

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 10+733,61 AL KM 11+395,65
SISTEMAZIONI IDRAULICHE
Relazione idraulica smaltimento acque**

GENERAL CONTRACTOR		DIRETTORE LAVORI		SCALA -
IL PROGETTISTA INTEGRATORE	Consorzio Iricav Due Ing. Paolo MALAVENDA Ingegnere in ordine degli Ingegneri di Venezia n. 4289 Data: Giugno 2021		ing. Paolo CARMONA Data: Giugno 2021	

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

I	N	1	7	1	2	E	I	2	R	I	R	I	1	5	0	4	0	0	1	A	-	-	-	D	-	-	-
---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---

	VISTO CONSORZIO IRICAV DUE	
	Firma	Data
	Luca RANDOLFI	

Progettazione:

Rev.	Descrizione	Redatto	Data	Verificato	Data	Approvato	Data	IL PROGETTISTA Il Responsabile (Dot. Ing. Vito Meloni) ALBO PROVINCIALE INGEGNERI VERONA Iscrizione N° 1553 Data: Giugno 2021
A	EMISSIONE	Rocca	06/2021	Guilarte	06/2021	Aiello	06/2021	

CIG. 8377957CD1	CUP: J41E91000000009	File: IN1711E12RIR1104001A.DOCX
		Cod. origine:



Progetto cofinanziato dalla Unione Europea

GENERAL CONTRACTOR 		ALTA SORVEGLIANZA 				
RELAZIONE IDRAULICA SMALTIMENTO ACQUE	Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E I2 RI RI 15 0 4 001	Rev. A	Foglio 2 di 34	

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 dell'interasse tra gli embrici	6
4.3	Metodologia di verifica delle canalette.....	7
4.4	Metodologia di verifica dei fossi di laminazione e dimensionamento delle luci di efflusso.....	8
4.5	Metodologia di verifica delle tubazioni di scarico.....	10
5	VERIFICA DELL'INTERASSE TRA GLI EMBRICI	11
6	VERIFICHE DELLE CANALETTE	12
6.1	Canaletta RI15-CR01-AVBD	12
7	VERIFICHE DEI FOSSI DI LAMINAZIONE E DIMENSIONAMENTO DELLE LUCI DI EFFLUSSO	13
7.1	Fosso di laminazione RI15-FL01-AVBD	13
7.2	Fosso di laminazione RI15-FL02-AVBD.....	17
7.3	Canale di laminazione VI02-CL01-AVBD	21
7.4	Fosso di laminazione RI15-FL01-AVBP	25
7.5	Fosso di laminazione RI15-FL02-AVBP	29
8	VERIFICA DELLE TUBAZIONI DI SCARICO	33
9	DOCUMENTI DI RIFERIMENTO	34

GENERAL CONTRACTOR 	ALTA SORVEGLIANZA 				
RELAZIONE IDRAULICA SMALTIMENTO ACQUE	Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E I2 RI RI 15 0 4 001	Rev. A	Foglio 3 di 34

1 DESCRIZIONE GENERALE

La presente relazione riguarda l'intervento di realizzazione del rilevato ferroviario denominato RI15, facente parte della Linea AV/AC Torino – Venezia - Tratta Verona - Padova - Lotto funzionale Verona-Bivio Vicenza.

L'intervento inizia al km 10+733.61 e termina al km 11+395.65.

Le acque raccolte dall'intero sistema vengono accumulate nei fossi di laminazione e vengono scaricate nei recettori finali, nel rispetto dei limiti imposti dal Consorzio di Bonifica Alta Pianura Veneta.

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:

GENERAL CONTRACTOR 	ALTA SORVEGLIANZA 				
RELAZIONE IDRAULICA SMALTIMENTO ACQUE	Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E I2 RI RI 15 0 4 001	Rev. A	Foglio 4 di 34

scrosci	Tr 100 anni	
	a (mm/ore ⁿ)	n (adim.)
Verona Adige Nord	102.340	0.5950
Buttapietra	86.752	0.6177
Buttapietra/Arcole	94.281	0.6201
Cognola 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	
	a (mm/ore ⁿ)	n (adim.)
Verona Adige Nord	78.22	0.170
Buttapietra	81.64	0.129
Buttapietra/Arcole	85.945	0.1302
Cognola 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 fittizia Buttapietra/Arcole.

Per maggiori dettagli si rimanda all'elaborato "Relazione idrologica e idraulica attraversamenti secondari" (IN1710EI2RHID0000002).

