

COMMITTENTE:



ALTA SORVEGLIANZA:



GENERAL CONTRACTOR:



**INFRASTRUTTURE FERROVIARIE STRATEGICHE DEFINITE DALLA LEGGE  
OBIETTIVO N. 443/01  
LINEA AV/AC TORINO – VENEZIA      Tratta VERONA – PADOVA  
Lotto funzionale Verona – Bivio Vicenza  
PROGETTO ESECUTIVO  
RILEVATI  
RILEVATO FERROVIARIO A.V. DAL KM 2+538,00 AL KM 3+160,00  
GENERALE  
Relazione idraulica smaltimento acque**

GENERAL CONTRACTOR		DIRETTORE LAVORI		SCALA
IL PROGETTISTA INTEGRATORE	Consorzio Iricav Due ing. Giovanni MALAVENDA iscritto all'ordine degli ingegneri di Venezia n. 4289 Data: Marzo 2021	ing. Luca Zaccaria iscritto all'ordine degli ingegneri di Ravenna n.A1206 Data:		

COMMESSA    LOTTO    FASE    ENTE    TIPO DOC.    OPERA/DISCIPLINA    Progr.    REV.    FOGLIO

I	N	1	7	1	2	E	I	2	R	I	R	I	0	9	A	4	0	0	1	A	-	-	-	P	-	-	-
---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---

	VISTO CONSORZIO IRICAV DUE	
	Firma Luca RANDOLFI	Data

Progettazione:

Rev.	Descrizione	Redatto	Data	Verificato	Data	Approvato	Data	IL PROGETTISTA  Il Responsabile (Dot. Ing. Vito Mello) ALDO PROVINCIALE INGEGNERI VERONA Iscrizione N° 1553 Data: Marzo 2021
A	EMISSIONE	Rocca	31/03/21	Guiarte	31/03/21	Aiello	31/03/21	

CIG. 8377957CD1	CUP: J41E91000000009	File: IN1711E12RIRI09A4001A.DOCX
		Cod. origine:



Progetto cofinanziato dalla Unione Europea

<b>GENERAL CONTRACTOR</b> 		<b>ALTA SORVEGLIANZA</b> 				
		Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E I2 RI RI 09 A 4 001	Rev. A	Foglio 2 di 17

## INDICE

1	DESCRIZIONE GENERALE .....	3
2	RIFERIMENTI NORMATIVI.....	3
3	PARAMETRI DI RIFERIMENTO .....	3
3.1	Idrologia .....	3
3.2	Coefficienti di deflusso .....	4
4	DRENAGGIO DELLE ACQUE DI PIATTAFORMA .....	5
4.1	Descrizione del sistema .....	5
4.2	Metodologia di verifica delle canalette.....	5
5	VERIFICHE DELLE CANALETTE .....	7
5.1	Canaletta RI09-CR01-AVBD .....	7
5.2	Canaletta RI09-CR02-AVBD .....	8
5.3	Canaletta RI09-CR03-AVBD .....	9
5.4	Canaletta RI09-CR04-AVBD .....	10
5.5	Canaletta RI09-CR05-AVBD .....	11
5.6	Canaletta RI09-CR06-AVBD .....	12
5.7	Canaletta RI09-CR01-AVBP.....	13
5.8	Canaletta RI09-CR02-AVBP.....	14
5.9	Canaletta RI09-CR03-AVBP.....	15
5.10	Canaletta RI09-CR04-AVBP.....	16
6	DOCUMENTI DI RIFERIMENTO .....	17

GENERAL CONTRACTOR 		ALTA SORVEGLIANZA 				
		Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E I2 RI RI 09 A 4 001	Rev. A	Foglio 3 di 17

## 1 DESCRIZIONE GENERALE

La presente relazione riguarda l'intervento di realizzazione del rilevato ferroviario denominato RI09A, facente parte della Linea AV/AC Torino – Venezia - Tratta Verona - Padova - Lotto funzionale Verona-Bivio Vicenza.

L'opera in oggetto inizia al km 2+538.00 e termina al km 3+160.00, dal punto di vista idraulico è strettamente connessa per la prima parte (fino al km 2+900) all'intervento precedente, denominato RI08A, e per la seconda parte agli interventi successivi, RI10A e RI11.

## 2 RIFERIMENTI NORMATIVI

I principali riferimenti normativi utilizzati per la presente progettazione vengono riassunti di seguito:

- D. Lgs. 3 aprile 2006, n.152, "Norme in materia ambientale"
- D. Lgs. 16 gennaio 2008, n. 4, "Ulteriori disposizioni correttive ed integrative del decreto legislativo 3 aprile 2006, n. 152, recante norme in materia ambientale"
- Circolare del Ministero dei Lavori Pubblici n.11633 del 7/1/1974
- Deliberazione della Giunta Regionale del Veneto DGRV 6 ottobre 2009 n. 2948, "Nuove indicazioni per la formazione degli strumenti urbanistici" e in particolare l'Allegato A, "Valutazione di compatibilità idraulica per la redazione di nuovi strumenti urbanistici. Modalità operative e indicazioni tecniche".

