelände	0,2 <sup>b</sup>	0,1		
	steiles Gelände	0.3h	0,2		

Aufgrund der Anwendung einer einbeitlichen Wederkehrzeit (T = 2 a) und des begrenzten Anwendungsspektrums für die Bemessung von V<sub>MB</sub> wird bier jeweils nur ein Wert für C<sub>m</sub> genannt. Die in den DWA-Regelwerken genannten Wertespektren. beziehen sich auf unterschiedliche Wiederkehrzeiten und Planungssituationen







Bei diesen Flächen ist für den Überflutungsnachweis ein möglicher höherer Abflussbeitrag is nach örtlichen Gegebenheiten

## Überflutungsnachweis – Anwendung Gleichung 20

Hellgrün:

Anfallendes Wasser auf der angeschlossenen Fläche

Dunkelgrün:

Abzuziehendes Wasser, das bei einem 2-jährlichen Regenereignis über die Kanalisation abgeführt wird Blau:

Anfallende Wassermenge im Überflutungsfall

$$82,43 \text{ l/s} - 32,98 \text{ l/s} = 49,45 \text{ l/s}$$

C k1 Landschaftsarchitekten



## Überflutungsnachweis – Anwendung Gleichung 20

Umrechnung von I/s auf m3 über die Länge der Regendauer

Zurückzuhaltendes Volumen

49,45 l/s x D5 
$$\times \frac{00}{10000}$$
 = 14,83 m<sup>3</sup>

© k1 Landschaftsarchitekten



# Überflutungsnachweis – Versickerungsflächen

$$V_{\text{R\"uck}} = (\underline{r_{(D,30)}} \times (A_{\text{ges}} + A_{\text{S}}) - (Q_{\text{S}} + Q_{\text{Dr}})) \times \underline{D \times 60} - VS \ge 0$$

$$10000$$

k1 Landschaftsarchitekten





## Überflutungsnachweis nach DIN 1986-100

West oben







# Überflutungsnachweis – bdla Informationsbroschüre

## Überflutungsnachweis

Zu den Leistungen und der Vergütung für einen Nachweis zur Sicherheit gegen Überflutung oder für eine kontrollierte schadiose Überflutung von Brundstücken nach Din 1985-100 (5) heitlig





## Normen, DWA Arbeits- und Merkblätter

DIN EN 752: 2017-07 (2017). Entwässerungssysteme außerhalb von Gebäuden; Deutsche Fassung EN 752:2008. Beuth Verlag.

DIN EN 1986-100: 2016-12 (2016). Entwässerungsanlagen zur Ableitung von Abwasser in allen Gebäuden und auf Grundstücken. Beuth Verlag.

Arbeitsblatt DWA-A 118 (2006): Hydraulische Bemessung und Nachweis von Entwässerungssystemen. Achtung! Demnächst überarbeitete Fassung erhältlich.

Arbeitsblatt DWA-A 138 (2005): Planung, Bau und Betrieb von Anlagen zur Versickerung von Niederschlagswasser.

Arbeitsblatt DWA-A 166 (2013): Bauwerke der zentralen Regenwasserbehandlung und -rückhaltung: Konstruktive Gestaltung und Ausrüstung.

Merkblatt DWA-M 119 (2016): Risikomanagement in der kommunalen Überflutungsvorsorge.

Merkblatt DWA-M 153 (2007): Handlungsempfehlungen zum Umgang mit Regenwasser.

Merkblatt DWA-M 550 (2015): Dezentrale Maßnahmen zur Hochwasserminderung.

Merkblatt DWA-M 609-1 (2009): Entwicklung urbaner Fließgewässer. Teil I: Grundlagen, Planung und Umsetzung.

DWA-Themen (2013): Starkregen und urbane Sturzfluten – Praxisleitfaden zur Überflutungsvorsorge.