3.2 Coefficienti di deflusso

La riduzione dell'afflusso (φ) alla 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 				
RELAZIONE IDRAULICA SMALTIMENTO ACQUE	Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E I2 RI RI 15 0 4 001	Rev. A	Foglio 5 di 34

4 DRENAGGIO DELLE ACQUE DI PIATTAFORMA

4.1 Descrizione del sistema

Le acque meteoriche della piattaforma ferroviaria vengono convogliate lungo il cordolo ai lati della piattaforma e smaltite mediante embrici posizionati sulle scarpate del rilevato, che recapitano in fossi in cls al piede rilevato.

Poiché nel tratto in oggetto sono presenti delle opere di protezione del rilevato, costituite da gabbioni metallici al piede e materassi Reno sulle scarpate, il posizionamento degli embrici è previsto con interasse pari a 15,50 m; in questo modo gli embrici vengono posizionati ogni 5 materassi, lasciando uno spazio di 50 cm tra due materassi consecutivi per l'alloggiamento. In alcuni casi, dove non è stato possibile rispettare questo interasse, gli embrici sono stati posizionati ad una distanza tale da poter essere comunque inseriti tra due materassi.

Al termine di ciascun tratto di fosso è previsto un manufatto di regolazione delle portate, costituito da un pozzetto al cui interno è posizionato un pancone metallico con un foro adeguatamente dimensionato, che permette di scaricare nel recapito finale una portata che rispetti il principio dell'invarianza idraulica, non superando quindi il limite imposto dal Consorzio di Bonifica competente (Consorzio Alta Pianura Veneta) di 5 l/s per ettaro. I fossi in cls hanno quindi la funzione di bacini di laminazione.

Per ulteriori dettagli si rimanda alla Planimetria Idraulica e agli elaborati specifici dei pozzetti di regolazione.

All'inizio del rilevato, sul lato del binario dispari, è presente una barriera antirumore, che termina alla pk 10+776. Inoltre, alla pk 10+734.59 e alla pk 10+748.60, sono previsti un tombino scatolare 2x2 (IN1E) e un fornace a due canne 3x2 (IN22). In questo tratto è prevista la posa di una canaletta in cls di dimensioni interne 40x40cm, dotata di griglia carrabile, a lato della piattaforma, a ridosso del cordolo della barriera antirumore. La canaletta, al termine della barriera, scarica le acque raccolte nel fosso al piede del rilevato.

Alla fine del rilevato in oggetto inizia un tratto in viadotto (VI02) le cui acque meteoriche vengono in parte recapitate nel sistema di laminazione della presente WBS.

Gli elementi costituenti il sistema ed oggetto di verifica sono quindi:

- Embrici;
- Canalette;
- Fossi di laminazione;
- Manufatti di regolazione delle portate;
- Tubazioni di scarico.

Nei paragrafi che seguono si descrivono le diverse metodologie utilizzate per le verifiche.

GENERAL CONTRACTOR 	ALTA SORVEGLIANZA 				
RELAZIONE IDRAULICA SMALTIMENTO ACQUE	Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E I2 RI RI 15 0 4 001	Rev. A	Foglio 6 di 34

4.2 Metodologia di verifica dell'interasse tra gli embrici

L'allontanamento dell'acqua di piattaforma, per i tratti in rilevato, è realizzato tramite canalette ad embrice, ovvero elementi discontinui posti ad interassi dimensionati per soddisfare in modo corretto la loro funzione che è quella di limitare i tiranti idrici sulle pavimentazioni a valori compatibili con la loro transitabilità, per garantire la dovuta sicurezza del sistema infrastruttura.

Il funzionamento idraulico di un embrice può essere assimilato a quello di una soglia sfiorante; la portata sfiorata Q [m^3/s] può essere definita come:

$$Q = C_q L h \sqrt{2gh}$$

nella quale:

- $C_q = 0,385$ è il coefficiente di deflusso;
- L [m] rappresenta la larghezza dell'embrice;
- h [m] rappresenta l'altezza del velo liquido all'imbocco dell'embrice.

Si è imposto un tempo di corrivazione minimo pari a 5 minuti poiché per tempi molto brevi la curva dell'intensità di pioggia a due parametri tende all'infinito, fornendo quindi dati non realistici.

Il drenaggio della piattaforma ferroviaria in rilevato avviene lungo il cordolo che delimita la piattaforma, che può essere costituito da un semplice cordolo bituminoso oppure dal cordolo su cui vengono montate le barriere antirumore. L'impiuvio che si viene così a creare è costituito da una sezione triangolare la cui altezza è strettamente legata all'altezza del cordolo che la delimita; la massima altezza del velo d'acqua che scorre quindi lungo il cordolo costituisce il limite da rispettare nella scelta dell'interasse tra gli elementi di scarico.