## 3 PARAMETRI DI RIFERIMENTO

### 3.1 Idrologia

La previsione quantitativa delle piogge nell'area di interesse è stata realizzata attraverso la determinazione della curva di possibilità pluviometrica individuante la relazione che intercorre tra il tempo di pioggia (t) e l'altezza d'acqua piovuta (h), secondo la seguente formulazione:

$$h(t) = a \cdot t^n$$

nella quale i termini a ed n sono parametri dipendenti dal tempo di ritorno specificato.

Il tempo di ritorno utilizzato come riferimento è TR = 100 anni, in linea con quanto prescritto nel manuale di progettazione RFI, parte II sezione 3.

Volendo determinare le portate che comportano la crisi del sistema di drenaggio occorre fare riferimento agli eventi pluviometrici di breve durata e forte intensità. Per definire le altezze di precipitazione corrispondenti a tali eventi pluviometrici vengono utilizzate le curve di possibilità pluviometrica (CPP), elaborate a partire dalle registrazioni di altezza di pioggia effettuate nelle stazioni pluviometriche.

Per la tratta Verona-Vicenza sono stati ottenuti i seguenti parametri della curva di possibilità pluviometrica:

<b>GENERAL CONTRACTOR</b> 	<b>ALTA SORVEGLIANZA</b> 						
			Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E I2 RI RI 09 A 4 001	Rev. A	Foglio 4 di 17

scrosci	Tr 100 anni	
Stazione	a (mm/ore <sup>n</sup> )	n (adim.)
Verona Adige Nord	102.340	0.5950
Buttapietra	86.752	0.6177
Buttapietra/Arcole	94.281	0.6201
Colognola ai Colli	84.477	0.5368
Arcole	101.760	0.6220
Lonigo	99.498	0.5742
Brendola	87.615	0.5115
S.Agostino Vicenza	66.965	0.3891

piogge orarie	Tr 100 anni	
Stazione	a (mm/ore <sup>n</sup> )	n (adim.)
Verona Adige Nord	78.22	0.170
Buttapietra	81.64	0.129
Buttapietra/Arcole	85.945	0.1302
Colognola ai Colli	78.70	0.183
Arcole	90.07	0.132
Lonigo	85.05	0.115
Brendola	71.79	0.251
S.Agostino Vicenza	69.30	0.230

Nella tratta oggetto della presente Relazione si fa riferimento ai valori della stazione di Verona Adige Nord.

Per maggiori dettagli si rimanda alla relazione idrologica (IN1711EI2RGID00000040).

### 3.2 Coefficienti di deflusso

La riduzione dell'afflusso ( $\varphi$ ) alle rete si considera dovuta principalmente a impermeabilità e ritardo, che variano a seconda della densità delle costruzioni e della topografia della zona.

Come indicato dalla normativa regionale (Allegato A alla DGR 2948 del 6 ottobre 2009) si utilizza un coefficiente di deflusso  $\varphi = 0.9$  per le aree pavimentate,  $\varphi = 0.6$  per le scarpate dei rilevati,  $\varphi = 0.2$  per le superfici permeabili e  $\varphi = 0.1$  per le aree agricole.

Si calcolano quindi le superfici afferenti efficaci come:  $A_{eff} = \varphi A$ .

GENERAL CONTRACTOR 		ALTA SORVEGLIANZA 				
		Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E I2 RI RI 09 A 4 001	Rev. A	Foglio 5 di 17

## 4 DRENAGGIO DELLE ACQUE DI PIATTAFORMA

### 4.1 Descrizione del sistema

Le acque meteoriche della semi-piattaforma ferroviaria lato B.D. vengono smaltite mediante canalette rettangolari in cls di larghezza 40cm con griglia carrabile, posizionate sul ciglio piattaforma, che raccolgono anche le acque della semi-piattaforma lato B.P. della 1^ Variante L.S.; analogamente, le acque meteoriche della semi-piattaforma ferroviaria lato B.P. vengono smaltite con canalette della medesima tipologia posizionate sul ciglio piattaforma.

I tratti di canalette da inizio rilevato a pk 2+900 conducono all'attraversamento idraulico di RI08A a pk 2+445, che a sua volta mediante una tubazione sotto Via Campagnole scarica nella fossa Cercola.

I tratti di canalette da pk 2+900 a fine rilevato, proseguono nel rilevato RI10A e RI11 per poi scaricare nel bacino di laminazione di RI11.

Per ulteriori dettagli si rimanda alla Planimetria idraulica e agli elaborati dei rilevati RI08A, RI10A e RI11.

### 4.2 Metodologia di verifica delle canalette

La portata affluente è determinata mediante l'espressione del coefficiente udometrico:

$$u = 2520 n' \frac{(\varphi a)^{1/n'}}{W^n} [l/s \cdot ha]$$

dove:

- $\varphi$  è il coefficiente di deflusso, assunto costante e pari a 0,9 come indicato nel manuale di progettazione RFI (paragrafo 3.7.2.2.6);
- $W$  è il volume specifico d'invaso, dato da  $W = W_1' + W_1'' + W_2$
- $W_1' = 0,005$  m, per la parte relativa alla piattaforma ferroviaria con presenza della massicciata (paragrafo 3.7.2.2.6 manuale di progettazione RFI);
- $W_1'' = 0,003$  m, per la parte (velo d'acqua) relativa alla eventuale porzione di bacino scolante esterna alla piattaforma (paragrafo 3.7.2.2.6 manuale di progettazione RFI);
- $W_2 = p \times A_i/L$  m, per la parte relativa alla canaletta, ponendo che la sezione liquida massima sia pari al p% della sezione totale  $A_i$ ;  $L$  è la larghezza del bacino scolante;
- i parametri  $a$  (in metri-ore<sup>-n</sup>) ed  $n'$  della curva di probabilità climatica (per  $Tr = 100$  anni) da assumere nella formula di  $u$ , sono riportati nel precedente paragrafo 3.1.

