

**Tabela 2/2**  
**OBLICZENIA HYDRAULICZNE PRZEPUSTOWOŚCI KANAŁÓW W GRANICACH OPRACOWANIA**  
**z uwzględnieniem dopływów do zlewni spoza granic opracowania (wg metody granicznych natężeń PN-S-02204 z 1997)**

Nr węzła	Zlewnia rzeczywista F, ha				Zlewnia zredukowana Ψ F ; ha				Długość Odcinka I	Długość kanatu od początku	Prędkość Założona	Czas przepływu			Czas retencji Tr=0,2tp	Czas koncentracji terenowej Tk	Czas sumaryczny 1,2tp+tk	Czas deszczu t <sub>dm</sub>	Natężenie deszczu q	Przepływ obliczeniowy Q=q Ψ F	Dopływ boczny Qd	Przepływ razem Qc=Q+Q	Spadek kanału i	Kształt i wymiar kanatu m	Napełnienie h	Prędkość obliczeniowa vrz
	Jezdnia 0,9	Chodniki 0,85	Zab. jednorodzinna 0,25	razem	Jezdnia	chodniki	Zabudowa jednorodzinna	razem				Na odcinku		Od początku												
												s	min	tp												
1	2				3				4	5	6	7			8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19
16-13	0,028	0,0067	0,0298	0,0645	0,0252	0,0057	0,00745	0,03835	32,5	32,5	0,3	108,33	1,81	1,81	0,36	10	12,17	12,17	111	4,25	0,00	4,25	30	0,3	8	0,3
12-13	0,022	0,0046	0,0268	0,0534	0,0198	0,00391	0,0067	0,03041	35,5	68	1	68,00	1,13	2,94	0,59	10	13,53	13,53	103	3,14	0,00	8,04	3	0,3	9	0,5
								0,06876																		
	0,05	0,0113	0,0566	0,1179																						

Uwaga - ze względów konstrukcyjnych przyjęto monimalną średnicę kanału deszczowego PVC315 x 9,2