# Berechnung der Vollfüllleistung einer Rohrleitung mit Kreisquerschnitt nach Prandtl-Colebrook

Deponieerweiterung Talheim

## Auftraggeber:

Landkreis Tuttlingen

## Rohrleitung

Sammelleitung BAI von Schacht S10 bis Schacht S12

# 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 <sub>E</sub>	$m^2$	31.900
Abflussbeiwert gem. Tabelle 2 (DWA-A 138)	$\Psi_{m}$	-	0,70
undurchlässige Fläche	A <sub>u</sub>	$m^2$	22.330
konstanter Zufluss	$Q_{zu}$	I/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 <sub>I</sub> ≈ I <sub>E</sub>	%	1,00
betriebliche Rauheit	k <sub>b</sub>	mm	1,50
gewählte Regenhäufigkeit	n	1/Jahr	1,0
gewählte Dauer des Bemessungsregens	D	min	15
maßgebende Regenspende	r <sub>D(n)</sub>	l/(s*ha)	133,3

### Ergebnisse:

Bemessungsabfluss	$Q_{Bem}$	I/s	297,7
Vollfüllleistung der Rohrleitung	Q <sub>voll</sub>	l/s	367,1
Abflussverhältnis	$Q_{Bem}/Q_{voll}$	-	0,81
Fließtiefe im Profil bei Bemessungsabfluss	h	cm	34

### Bemerkungen:

Leitung da 560, PE100, SDR17: di=494

Einzugsgebiet:

Zwischenabdichtung + H10 bis H12: 8.100+8.800+7.700+7.300=31.900 m<sup>2</sup>

Abflussbeiwert: Deponie frisch in Betrieb genommen (Deponatstärke bis 4 Meter)  $\Psi$  = 0,7

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