Determinato il coefficiente udometrico  $u$ , la portata affluente per metro di lunghezza della canaletta è pari a:

GENERAL CONTRACTOR 		ALTA SORVEGLIANZA 				
		Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E I2 RI RI 09 A 4 001	Rev. A	Foglio 6 di 17

$$q = \frac{u}{10000} \cdot L \text{ (l/s/m)}$$

La verifica della sezione della canaletta viene eseguita applicando la formula di Chézy:

$$Q = A \left[ \left( \frac{1}{n} \right) R^{1/6} \right] \sqrt{R * J}$$

dove:

- Q=portata [m<sup>3</sup>/s]
- A=area liquida [m<sup>2</sup>]
- n=coefficiente di scabrezza di Manning [m<sup>1/3</sup>/s] (0,015 per i manufatti in cls)
- R=raggio idraulico [m]
- J=pendenza longitudinale [m/m]

Si ricava quindi il valore dell'altezza idrica che corrisponde alla portata affluente precedentemente stimata e si verifica che il riempimento della sezione di progetto sia inferiore all'80%.

<b>GENERAL CONTRACTOR</b> 		<b>ALTA SORVEGLIANZA</b> 				
		Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E I2 RI RI 09 A 4 001	Rev. A	Foglio 7 di 17

## 5 VERIFICHE DELLE CANALETTE

### 5.1 Canaletta RI09-CR01-AVBD

Costituisce il primo tratto della canaletta che dalla progressiva km 2+900 scorre in direzione Verona fino all'attraversamento RI08-TA03 al km 2+445 (v. elaborati rilevato RI08A).

L'intera canaletta è lunga 465m, viene suddivisa in tratti per ottimizzare il dimensionamento.

In questo tratto, da km 2+765 a km 2+900, la canaletta ha dimensioni interne 40x60cm, viene posizionata a lato della piattaforma e raccoglie le acque meteoriche afferenti sulla semipiattaforma del binario dispari della linea AV e della semipiattaforma del binario pari della linea storica rilocata.

Poiché il tratto ferroviario in progetto presenta una livelletta a pendenza 0.042% verso Verona e la canaletta viene posizionata seguendone l'andamento, per ottenere la pendenza desiderata (0,10%) e convogliare quindi le acque nella direzione prescelta (verso l'attraversamento RI08-TA03) è necessario realizzare un getto in magrone all'interno della canaletta. La verifica viene effettuata sulla dimensione interna minima.

La canaletta è verificata con un riempimento del 70%.

Calcolo afflussi diretti			
L1=	13	(m), bacino drenato piattaforma ferroviaria;	
L2=	0.00	(m), event. contributo oltre la piattaforma;	
L= L1 + L2 =	13	(m)	
Area bagnata (b=0.4m h=0.37m) =	0.147	m <sup>2</sup>	
W1'=	0.005	(m)	
W1''=	0	(m)	
W2= A/L =	0.011	(m)	
Risulta quindi W=	0.016	(m)	
Il coefficiente di deflusso medio è	0.90	.	
Con i dati riportati si calcola:			
coefficiente udometrico u =	448.87	(l/s/ha)	
portata affluente per metro di cunetta =	0.584	(l/s/m).	
Poiché la lunghezza del tronco di calcolo è pari a	135.853	m, si calcola una portata di progetto di	79.3 l/s.
Verifica sezione manufatto			
Largh. fondo .....	0.40	m	
Altezza totale .....	0.52	m	
Pendenza sponde H/V .....	pareti verticali	m/m	
Percentuale riempimento .....	70	%	
Altezza idrica .....	0.37	m	
Area bagnata .....	0.15	m <sup>2</sup>	
Raggio Idraulico .....	0.13	m	
Pendenza longitudinale .....	0.0010	m/m	
Coefficiente di Manning .....	0.015	s/m <sup>1/3</sup>	
Portata .....	79.27	l/s	
Velocità .....	0.54	m/s	
La sezione idraulica, con un riempimento del		70.47	%, risulta verificata

<b>GENERAL CONTRACTOR</b> 		<b>ALTA SORVEGLIANZA</b> 				
		Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E I2 RI RI 09 A 4 001	Rev. A	Foglio 8 di 17

## 5.2 Canaletta RI09-CR02-AVBD

Costituisce il secondo tratto della canaletta che dalla progressiva km 2+900 scorre in direzione Verona fino all'attraversamento RI08-TA03 al km 2+445 (v. elaborati rilevato RI08A).

L'intera canaletta è lunga 465m, viene suddivisa in tratti per ottimizzare il dimensionamento.