# **Definitionen und Regelwerke**

Praxisbeispiel Neubau DLRG Neukölln

Einordnung und Anwendung des Überflutungsnachweises

Planungsaufgaben im Rahmen der Klimafolgen

**Praxisbeispiel Mannheim Aubuckel** 





## Fragen zur Planung

Wer ist eigentlich zuständig?

Wann und wo muss die Planung beginnen?

Warum ist es so kompliziert integrative Projekte zu generieren?

Gestalterische Komponenten müssen berücksichtigt werden.



## **Planungsziele**

## **Entwickeln eines Schwammstadtsystems**

Fördern dezentraler Systeme

Zwischenspeicher: Wasser sammeln und Wiederverwenden

Frühzeitige Projektfestlegungen zum Umgang mit Regenwasser zwischen Bauherr\*innen, Architekt\*innen, Landschaftsarchitekt\*innen und TA-Planer\*innen

Erstellung eines Entwässerungsplans





## Planungsgrundsätze

- 1. Versickern auf natürlichen Flächen
- 2. Versickern und Reinigen in Mulden/Rigolen
- 3. Zurückhalten, Aufbereiten, Wiederverwenden
  - 4. Zurückhalten, Verzögert ableiten
    - 5. Integration von Grauwasser

# **Definitionen und Regelwerke**

Praxisbeispiel Neubau DLRG Neukölln

Einordnung und Anwendung des Überflutungsnachweises

Planungsaufgaben im Rahmen der Klimafolgen

**Praxisbeispiel Mannheim Aubuckel** 

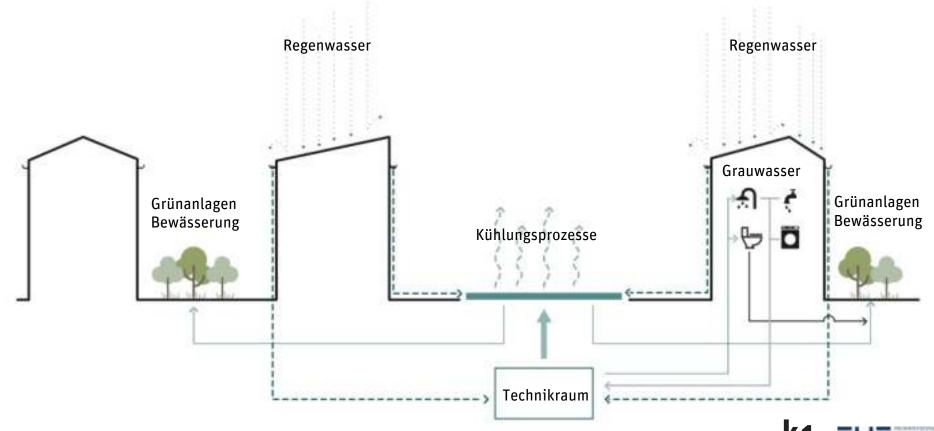






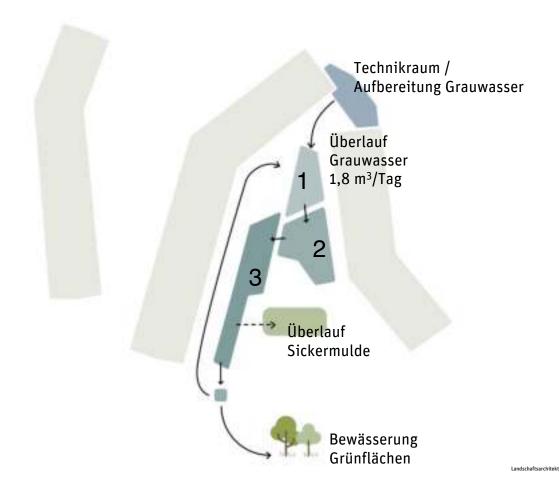


## Schema Regen- und Grauwassermanagement



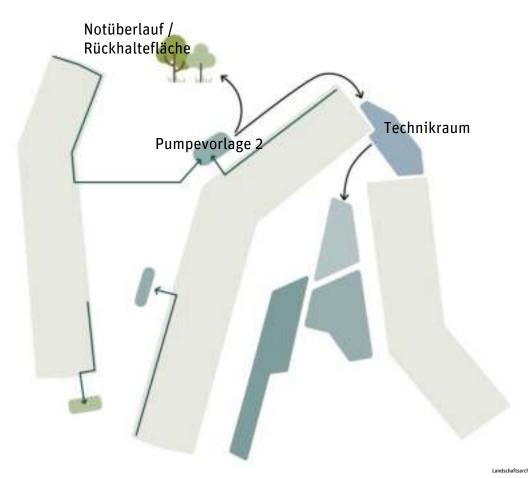


## Schema Regen- und Grauwasser Hof Ost





# Schema Regen- und Grauwasser Hof West



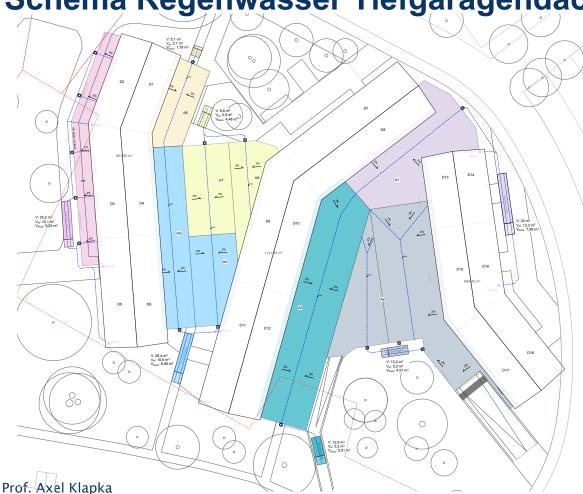








Schema Regenwasser Tiefgaragendach



## Planungsparameter:

Abfluss des versickernden Oberflächenwassers auf dem Tiefgaragendach

Kein Regenwasser im Gebäude

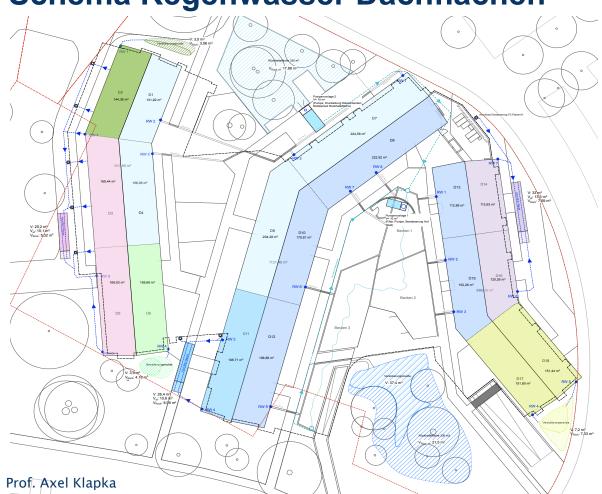
Alle Leitungen auf dem Tiefgaragendach – keine Durchbrüche

Ableitung des Sickerwassers in Rigole außerhalb der Tiefgarage





Schema Regenwasser Dachflächen



Planungsparameter:

Kein Regenwasser im Gebäude

2 x Pumpenvorlage

Offene Rinnen in Wasserbecken / Mulden

Unterirdische Zuleitung in Rigole





## Abflusswirksame Flächen Dachentwässerung

Neubau Adolf-Damaschke-Ring 25-49 Mannheim

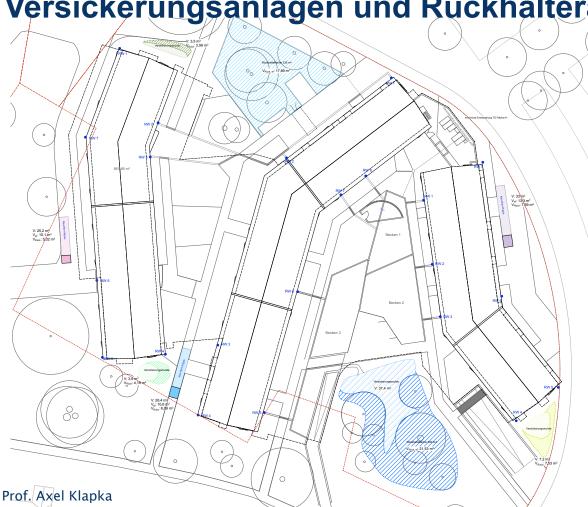
ndschaftsarchitekten | bdla

Berechnung abflusswirksamer Flächen zur Bemessung des Kanalnetzes (RW) und der Regenrückhaltebecken (RRB)

Abläufe	Art der Befestigung	Größe der angeschlossenen Flächen (A_e,k)	Einheit	Spitzenabfluss- beiwert (C_s)	Mittlerer Abflussbeiwert (C_m)	Undurchlässige Fläche (A_u,RW)	Einheit	Undurchlässige Fläche (A_u,RRB)	Einheit	Regenwasser- abfluss (Q_R,5,5)		Regenwasser- abfluss (Q_R,5,5)	Einheit	Regenwasser- abfluss (Q_R,5,100)	Einheit	Regenwasser- abfluss (Q_R,5,100)	Einheit
Dach/Fallro	l ohre																
DF1	Dachfläche Neubau, west	131,92	m2	1,0	1	131,92	m2	131,92	m2	4,08	I/s	14,69	m3/h	7,07	/s	25,44	m3/h
DF2	Dachfläche Neubau, west	144,36	m2	1,0	1	144,36	m2	144,36	m2	4,46	I/s	16,07	m3/h	7,73	l/s	27,84	m3/h
DF3	Dachfläche Neubau, west	169,44	m2	1,0	1	169,44	m2	169,44	m2	5,24	I/s	18,87	m3/h	9,08	/s	32,68	m3/h
DF4	Dachfläche Neubau, west	158,05	m2	1,0	1	158,05	m2	158,05	m2	4,89	I/s	17,60	m3/h	8,47	l/s	30,48	m3/h
DF5	Dachfläche Neubau, west	166,03	m2	1,0	1	166,03	m2	166,03	m2	5,14	I/s	18,49	m3/h	8,89	l/s	32,02	m3/h
DF6	Dachfläche Neubau, west	165,66	m2	1,0	1	165,66	m2	165,66	m2	5,12	I/s	18,45	m3/h	8,88	l/s	31,95	m3/h
Gesamt	Dachflächen Neubau West	935,46	m2	1,0	1	935,46	m2	935,46	m2	28,93	I/s	104,16	m3/h	50,12	l/s	180,42	m3/h
DF7	Dachfläche Neubau, mitte	224,58	m2	1,0	1	224,58	m2	224,58	m2	6,95	I/s	25,01	m3/h	12,03	l/s	43,31	m3/h
DF8	Dachfläche Neubau, mitte	222,92	m2	1,0	1	222,92	m2	222,92	m2	6,89	I/s	24,82	m3/h	11,94	l/s	42,99	m3/h
DF9	Dachfläche Neubau, mitte	204,28	m2	1,0	1	204,28	m2	204,28	m2	6,32	I/s	22,75	m3/h	10,94	l/s	39,40	m3/h
DF10	Dachfläche Neubau, mitte	170,81	m2	1,0	1	170,81	m2	170,81	m2	5,28	I/s	19,02	m3/h	9,15	l/s	32,94	m3/h
DF11	Dachfläche Neubau, mitte	198,71	m2	1,0	1	198,71	m2	198,71	m2	6,15	I/s	22,13	m3/h	10,65	l/s	38,32	m3/h
DF12	Dachfläche Neubau, mitte	198,88	m2	1,0	1	198,88	m2	198,88	m2	6,15	I/s	22,14	m3/h	10,65	l/s	38,36	m3/h
Gesamt	Dachflächen Neubau Mitte	1.220,18	m2	1,0	1	1.220,18	m2	1.220,18	m2	37,74	I/s	135,86	m3/h	65,37	l/s	235,33	m3/h
DF13	Dachfläche Neubau, ost	112,89	m2	1,0	1	112,89	m2	112,89	m2	3,49	I/s	12,57	m3/h	6,05	l/s	21,77	m3/h
DF14	Dachfläche Neubau, ost	112,63	m2	1,0	1	112,63	m2	112,63	m2	3,48	I/s	12,54	m3/h	6,03	l/s	21,72	m3/h
DF15	Dachfläche Neubau, ost	152,26	m2	1,0	1	152,26	m2	152,26	m2	4,71	I/s	16,95	m3/h	8,16	l/s	29,37	m3/h
DF16	Dachfläche Neubau, ost	125,26	m2	1,0	1	125,26	m2	125,26	m2	3,87	I/s	13,95	m3/h	6,71	l/s	24,16	m3/h
DF17	Dachfläche Neubau, ost	151,80	m2	1,0	1	151,80	m2	151,80	m2	4,70	I/s	16,90	m3/h	8,13	/s	29,28	m3/h
DF18	Dachfläche Neubau, ost	151,44		1,0	1	151,44		151,44		4,68	I/s	16,86	m3/h	8,11	/s	29,21	
Gesamt	Dachflächen Neubau Ost	806,28	m2	1,0	1	806,28	m2	806,28	m2	24,94	I/s	89,77	m3/h	43,20	/s	155,50	m3/h
Zwischen-																	
summe	Dachflächen Neubauten Gesamt	2.961,92	m2	1,00	1,00	2.961,92	m2	2.961,92	m2	91,61	I/s	329,79	m3/h	158,68	l/s	571,25	m3/h



