

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 DAL KM 0+125,00 AL KM 0+174,45  
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	1	E	I	2	R	I	R	I	0	1	0	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: IN1711EI2RIRI0104001A.DOCX

Cod. origine:



Progetto cofinanziato dalla Unione Europea

GENERAL CONTRACTOR 		ALTA SORVEGLIANZA 				
		Progetto IN17	Lotto 11	Codifica Documento E I2 RI RI 01 0 4 001	Rev. A	Foglio 2 di 9

## 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 RI01-CR01-AVBD .....	7
5.2	Canaletta RI01-CR01-AVBP.....	8
6	DOCUMENTI DI RIFERIMENTO .....	9

GENERAL CONTRACTOR 		ALTA SORVEGLIANZA 				
		Progetto IN17	Lotto 11	Codifica Documento E I2 RI RI 01 0 4 001	Rev. A	Foglio 3 di 9

## 1 DESCRIZIONE GENERALE

La presente relazione riguarda l'intervento di realizzazione del rilevato ferroviario denominato RI01, facente parte della Linea AV/AC Torino – Venezia - Tratta Verona - Padova - Lotto funzionale Verona-Bivio Vicenza.

L'intervento inizia al km 0+125.00 e termina al km 0+174.45 e dal punto di vista idraulico è strettamente connesso all'intervento precedente, denominato RI01A, che si sviluppa dal km 0+000.00 al km 0+125.00.

Il sistema di smaltimento delle acque meteoriche di entrambi i tratti andrà a confluire nel sistema del futuro Nodo di Verona, oggetto di altro appalto.

Nella presente relazione viene pertanto riportato solo un predimensionamento degli elementi di raccolta e smaltimento, che vengono posizionati come predisposizione al futuro collegamento.

## 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

<b>GENERAL CONTRACTOR</b> 	<b>ALTA SORVEGLIANZA</b> 					
		Progetto IN17	Lotto 11	Codifica Documento E I2 RI RI 01 0 4 001	Rev. A	Foglio 4 di 9

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:

scrosci	Tr 100 anni		piogge orarie	Tr 100 anni	
	a (mm/ore <sup>n</sup> )	n (adim.)		a (mm/ore <sup>n</sup> )	n (adim.)
<b>Stazione</b>			<b>Stazione</b>		
Verona Adige Nord	102.340	0.5950	Verona Adige Nord	78.22	0.170
Buttapietra	86.752	0.6177	Buttapietra	81.64	0.129
Buttapietra/Arcole	94.281	0.6201	Buttapietra/Arcole	85.945	0.1302
Colognola ai Colli	84.477	0.5368	Colognola ai Colli	78.70	0.183
Arcole	101.760	0.6220	Arcole	90.07	0.132
Lonigo	99.498	0.5742	Lonigo	85.05	0.115
Brendola	87.615	0.5115	Brendola	71.79	0.251
S.Agostino Vicenza	66.965	0.3891	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 11	Codifica Documento E I2 RI RI 01 0 4 001	Rev. A	Foglio 5 di 9

## 4 DRENAGGIO DELLE ACQUE DI PIATTAFORMA

### 4.1 Descrizione del sistema

Le acque meteoriche della piattaforma ferroviaria vengono smaltite mediante canalette rettangolari in cls di larghezza 40cm con griglia carrabile, posizionate ai lati della stessa.

Le canalette vengono posizionate come predisposizione per lo smaltimento delle acque del futuro Nodo di Verona, oggetto di altro appalto.

Per ulteriori dettagli si rimanda alla Planimetria Idraulica.

### 4.2 Metodologia di verifica delle canalette

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

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

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:

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

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:

GENERAL CONTRACTOR 	ALTA SORVEGLIANZA 					
		Progetto IN17	Lotto 11	Codifica Documento E I2 RI RI 01 0 4 001	Rev. A	Foglio 6 di 9

- $Q$ =portata [ $m^3/s$ ]
- $A$ =area liquida [ $m^2$ ]
- $n$ =coefficiente di scabrezza di Manning [ $m^{1/3}/s$ ] (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 11	Codifica Documento E I2 RI RI 01 0 4 001	Rev. A	Foglio 7 di 9

## 5 VERIFICHE DELLE CANALETTE

### 5.1 Canaletta RI01-CR01-AVBD

Si tratta della canaletta lato B.D. da km 0+125 a km 0+167.5: scorre in direzione Verona partendo dal prolungamento del sottopasso (WBS SL01) e si collega, all'inizio del rilevato in oggetto, alla canaletta del rilevato RI01A.

La canaletta ha dimensioni interne 40x50cm, viene posizionata a lato della piattaforma e raccoglie le acque meteoriche afferenti sulla semipiattaforma del binario dispari AV. Poiché il tratto ferroviario in progetto presenta una livelletta a pendenza nulla e la canaletta viene posizionata seguendone l'andamento, per ottenere la pendenza desiderata (0,1%) e convogliare quindi le acque nella direzione prescelta (verso il RI01A ed il nodo di Verona) 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 23%.