In questo tratto, da km 2+615 a km 2+765, la canaletta ha dimensioni interne 40x80cm, viene posizionata a lato della piattaforma e raccoglie le acque meteoriche afferenti sulla semipiattaforma del binario dispari della linea AV e della semipiattaforma del binario pari della linea storica rilocata.

Poiché il tratto ferroviario in progetto presenta una livelletta a pendenza 0.042% verso Verona e la canaletta viene posizionata seguendone l'andamento, per ottenere la pendenza desiderata (0,10%) e convogliare quindi le acque nella direzione prescelta (verso l'attraversamento RI08-TA03) è necessario realizzare un getto in magrone all'interno della canaletta. La verifica viene effettuata sulla dimensione interna minima e tiene conto anche della portata proveniente dal tratto precedente.

La canaletta è verificata con un riempimento dell'80%.

<b>Calcolo afflussi diretti</b>				
L1=	13	(m), bacino drenato piattaforma ferroviaria;		
L2=	0.00	(m), event. contributo oltre la piattaforma;		
L= L1 + L2 =	13	(m)		
Area bagnata (b=0.4m h=0.57m) =	0.227	m <sup>2</sup>		
W1'=	0.005	(m)		
W1''=	0	(m)		
W2= A/L =	0.017	(m)		
Risulta quindi W=	0.022	(m)		
Il coefficiente di deflusso medio è	0.90	.		
Con i dati riportati si calcola:				
coefficiente udometrico u =	360.64	(l/s/ha)		
portata affluente per metro di cunetta =	0.469	(l/s/m).		
Poiché la lunghezza del tronco di calcolo è pari a	285.853	m, si calcola una portata di progetto di	134.0	l/s.
<b>Verifica sezione manufatto</b>				
Largh. fondo .....	0.40	m		
Altezza totale .....	0.71	m		
Pendenza sponde H/V .....	pareti verticali	m/m		
Percentuale riempimento .....	80	%		
Altezza idrica .....	0.57	m		
Area bagnata .....	0.23	m <sup>2</sup>		
Raggio Idraulico .....	0.15	m		
Pendenza longitudinale .....	0.0010	m/m		
Coefficiente di Manning .....	0.015	s/m <sup>1/3</sup>		
Portata .....	134.02	l/s		
Velocità .....	0.59	m/s		
La sezione idraulica, con un riempimento del		79.69	%, risulta verificata	



<b>GENERAL CONTRACTOR</b> 		<b>ALTA SORVEGLIANZA</b> 				
		Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E I2 RI RI 09 A 4 001	Rev. A	Foglio 9 di 17

### 5.3 Canaletta RI09-CR03-AVBD

Costituisce il terzo tratto della canaletta che dalla progressiva km 2+900 scorre in direzione Verona fino all'attraversamento RI08-TA03 al km 2+445 (v. elaborati rilevato RI08A).

L'intera canaletta è lunga 465m, viene suddivisa in tratti per ottimizzare il dimensionamento.

In questo tratto, da km 2+515 a km 2+615, la canaletta ha dimensioni interne 40x90cm, viene posizionata a lato della piattaforma e raccoglie le acque meteoriche afferenti sulla semipiattaforma del binario dispari della linea AV e della semipiattaforma del binario pari della linea storica rilocata.

Poiché il tratto ferroviario in progetto presenta una livelletta a pendenza 0.042% verso Verona e la canaletta viene posizionata seguendone l'andamento, per ottenere la pendenza desiderata (0,10%) e convogliare quindi le acque nella direzione prescelta (verso l'attraversamento RI08-TA03) è necessario realizzare un getto in magrone all'interno della canaletta. La verifica viene effettuata sulla dimensione interna minima e tiene conto anche della portata proveniente dal tratto precedente.

La canaletta è verificata con un riempimento dell'80%.

Calcolo afflussi diretti				
L1=	13	(m), bacino drenato piattaforma ferroviaria;		
L2=	0.00	(m), event. contributo oltre la piattaforma;		
L= L1 + L2 =	13	(m)		
Area bagnata (b=0.4m h=0.68m) =	0.271	m <sup>2</sup>		
W1'=	0.005	(m)		
W1''=	0	(m)		
W2= A/L =	0.021	(m)		
Risulta quindi W=	0.026	(m)		
Il coefficiente di deflusso medio è	0.90	.		
Con i dati riportati si calcola:				
coefficiente udometrico u =	327.94	(l/s/ha)		
portata affluente per metro di cunetta =	0.426	(l/s/m).		
Poiché la lunghezza del tronco di calcolo è pari a	385.853	m, si calcola una portata di progetto di	164.5	l/s.
Verifica sezione manufatto				
Largh. fondo .....	0.40	m		
Altezza totale .....	0.84	m		
Pendenza sponde H/V .....	pareti verticali	m/m		
Percentuale riempimento .....	80	%		
Altezza idrica .....	0.68	m		
Area bagnata .....	0.27	m <sup>2</sup>		
Raggio Idraulico .....	0.15	m		
Pendenza longitudinale .....	0.0010	m/m		
Coefficiente di Manning .....	0.015	s/m <sup>1/3</sup>		
Portata .....	164.50	l/s		
Velocità .....	0.61	m/s		
La sezione idraulica, con un riempimento del		80.49	%, risulta verificata	

<b>GENERAL CONTRACTOR</b> 		<b>ALTA SORVEGLIANZA</b> 				
		Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E I2 RI RI 09 A 4 001	Rev. A	Foglio 10 di 17

#### 5.4 Canaletta RI09-CR04-AVBD

Costituisce l'ultimo tratto della canaletta che dalla progressiva km 2+900 scorre in direzione Verona fino all'attraversamento RI08-TA03 al km 2+445 (v. elaborati rilevato RI08A).

