

Povrchové vsakovací zařízení s retencí (a regulovaným odtokem)						
Plocha vsakovacího zařízení Avsak [m2]					173	m2
Odvodňovaná plocha A [m2]					1524	m2
Redukovaná odvodňovaná plocha Ared [m2]					842	m2
typ dílčí OP	materiál dílčí OP	sklon dílčí OP [%]	Ai [m2]	$\psi_i$	$A_i \cdot \psi_i$	
komunikace	asfalt	do 1 %	799	0,7	559,3	
chodník	bet. dlažba, pís. sp.	do 1 %	525	0,5	262,5	
zelený pás	zatravněná plocha	do 1 %	200	0,1	20	
					0	
					0	
zelený pás + Avsak = 473 m2					0	
					0	
					0	
					0	
					0	

Specifický odtok qc [l/(s.ha)] (pokud odtok není, dej 0)	3	l/(s.ha)
Přípustný odtok Qc [m3/s]	0,4572	l/s
Regulovaný odtok Qo [m3/s] (min. 0,5 l/s) (pokud odtok není, dej 0)	0,5	l/s
Koeficient vsaku kv [m.s-1]	5,00E-06	m.s-1
Součinitel bezpečnosti (2-5)	2,5	-
Vsakovaný odtok [m3/s]	3,46E-04	m3/s
Doba prázdnění [hod] (max 24. hod)	8,6	hod
Hloubka vody v objektu [m] (max. 0,3 m dle TNV)	0,15	m

vyplň  
výsledek

0,0005 m3/s

## Stanovení retenčního objemu

Návrhové úhrny srážek - Praha-Hostivař

p = 0,2 rok-1

hod	doba trvání srážky tc [min]	návrhové úhrny srážek hd [mm]	i [mm/h]	V [m3]	
0,08	5	11,3	135,60	11,2	
0,17	10	16,5	99,00	16,2	
0,25	15	19,5	78,00	19,0	
0,33	20	21,1	63,30	20,4	
0,5	30	23,2	46,40	22,0	
0,67	40	24,7	37,05	23,0	
1	60	26,9	26,90	24,3	
2	120	30,6	15,30	25,0	
4	240	36,6	9,15	25,0	
6	360	42,5	7,08	24,9	
8	480	43,2	5,40	19,5	
6	360	43,8	7,30	26,2	
12	720	44,5	3,71	8,6	
18	1080	46,4	2,58	-7,7	
24	1440	46,9	1,95	-25,5	
48	2880	58,9	1,23	-86,4	
72	4320	62,5	0,87	-155,9	
Návrhový retenční objem				26,2	m3

Lichoběžníkový průleh	
sklon 1:X (min 1:2)	3 X
hloubka průlehu h	0,15 m
střední šířka	0,80 m
šířka dna	0,35 m
šířka celková	1,25 m
délka průlehu	216,25 m

max délka 220 m



Avsak = střední šířka \* délka průlehu