

Eger GmbH; Knogl 1; 84367 Reut

Projekt : Huldessen Mischwasser Datum : 21.03.2019

Berechnung eines Regenüberlaufbeckens nach A 128 Anhang 3

Becken :	Fangbecken	Kläranlage :	Unterdietfurt
Gewässer :	Graben zum Rott Vorflutkanal	MNQ :	0,075 l/s
mittlere Jahresniederschlagshöhe	h_{Na}	=	800 mm
undurchlässige Gesamtfläche	A_u	=	10,10 ha
längste Fließzeit im Gesamtgebiet	t_f	=	6 min
mittlere Geländeneigungsgruppe	NG_m	=	2 -
MW-Abfluss	Q_M	=	9 l/s
TW-Abfluss, im Jahresmittel	$Q_{T,aM}$	=	1,5 l/s
TW-Abfluss, stündlicher Spitzenabfluss	$Q_{T,h,max}$	=	3,47 l/s
Regenabfluss aus Trenngebieten	$Q_{R,Tr}$	=	l/s
CSB-Konzentration im TW-Abfluss	c_T	=	100 mg/l
Fremdwasserabfluss, im Jahresmittel	$Q_{F,aM}$	=	0,29 l/s
Auslastungswert der Kläranlage	n	=	2,74 -
Regenabfluss, im Jahresmittel	$Q_{R,aM}$	=	7,8 l/s
Regenabflussspende	q_R	=	0,769 l/(s·ha)
TW-Abflussspende, im Jahresmittel	$q_{T,aM}$	=	0,115 l/(s·ha)
Fließzeitabminderung	a_f	=	0,97 -
mittlerer Regenabfluss bei Entlastung	$Q_{R,E}$	=	53,6 l/s
mittleres Mischverhältnis	m	=	46,27 -
x_a -Wert für Kanalablagerungen	x_a	=	8,0 -
Einflusswert TW-Konzentration	a	=	1,0 -
Einflusswert Jahresniederschlag	b	=	0,0 -
Einflusswert Kanalablagerungen	a_a	=	1,354 -
Bemessungskonzentration	c_b	=	1412 mg/l
rechnerische Entlastungskonzentration	c_e	=	135 mg/l

NORMALANFORDERUNG nach A 128 Anhang 3

zulässige Entlastungsrate	e_o	=	57,3 %
spezifisches Speichervolumen	V_s	=	10,9 m ³ /ha
spezifisches Mindestvolumen	$V_{s,min}$	=	5,8 m ³ /ha
erforderliches Gesamtvolumen	V	=	111 m ³
Für Gewässer mit ($MNQ/Q_{S,h,max} < 100$)	$MNQ/Q_{S,h,max}$	=	24 -

WEITERGEHENDE ANFORDERUNGEN (in Bayern nach LfU-Merkblatt 4.4/22 vom 01.10.2008)

erforderliches Mindest-Mischverhältnis	$m_{RÜB}$	=	15,0 -
0,85 - fache Entlastungsrate	e_3	=	48,7 %
zugehöriges Gesamtvolumen	V_3	=	187 m ³

E:\Qsync2\angebote\2019\Unterdietfurt Kläranlage\A128\Huldessen.A128

Antrag Wasserrechtliche Erlaubnis Abwasseranlage Unterdietfurt Huldessen 2019