L'intera canaletta è lunga 465m, viene suddivisa in tratti per ottimizzare il dimensionamento.

In questo tratto, da km 2+445 a km 2+515, la canaletta ha dimensioni interne 40x100cm, viene posizionata a lato della piattaforma e raccoglie le acque meteoriche afferenti sulla semipiattaforma del binario dispari della linea AV e della semipiattaforma del binario pari della linea storica rilocata.

Poiché il tratto ferroviario in progetto presenta una livelletta a pendenza 0.042% verso Verona e la canaletta viene posizionata seguendone l'andamento, per ottenere la pendenza desiderata (0,10%) e convogliare quindi le acque nella direzione prescelta (verso l'attraversamento RI08-TA03) è necessario realizzare un getto in magrone all'interno della canaletta. La verifica viene effettuata sulla dimensione interna minima e tiene conto anche della portata proveniente dal tratto precedente.

La canaletta è verificata con un riempimento del 78%.

Calcolo afflussi diretti			
L1=	13	(m), bacino drenato piattaforma ferroviaria;	
L2=	0.00	(m), event. contributo oltre la piattaforma;	
L= L1 + L2 =	13	(m)	
Area bagnata (b=0.4m h=0.75m) =	0.299	m <sup>2</sup>	
W1' =	0.005	(m)	
W1'' =	0	(m)	
W2= A/L =	0.023	(m)	
Risulta quindi W=	0.028	(m)	
Il coefficiente di deflusso medio è	0.90	.	
Con i dati riportati si calcola:			
coefficiente idrometrico u =	310.60	(l/s/ha)	
portata affluente per metro di cunetta =	0.404	(l/s/m).	
Poiché la lunghezza del tronco di calcolo è pari a	455.853	m, si calcola una portata di progetto di	184.1
Verifica sezione manufatto			
Largh. fondo .....	0.40	m	
Altezza totale .....	0.96	m	
Pendenza sponde H/V .....	pareti verticali	m/m	
Percentuale riempimento .....	78	%	
Altezza idrica .....	0.75	m	
Area bagnata .....	0.30	m <sup>2</sup>	
Raggio Idraulico .....	0.16	m	
Pendenza longitudinale .....	0.0010	m/m	
Coefficiente di Manning .....	0.015	s/m <sup>1/3</sup>	
Portata .....	184.06	l/s	
Velocità .....	0.62	m/s	
La sezione idraulica, con un riempimento del	77.91	%, risulta verificata	

<b>GENERAL CONTRACTOR</b>  		<b>ALTA SORVEGLIANZA</b>  				
		Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E I2 RI RI 09 A 4 001	Rev. A	Foglio 11 di 17

## 5.5 Canaletta RI09-CR05-AVBD

Costituisce il primo tratto della canaletta che dalla progressiva km 2+900 scorre in direzione Vicenza e prosegue nei rilevati successivi (RI10A e RI11) fino all'attraversamento RI11-TA01 al km 3+975 (v. elaborati rilevato RI10A e RI11).

L'intera canaletta è lunga circa 1km, viene suddivisa in tratti per ottimizzare il dimensionamento.

In questo tratto, da km 2+900 a km 3+050, la canaletta ha dimensioni interne 40x40cm, viene posizionata a lato della piattaforma e raccoglie le acque meteoriche afferenti sulla semipiattaforma del binario dispari della linea AV e della semipiattaforma del binario pari della linea storica rilocata.

La canaletta viene posizionata seguendo l'andamento altimetrico della piattaforma ferroviaria e ha quindi la stessa pendenza (0,21%).

La canaletta è verificata con un riempimento del 78%.

<b>Calcolo afflussi diretti</b>			
L1=	13	(m), bacino drenato piattaforma ferroviaria;	
L2=	0.00	(m), event. contributo oltre la piattaforma;	
L= L1 + L2 =	13	(m)	
Area bagnata (b=0.4m h=0.31m) =	0.125	m <sup>2</sup>	
W1'=	0.005	(m)	
W1''=	0	(m)	
W2= A/L =	0.010	(m)	
Risulta quindi W=	0.015	(m)	
Il coefficiente di deflusso medio è	0.90	.	
Con i dati riportati si calcola:			
coefficiente udometrico u =	483.11	(l/s/ha)	
portata affluente per metro di cunetta =	0.628	(l/s/m).	
Poiché la lunghezza del tronco di calcolo è pari a	149.147	m, si calcola una portata di progetto di	93.7 l/s.
<b>Verifica sezione manufatto</b>			
Largh. fondo .....	0.40	m	
Altezza totale .....	0.40	m	
Pendenza sponde H/V .....	pareti verticali	m/m	
Percentuale riempimento .....	78	%	
Altezza idrica .....	0.31	m	
Area bagnata .....	0.13	m <sup>2</sup>	
Raggio Idraulico .....	0.12	m	
Pendenza longitudinale .....	0.0021	m/m	
Coefficiente di Manning .....	0.015	s/m <sup>1/3</sup>	
Portata .....	93.67	l/s	
Velocità .....	0.75	m/s	
La sezione idraulica, con un riempimento del		78.26	%, risulta verificata

