

Výpočet dešťového kulminačního průtoku dešťovou kanalizací

ID	PLOCHA	PLOCHA	i	ψ prům	$Q_{\text{dílčí}}$	Q_{kulm}	Q_{kulm}
[-]	[m ²]	[ha]	[l/s/ha]	[-]	[l/s]	[l/s]	[m ³ /s]
1	62,82	0,0063	346,74	0,80	1,7	1,7	0,0017
2	96,37	0,0096	346,74	0,80	2,7	4,4	0,0044
3	143,53	0,0144	346,74	0,80	4,0	8,4	0,0084
4	213,02	0,0213	346,74	0,80	5,9	14,3	0,0143
5	194,60	0,0195	346,74	0,80	5,4	19,7	0,0197
6	58,51	0,0059	346,74	0,80	1,6	21,3	0,0213
7	42,75	0,0043	346,74	0,80	1,2	22,5	0,0225

*fi = 0,8 - na stranu bezpečnou - asfaltové plochy (i s chodníkem na pískové spáry)

Návrh dimenze dešťové kanalizace

n= 0,008 [-]

(Manningova drsnost pro plast)

DN_{návrh} = 200 [mm]

S = 0,031 [m²]

O = 0,628 [m]

R = 0,050 [m]

C = 75,870 [m^{0,5}/s]

i_{MIN} = 0,016 [-]

nejmenší sklon z podélného profilu

i_{MAX} = 0,039 [-]

největší sklon z podélného profilu

v_{MIN} = 2,168 [m/s]

rychlost odpovídající i_{MIN}

v_{MAX} = 3,358 [m/s]

rychlost odpovídající i_{MAX}

Q_{KAP-i min} = 0,068 [m³/s]

průtok odpovídající i_{MIN}

Q_{KAP-i max} = 0,105 [m³/s]

průtok odpovídající i_{MAX}

**Výpočet průtoku uvažuje s maximálním a minimálním stavem, který z hlediska sklonu potrubí může na dílčím úseku nastat