Berechnung der Vollfüllleistung einer Rohrleitung mit Kreisquerschnitt nach Prandtl-Colebrook

Deponieerweiterung Talheim

Auftraggeber:

Landkreis Tuttlingen

Rohrleitung

Sammelleitung BAII von Schacht S12 bis Schacht S16

Eingabedaten:

$$\begin{aligned} &Q_{voll} = \pi * d^2/4 * (-2 * lg [(2,51 * \nu \ / \ d \ / \ (2g^* \ I_E * \ d)^{0,5}) + k_b \ / \ (3,71*d)] \) * (2g * I_E * \ d)^{0,5} * 1000 \\ &Q_{Bem} = A_u * r_{D(n)} \ / \ 10000 + Q_{zu} \end{aligned}$$

Einzugsgebietsfläche	A _E	m^2	58.500
Abflussbeiwert gem. Tabelle 2 (DWA-A 138)	Ψ_{m}	-	0,50
undurchlässige Fläche	A_{u}	m^2	29.250
konstanter Zufluss	Q_{zu}	l/s	
Innendurchmesser Rohr mit Kreisquerschnitt	d	mm	494
Kinematische Viskosität	v	m²/s	1,31E-06
Fallbeschleunigung	g	m/s²	9,81
Sohlgefälle Rohrleitung	I _I ≈ I _E	%	1,00
betriebliche Rauheit	k _b	mm	1,50
gewählte Regenhäufigkeit	n	1/Jahr	1,0
gewählte Dauer des Bemessungsregens	D	min	15
maßgebende Regenspende	r _{D(n)}	l/(s*ha)	133,3

Ergebnisse:

Bemessungsabfluss	Q_{Bem}	I/s	389,9
Vollfüllleistung der Rohrleitung	Q _{voll}	l/s	367,1
Abflussverhältnis	Q _{Bem} /Q _{voll}	-	1,06
Fließtiefe im Profil bei Bemessungsabfluss	h	cm	

Bemessungsabfluss > Vollfüllleistung der Rohrleitung; die Leitung ist unterbemessen!

Bemerkungen:

Leitung da 560, PE100, SDR17: di=494

Einzugsgebiet:

Zwischenabdichtung + H10 bis H16: 8.100+23.800+26.600=58.500 m²

Abflussbeiwert: Deponie in Betrieb genommen (Deponatstärke bis 10 Meter) Ψ = 0,5

Bemessungsregen r (15,1) entsprechend GDA E 2-14

Temporäre Abdeckung zur Sickerwasseminimierung erforderlich (mind. Anlehnung)!