<b>GENERAL CONTRACTOR</b> 		<b>ALTA SORVEGLIANZA</b> 				
		Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E I2 RI RI 09 A 4 001	Rev. A	Foglio 12 di 17

## 5.6 Canaletta RI09-CR06-AVBD

Costituisce il secondo tratto della canaletta che dalla progressiva km 2+900 scorre in direzione Vicenza e prosegue nei rilevati successivi (RI10A e RI11) fino all'attraversamento RI11-TA01 al km 3+975 (v. elaborati rilevato RI10A e RI11).

L'intera canaletta è lunga circa 1km, viene suddivisa in tratti per ottimizzare il dimensionamento.

In questo tratto, da km 3+050 a km 3+100, la canaletta ha dimensioni interne 40x50cm, viene posizionata a lato della piattaforma e raccoglie le acque meteoriche afferenti sulla semipiattaforma del binario dispari della linea AV e della semipiattaforma del binario pari della linea storica rilocata.

La canaletta viene posizionata seguendo l'andamento altimetrico della piattaforma ferroviaria e ha quindi la stessa pendenza (0,21%). La verifica tiene conto anche della portata proveniente dal tratto precedente.

La canaletta è verificata con un riempimento del 74%.

Calcolo afflussi diretti				
L1=	13	(m), bacino drenato piattaforma ferroviaria;		
L2=	0.00	(m), event. contributo oltre la piattaforma;		
L= L1 + L2 =	13	(m)		
Area bagnata (b=0.4m h=0.37m) =	0.148	m <sup>2</sup>		
W1'=	0.005	(m)		
W1''=	0	(m)		
W2= A/L =	0.011	(m)		
Risulta quindi W=	0.016	(m)		
Il coefficiente di deflusso medio è	0.90	.		
Con i dati riportati si calcola:				
coefficiente udometrico u =	446.85	(l/s/ha)		
portata affluente per metro di cunetta =	0.581	(l/s/m).		
Poiché la lunghezza del tronco di calcolo è pari a	199.147	m, si calcola una portata di progetto di	115.7	l/s.
Verifica sezione manufatto				
Largh. fondo .....	0.40	m		
Altezza totale .....	0.50	m		
Pendenza sponde H/V .....	pareti verticali	m/m		
Percentuale riempimento .....	74	%		
Altezza idrica .....	0.37	m		
Area bagnata .....	0.15	m <sup>2</sup>		
Raggio Idraulico .....	0.13	m		
Pendenza longitudinale .....	0.0021	m/m		
Coefficiente di Manning .....	0.015	s/m <sup>1/3</sup>		
Portata .....	115.69	l/s		
Velocità .....	0.78	m/s		
La sezione idraulica, con un riempimento del		74.16	%, risulta verificata	

<b>GENERAL CONTRACTOR</b> 		<b>ALTA SORVEGLIANZA</b> 				
		Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E I2 RI RI 09 A 4 001	Rev. A	Foglio 13 di 17

## 5.7 Canaletta RI09-CR01-AVBP

Costituisce il primo tratto della canaletta che dalla progressiva km 2+900 scorre in direzione Verona fino all'attraversamento RI08-TA04 al km 2+445 (v. elaborati rilevato RI08A).

L'intera canaletta è lunga 465m, viene suddivisa in tratti per ottimizzare il dimensionamento.

In questo tratto, da km 2+765 a km 2+900, la canaletta ha dimensioni interne 40x40cm, viene posizionata a lato della piattaforma e raccoglie le acque meteoriche afferenti sulla semipiattaforma del binario pari della linea AV.

Poiché il tratto ferroviario in progetto presenta una livelletta a pendenza 0.042% verso Verona e la canaletta viene posizionata seguendone l'andamento, per ottenere la pendenza desiderata (0,10%) e convogliare quindi le acque nella direzione prescelta (verso l'attraversamento RI08-TA04) è necessario realizzare un getto in magrone all'interno della canaletta. La verifica viene effettuata sulla dimensione interna minima.

La canaletta è verificata con un riempimento del 68%.

<b>Calcolo afflussi diretti</b>			
L1=	6.55	(m), bacino drenato piattaforma ferroviaria;	
L2=	0.00	(m), event. contributo oltre la piattaforma;	
L= L1 + L2 =	6.55	(m)	
Area bagnata (b=0.4m h=0.22m) =	0.087	m <sup>2</sup>	
W1'=	0.005	(m)	
W1''=	0	(m)	
W2= A/L =	0.013	(m)	
Risulta quindi W=	0.018	(m)	
Il coefficiente di deflusso medio è	0.90	.	
Con i dati riportati si calcola:			
coefficiente udometrico u =	414.66	(l/s/ha)	
portata affluente per metro di cunetta =	0.272	(l/s/m).	
Poiché la lunghezza del tronco di calcolo è pari a	135.853	m, si calcola una portata di progetto di	36.9 l/s.
<b>Verifica sezione manufatto</b>			
Largh. fondo .....	0.40	m	
Altezza totale .....	0.32	m	
Pendenza sponde H/V .....	pareti verticali	m/m	
Percentuale riempimento .....	68	%	
Altezza idrica .....	0.22	m	
Area bagnata .....	0.09	m <sup>2</sup>	
Raggio Idraulico .....	0.10	m	
Pendenza longitudinale .....	0.0010	m/m	
Coefficiente di Manning .....	0.015	s/m <sup>1/3</sup>	
Portata .....	40.74	l/s	
Velocità .....	0.47	m/s	
La sezione idraulica, con un riempimento del	67.88	%, risulta verificata	