Versickerungsanlagen und Rückhalteräume



## Planungsergebnisse:

Regenwasser in Rigolen und Mulden

Versickerungsanlagen besitzen Fassungsvermögen für 5jähriges Regenereignis (Versickerungsnachweis)

100jähriges Starkregenereignis (Überflutungsnachweis)



## Wasserfläche Normalzustand



Planung:

Alle Wasserbecken mit 25-30cm Normalwasserstand

Füllmenge rd. 98m3

Gestaffelte Anordnung zur Sauerstoffanreicherung

Becken einzeln ablassbar

Freibord zur Aufnahme des Überflutungsregens

Überlauf in Mulde



Wasserfläche Starkregenereignis (100 jährlich)



Planung:

Alle Wasserbecken mit 30-35cm max. Wasserstand (99.53)

Füllmenge zusätzlich 42m3

Notüberlauf in Mulde

Kombiniert mit Regelungstechnik



Wasserfläche in Trockenperioden



Planung:

**Modellierter Bachlauf** 

Füllmenge 6m3

Fließgeschwindigkeit 0,4m/s

**Umlauf mit Pumpe** 



## Bewässerung



## Planung:

Automatische Bewässerung nur auf TG

Zisternen nehmen Überschuss auf und/oder speichern je 10m3

Komplexe Steuerungstechnik (Programmierung)

- Wetterstation
- DWD Wettervorhersage
- Prozesswasserqualitäten
- Sensoren zur Messung der max.
   Wasserkapazität wie auch d.
   Welkepunktes

Ist genug Wasser im System bzw. sagt der Wetterbericht Regen voraus, wird maximal zur Erreichung von Abkühlungseffekten durch Evapotranspiration bewässert.

Umgekehrt in Trockenzeiten.





# Link zur Animantion für das integrierte Regenwassermanagement Mannheim - Aubuckel

https://www.youtube.com/watch?v=j14ys2lUU20&feature=youtu.be



# Vielen Dank für Ihre Aufmerksamkeit

Prof. Axel Klapka
k1 Landschaftsarchitekten Kuhn Klapka GmbH Berlin
a.klapka@k1-berlin.de
www.k1-berlin.de