Calcolo afflussi diretti			
L1=	6.35	(m), bacino drenato piattaforma ferroviaria;	
L2=	0.00	(m), event. contributo oltre la piattaforma;	
L= L1 + L2 =	6.35	(m)	
Area bagnata (b=0.4m h=0.11m) =	0.043	m <sup>2</sup>	
W1' =	0.005	(m)	
W1'' =	0	(m)	
W2= A/L =	0.007	(m)	
Risulta quindi W=	0.012	(m)	
Il coefficiente di deflusso medio è	0.90	.	
Con i dati riportati si calcola:			
coefficiente udometrico u =	562.31	(l/s/ha)	
portata affluente per metro di cunetta =	0.357	(l/s/m).	
Poiché la lunghezza del tronco di calcolo è pari a	42.5	m, si calcola una portata di progetto di	15.2 l/s.
Verifica sezione manufatto			
Largh. fondo .....	0.40	m	
Altezza totale .....	0.46	m	
Pendenza sponde H/V .....	pareti verticali	m/m	
Percentuale riempimento .....	23	%	
Altezza idrica .....	0.11	m	
Area bagnata .....	0.04	m <sup>2</sup>	
Raggio Idraulico .....	0.07	m	
Pendenza longitudinale .....	0.0010	m/m	
Coefficiente di Manning .....	0.015	s/m <sup>1/3</sup>	
Portata .....	15.18	l/s	
Velocità .....	0.36	m/s	
La sezione idraulica, con un riempimento del	23.27	%	risulta verificata

<b>GENERAL CONTRACTOR</b> 		<b>ALTA SORVEGLIANZA</b> 			
	Progetto IN17	Lotto 11	Codifica Documento E I2 RI RI 01 0 4 001	Rev. A	Foglio 8 di 9

## 5.2 Canaletta RI01-CR01-AVBP

Si tratta della canaletta lato B.P. da km 0+125 a km 0+160.6: scorre in direzione Verona partendo dal prolungamento del sottopasso (WBS SL01) e si collega, all'inizio del rilevato in oggetto, alla canaletta del rilevato RI01A.

La canaletta ha dimensioni interne 40x50cm, viene posizionata a lato della piattaforma e raccoglie le acque meteoriche afferenti sulla semipiattaforma del binario pari AV. Poiché il tratto ferroviario in progetto presenta una livelletta a pendenza nulla e la canaletta viene posizionata seguendone l'andamento, per ottenere la pendenza desiderata (0,1%) e convogliare quindi le acque nella direzione prescelta (verso il RI01A ed il nodo di Verona) 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 21%.

Calcolo afflussi diretti			
L1=	6.35	(m), bacino drenato piattaforma ferroviaria;	
L2=	0.00	(m), event. contributo oltre la piattaforma;	
L= L1 + L2 =	6.35	(m)	
Area bagnata (b=0.4m h=0.1m) =	0.039	m <sup>2</sup>	
W1' =	0.005	(m)	
W1'' =	0	(m)	
W2= A/L =	0.006	(m)	
Risulta quindi W=	0.011	(m)	
Il coefficiente di deflusso medio è	0.90	.	
Con i dati riportati si calcola:			
coefficiente udometrico u =	583.56	(l/s/ha)	
portata affluente per metro di cunetta =	0.371	(l/s/m).	
Poiché la lunghezza del tronco di calcolo è pari a	35.6	m, si calcola una portata di progetto di	13.2 l/s.
Verifica sezione manufatto			
Largh. fondo .....	0.40	m	
Altezza totale .....	0.46	m	
Pendenza sponde H/V .....	pareti verticali	m/m	
Percentuale riempimento .....	21	%	
Altezza idrica .....	0.10	m	
Area bagnata .....	0.04	m <sup>2</sup>	
Raggio Idraulico .....	0.07	m	
Pendenza longitudinale .....	0.0010	m/m	
Coefficiente di Manning .....	0.015	s/m <sup>1/3</sup>	
Portata .....	13.19	l/s	
Velocità .....	0.34	m/s	
La sezione idraulica, con un riempimento del	20.81	%, risulta verificata	



GENERAL CONTRACTOR 		ALTA SORVEGLIANZA 				
		Progetto IN17	Lotto 11	Codifica Documento E I2 RI RI 01 0 4 001	Rev. A	Foglio 9 di 9

## 6 DOCUMENTI DI RIFERIMENTO

IN1711EI2RGID0000004	RELAZIONE IDROLOGICA
IN1711EI2P8RI01A4001	PLANIMETRIA IDRAULICA RI01A
IN1711EI2RIRI01A4001	RELAZIONE IDRAULICA SMALTIMENTO ACQUE RI01A