<b>GENERAL CONTRACTOR</b> 		<b>ALTA SORVEGLIANZA</b> 				
		Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E I2 RI RI 09 A 4 001	Rev. A	Foglio 14 di 17

## 5.8 Canaletta RI09-CR02-AVBP

Costituisce il secondo tratto della canaletta che dalla progressiva km 2+900 scorre in direzione Verona fino all'attraversamento RI08-TA04 al km 2+445 (v. elaborati rilevato RI08A).

L'intera canaletta è lunga 465m, viene suddivisa in tratti per ottimizzare il dimensionamento.

In questo tratto, da km 2+615 a km 2+765, la canaletta ha dimensioni interne 40x50cm, viene posizionata a lato della piattaforma e raccoglie le acque meteoriche afferenti sulla semipiattaforma del binario pari della linea AV.

Poiché il tratto ferroviario in progetto presenta una livelletta a pendenza 0.042% verso Verona e la canaletta viene posizionata seguendone l'andamento, per ottenere la pendenza desiderata (0,10%) e convogliare quindi le acque nella direzione prescelta (verso l'attraversamento RI08-TA04) è necessario realizzare un getto in magrone all'interno della canaletta. La verifica viene effettuata sulla dimensione interna minima e tiene conto anche della portata proveniente dal tratto precedente.

La canaletta è verificata con un riempimento del 77%.

<b>Calcolo afflussi diretti</b>			
L1=	6.55	(m), bacino drenato piattaforma ferroviaria;	
L2=	0.00	(m), event. contributo oltre la piattaforma;	
L= L1 + L2 =	6.55	(m)	
Area bagnata (b=0.4m h=0.32m) =	0.128	m <sup>2</sup>	
W1' =	0.005	(m)	
W1'' =	0	(m)	
W2= A/L =	0.020	(m)	
Risulta quindi W=	0.025	(m)	
Il coefficiente di deflusso medio è	0.90	.	
Con i dati riportati si calcola:			
coefficiente udometrico u =	339.77	(l/s/ha)	
portata affluente per metro di cunetta =	0.223	(l/s/m).	
Poiché la lunghezza del tronco di calcolo è pari a	285.853	m, si calcola una portata di progetto di	63.6 l/s.
<b>Verifica sezione manufatto</b>			
Largh. fondo .....	0.40	m	
Altezza totale .....	0.41	m	
Pendenza sponde H/V .....	pareti verticali	m/m	
Percentuale riempimento .....	77	%	
Altezza idrica .....	0.32	m	
Area bagnata .....	0.13	m <sup>2</sup>	
Raggio Idraulico .....	0.12	m	
Pendenza longitudinale .....	0.0010	m/m	
Coefficiente di Manning .....	0.015	s/m <sup>1/3</sup>	
Portata .....	66.76	l/s	
Velocità .....	0.52	m/s	
La sezione idraulica, con un riempimento del		77.48	%, risulta verificata

<b>GENERAL CONTRACTOR</b> 		<b>ALTA SORVEGLIANZA</b> 				
		Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E I2 RI RI 09 A 4 001	Rev. A	Foglio 15 di 17

## 5.9 Canaletta RI09-CR03-AVBP

Costituisce il terzo tratto della canaletta che dalla progressiva km 2+900 scorre in direzione Verona fino all'attraversamento RI08-TA04 al km 2+445 (v. elaborati rilevato RI08A).

L'intera canaletta è lunga 465m, viene suddivisa in tratti per ottimizzare il dimensionamento.

In questo tratto, da km 2+515 a km 2+615, la canaletta ha dimensioni interne 40x60cm, viene posizionata a lato della piattaforma e raccoglie le acque meteoriche afferenti sulla semipiattaforma del binario pari della linea AV.

Poiché il tratto ferroviario in progetto presenta una livelletta a pendenza 0.042% verso Verona e la canaletta viene posizionata seguendone l'andamento, per ottenere la pendenza desiderata (0,10%) e convogliare quindi le acque nella direzione prescelta (verso l'attraversamento RI08-TA04) è necessario realizzare un getto in magrone all'interno della canaletta. La verifica viene effettuata sulla dimensione interna minima e tiene conto anche della portata proveniente dal tratto precedente.

La canaletta è verificata con un riempimento del 69%.

