

# Allegato B

Calcolo idraulico canalizzazione

Comune di Gambarogno - Frazione di S. Nazzaro

Luogo: Magadino

z= 5 anni

$\mu = 32.83$

$\eta = -0.535$

$\vartheta = 8.14$

t1= 5 min

Canalizzazione comunale tratta 88-90 - Verifica diametro DN350 esistente

Tratta da-a	Superficie				Acque meteoriche							Acque luride				Q <sub>eff</sub> l/s	CONDOTTA										Riemp.Parz.				
	Mappale	ΔF	ΣΔF	ψs	Frid	v	T	r	Q <sub>met</sub>	AE/ha	AE	ΣAb	Q <sub>ls</sub>	L	J		Ks	DN esist.	DN calcolo	DN carico	DN dim.	Q <sub>p</sub> pieno	v pieno	Q <sub>eff</sub> /Q <sub>p</sub>	h	v	h'	v'			
	m <sup>2</sup>	ha	ha		ΔFrid	Σ	stimata	L/v	Σ	l/s.ha	l/s		0.01	m	%		mm	mm	%	mm	l/s	m/s	%	%	%	mm	m/s				
Fino ad 88	Da P 46			21.90			5.235	4.70	0.10	31.56	180	942.6									1309	4.63	47.3	48	98	288	4.55				
88-88a		1,388	0.14	22.04	0.30	0.042	5.277	5.10	0.10	31.66	180	948.5	100	14	1379	13.79	625.33	30.3	57.0	90	350	411	117%	350	407	4.23	153.5	100	100	350	4.23
88a-89	265 - edificio	2,492	0.25	22.29	0.10	0.025	5.302	5.10	0.10	31.76	179	951.4	0	0	1379	13.79	628.22	30.3	39.0	90	350	442	126%	350	337	3.50	186.4	100	100	350	3.50
89-90	265 - campo sportivo																628.22	39.4	31.0	90	350	462	132%	350	300	3.12	209.1	100	100	350	3.12
90-90a*	179.00	1,458	0.15	22.43	0.10	0.015	5.316	4.50	0.08	31.84	179	952.8	0	0	1379	13.79	629.62	20.6	264.0	90	350	309	88%	350	877	9.11	71.8	62	108	217	9.88

I dati riportati nella riga "Fino ad 88", comprendono tutta la rete a monte del P88, compresi i dati indicati a PGS per lo SP40. Si considera invece un voltre di riduzione di portata pari a "0", per lo SP74, di cui si elimineranno le capacità di scarico con il presente progetto.

\* = Tratta Esistente non oggetto di intervento

Comune di Gambarogno - Frazione di S. Nazzaro

Luogo: Magadino

z= 5 anni

$\mu = 32.83$

$\eta = -0.535$

$\vartheta = 8.14$

t1= 5 min

Canalizzazione comunale tratta 88-90 - Verifica diametro DN500 di progetto

Tratta	Superficie				Acque meteoriche								Acque luride				Q <sub>eff</sub>	CONDOTTA										Riemp.Parz.			
	da-a	Mappale	ΔF	ΣΔF	ψs	Frid	v	T	r	Q <sub>met</sub>	AE/ha	AE	ΣAb	Q <sub>ls</sub>	L	J		Ks	DN	DN	DN	DN	Q <sub>p</sub>	v	Q <sub>eff</sub> /Q <sub>p</sub>	h	v	h'	v'		
		m <sup>2</sup>	ha	ha		ΔFrid	Σ	stimata	L/v	Σ	l/s.ha	l/s					esist.	calcolo	carico	dim.	pieno	pieno	%	%	%	mm	m/s				
Fino ad 88	Da P 46			21.90			5.235	4.70	0.10	31.56	180	942.6																			
88-88a		1,388	0.14	22.04	0.30	0.042	5.277	5.10	0.10	31.66	180	948.5	100	14	1379	13.79	625.33	30.3	57.0	90	500	411	82%	500	1055	5.37	59.3	55	104	275	5.58
88a-89	265 - edificio	2,492	0.25	22.29	0.10	0.025	5.302	5.10	0.10	31.76	179	951.4	0	0	1379	13.79	628.22	30.3	39.0	90	500	442	88%	500	872	4.44	72.0	62	108	310	4.82
89-90	265 - campo sportivo																628.22	39.4	31.0	90	500	462	92%	500	778	3.96	80.8	68	111	340	4.41
90-90a*	179.00	1,458	0.15	22.43	0.10	0.015	5.316	4.50	0.08	31.84	179	952.8	0	0	1379	13.79	629.62	20.6	264.0	90	350	309	88%	350	877	9.11	71.8	62	108	217	9.88

I dati riportati nella riga "Fino ad 88", comprendono tutta la rete a monte del P88, compresi i dati indicati a PGS per lo SP40. Si considera invece un volere di riduzione di portata pari a "0", per lo SP74, di cui si elimineranno le capacità di scarico con il presente progetto.

\* = Tratta Esistente non oggetto di intervento

Comune di Gambarogno - Frazione di S. Nazzaro

Luogo: Magadino

z= 5 anni

$\mu = 32.83$

$\eta = -0.535$

$\psi = 8.14$

t1= 5 min

Canalizzazione comunale tratta 88-90 - Verifica diametro DN630 di progetto

Tratta da-a	Superficie				Acque meteoriche							Acque luride				Q <sub>eff</sub> l/s	CONDOTTA										Riemp.Parz.				
	Mappale	ΔF	ΣΔF	ψs	Frid	v	T	r	Q <sub>met</sub>	AE/ha	AE	ΣAb	Q <sub>ls</sub>	L	J		Ks	DN esist.	DN calcolo	DN carico	DN dim.	Q <sub>p</sub> pieno	v	Q <sub>eff</sub> /Q <sub>p</sub>	h	v	h'	v'			
	m <sup>2</sup>	ha	ha		ΔFrid	Σ	stimata	L/v	Σ	l/s.ha	l/s					mm	mm	%	mm	l/s	m/s	%	%	%	mm	m/s					
Fino ad 88	Da P 46			21.90			5.235	4.70	0.10	31.56	180	942.6																			
88-88a		1,388	0.14	22.04	0.30	0.042	5.277	5.10	0.10	31.66	180	948.5	100	14	1379	13.79	625.33	30.3	57.0	90	600	411	68%	600	1715	6.07	36.5	41	91	246	5.54
88a-89	265 - edificio	2,492	0.25	22.29	0.10	0.025	5.302	5.10	0.10	31.76	179	951.4	0	0	1379	13.79	628.22	30.3	39.0	90	600	442	74%	600	1419	5.02	44.3	46	96	276	4.84
89-90	265 - campo sportivo																628.22	39.4	31.0	90	600	462	77%	600	1265	4.47	49.7	49	99	294	4.43
90-90a*	179.00	1,458	0.15	22.43	0.10	0.015	5.316	4.50	0.08	31.84	179	952.8	0	0	1379	13.79	629.62	20.6	264.0	90	350	309	88%	350	877	9.11	71.8	62	108	217	9.88

I dati riportati nella riga "Fino ad 88", comprendono tutta la rete a monte del P88, compresi i dati indicati a PGS per lo SP40. Si considera invece un volere di riduzione di portata pari a "0", per lo SP74, di cui si elimineranno le capacità di scarico con il presente progetto.

\* = Tratta Esistente non oggetto di intervento

A favore di sicurezza si semplifica il calcolo tramite l'uso di un DN600, al posto di un effettivo DN630.