<b>Calcolo afflussi diretti</b>			
L1=	6.55	(m), bacino drenato piattaforma ferroviaria;	
L2=	0.00	(m), event. contributo oltre la piattaforma;	
L= L1 + L2 =	6.55	(m)	
Area bagnata (b=0.4m h=0.38m) =	0.150	m <sup>2</sup>	
W1' =	0.005	(m)	
W1'' =	0	(m)	
W2= A/L =	0.023	(m)	
Risulta quindi W=	0.028	(m)	
Il coefficiente di deflusso medio è	0.90	.	
Con i dati riportati si calcola:			
coefficiente udometrico u =	311.06	(l/s/ha)	
portata affluente per metro di cunetta =	0.204	(l/s/m).	
Poiché la lunghezza del tronco di calcolo è pari a	385.853	m, si calcola una portata di progetto di	78.6 l/s.
<b>Verifica sezione manufatto</b>			
Largh. fondo .....	0.40	m	
Altezza totale .....	0.54	m	
Pendenza sponde H/V .....	pareti verticali	m/m	
Percentuale riempimento .....	69	%	
Altezza idrica .....	0.38	m	
Area bagnata .....	0.15	m <sup>2</sup>	
Raggio Idraulico .....	0.13	m	
Pendenza longitudinale .....	0.0010	m/m	
Coefficiente di Manning .....	0.015	s/m <sup>1/3</sup>	
Portata .....	81.50	l/s	
Velocità .....	0.54	m/s	
La sezione idraulica, con un riempimento del		69.30	%, risulta verificata

<b>GENERAL CONTRACTOR</b>  		<b>ALTA SORVEGLIANZA</b>  				
		Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E I2 RI RI 09 A 4 001	Rev. A	Foglio 16 di 17

### 5.10 Canaletta RI09-CR04-AVBP

Costituisce l'ultimo tratto della canaletta che dalla progressiva km 2+900 scorre in direzione Verona fino all'attraversamento RI08-TA04 al km 2+445 (v. elaborati rilevato RI08A).

L'intera canaletta è lunga 465m, viene suddivisa in tratti per ottimizzare il dimensionamento.

In questo tratto, da km 2+445 a km 2+515, la canaletta ha dimensioni interne 40x700cm, viene posizionata a lato della piattaforma e raccoglie le acque meteoriche afferenti sulla semipiattaforma del binario pari della linea AV.

Poiché il tratto ferroviario in progetto presenta una livelletta a pendenza 0.042% verso Verona e la canaletta viene posizionata seguendone l'andamento, per ottenere la pendenza desiderata (0,10%) e convogliare quindi le acque nella direzione prescelta (verso l'attraversamento RI08-TA04) è necessario realizzare un getto in magrone all'interno della canaletta. La verifica viene effettuata sulla dimensione interna minima e tiene conto anche della portata proveniente dal tratto precedente.

La canaletta è verificata con un riempimento del 62%.

<b>Calcolo afflussi diretti</b>			
L1=	6.55	(m), bacino drenato piattaforma ferroviaria;	
L2=	0.00	(m), event. contributo oltre la piattaforma;	
L= L1 + L2 =	6.55	(m)	
Area bagnata (b=0.4m h=0.41m) =	0.164	m <sup>2</sup>	
W1'=	0.005	(m)	
W1''=	0	(m)	
W2= A/L =	0.025	(m)	
Risulta quindi W=	0.030	(m)	
Il coefficiente di deflusso medio è	0.90	.	
Con i dati riportati si calcola:			
coefficiente udometrico u =	295.66	(l/s/ha)	
portata affluente per metro di cunetta =	0.194	(l/s/m).	
Poiché la lunghezza del tronco di calcolo è pari a	455.853	m, si calcola una portata di progetto di	88.3 l/s.
<b>Verifica sezione manufatto</b>			
Largh. fondo .....	0.40	m	
Altezza totale .....	0.66	m	
Pendenza sponde H/V .....	pareti verticali	m/m	
Percentuale riempimento .....	62	%	
Altezza idrica .....	0.41	m	
Area bagnata .....	0.16	m <sup>2</sup>	
Raggio Idraulico .....	0.13	m	
Pendenza longitudinale .....	0.0010	m/m	
Coefficiente di Manning .....	0.015	s/m <sup>1/3</sup>	
Portata .....	91.02	l/s	
Velocità .....	0.55	m/s	
La sezione idraulica, con un riempimento del		62.34	%, risulta verificata



GENERAL CONTRACTOR 		ALTA SORVEGLIANZA 				
		Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E I2 RI RI 09 A 4 001	Rev. A	Foglio 17 di 17

## 6 DOCUMENTI DI RIFERIMENTO

IN1711EI2RGID0000004	RELAZIONE IDROLOGICA
IN1711EI2P8RI08A4001	PLANIMETRIA IDRAULICA RI08A
IN1711EI2RIRI08A4001	RELAZIONE IDRAULICA SMALTIMENTO ACQUE RI08A
IN1711EI2P8RI10A4001	PLANIMETRIA IDRAULICA RI10A – TAV.1
IN1711EI2P8RI10A4002	PLANIMETRIA IDRAULICA RI10A – TAV.2
IN1711EI2P8RI1104001	PLANIMETRIA IDRAULICA RI11
IN1711EI2RIRI10A4001	RELAZIONE IDRAULICA SMALTIMENTO ACQUE RI10A
IN1711EI2RIRI1104001	RELAZIONE IDRAULICA SMALTIMENTO ACQUE RI11