In linea generale viene ritenuta accettabile un'altezza massima del velo d'acqua pari a 6 cm (considerando che il cordolo bituminoso ha normalmente un'altezza di 8 cm), cui corrisponde, con una pendenza trasversale del sub-ballast pari al 3%, un allagamento massimo di 2.00 m.

Nella tabella di calcolo si inseriscono le caratteristiche geometriche della piattaforma, i valori dei parametri della curva di possibilità pluviometrica e le caratteristiche dell'elemento di raccolta (embrice) e si ottengono i valori della portata convogliata lungo il cordolo e della portata sfiorante dall'embrice, da cui si ricava il valore dell'interasse minimo da mantenere.

I valori da considerare sono due:

- l'interasse tra gli scarichi, che è funzione della capacità di portata della cunetta che si crea lungo il cordolo a lato della piattaforma, che a sua volta dipende direttamente dalla pendenza longitudinale del tratto e dalla larghezza della superficie drenata;
- l'interasse tra gli embrici, come funzione della capacità di portata dell'embrice stesso in relazione alle sue dimensioni geometriche.

Gli embrici andranno posizionati ad una distanza inferiore ad entrambi i valori ottenuti.

GENERAL CONTRACTOR 	ALTA SORVEGLIANZA 				
RELAZIONE IDRAULICA SMALTIMENTO ACQUE	Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E I2 RI RI 15 0 4 001	Rev. A	Foglio 7 di 34

4.3 Metodologia di verifica delle canalette

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

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

dove:

- φ è il coefficiente di deflusso;
- 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⁻ⁿ) ed n' della curva di probabilità climatica (per $Tr = 100$ anni) da assumere nella formula di u , sono riportati nel precedente paragrafo **Errore. L'origine riferimento non è stata trovata.**

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:

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

dove:

- Q =portata [m³/s]
- A =area liquida [m²]
- 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%.

GENERAL CONTRACTOR 	ALTA SORVEGLIANZA 				
RELAZIONE IDRAULICA SMALTIMENTO ACQUE	Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E I2 RI RI 15 0 4 001	Rev. A	Foglio 8 di 34

4.4 Metodologia di verifica dei fossi di laminazione e dimensionamento delle luci di efflusso

I fossi di guardia con funzione di laminazione e/o i bacini di laminazione sono stati dimensionati nell'intento di invasare le acque meteoriche raccolte sulla nuova infrastruttura garantendo lo scarico nei recettori finali nel rispetto dei limiti concessi dalla normativa regionale in relazione al principio dell'invarianza idraulica.

Nella tratta in oggetto lo scarico limite consentito è di 5 l/s/ha. Un manufatto di regolazione delle portate posto a valle dell'invaso garantisce che la portata scaricata non superi il valore imposto.

I fossi di laminazione hanno il compito di ridurre i picchi di portata che si verificano nei sistemi di drenaggio riducendoli a valori compatibili con i recapiti posti a valle. Nel caso specifico dell'opera in progetto l'incremento di portata dovuto alla impermeabilizzazione viene assorbito dal sistema di drenaggio attraverso l'invaso nei fossi o nei bacini di laminazione, le cui dimensioni sono legate quindi non alla sola funzione di convogliare le acque afferenti al recapito stabilito ma anche a quella di invaso dei volumi che eccedono la capacità del recettore finale.

Il dimensionamento del volume da accumulare è stato eseguito mediante il metodo cinematico (Alfonsi e Orsi, 1987):

$$W_m = S \cdot \varphi \cdot a \cdot \theta_w^n + \frac{t_c \cdot Q_u^2 \cdot \theta_w^{1-n}}{S \cdot \varphi \cdot a} - Q_u \cdot \theta_w - Q_u \cdot t_c$$

dove:

- S = superficie del bacino scolante;
- φ = coefficiente di afflusso del bacino scolante;
- a,n = parametri della curva di possibilità pluviometrica;
- t_c = tempo di corrivazione del bacino scolante, dal calcolo della rete di drenaggio;
- Q_u = portata massima scaricabile per il principio dell'invarianza idraulica;
- θ_w = durata critica del bacino di laminazione.

La durata critica per la laminazione si determina con metodo iterativo tramite la relazione:

$$n \cdot S \cdot \varphi \cdot a \cdot \theta_w^{n-1} + \frac{(1-n) \cdot t_c \cdot Q_u^2 \cdot \theta_w^{-n}}{S \cdot \varphi \cdot a} - Q_u = 0$$

Il tempo di corrivazione viene calcolato sommando il tempo di afflusso, convenzionalmente assunto pari a 5 minuti, e il tempo di rete, calcolato sul tratto più lungo con il massimo riempimento. Questa assunzione semplificativa risulta a favore di sicurezza in quanto per riempimenti maggiori la velocità risulta maggiore e di conseguenza risulta minore il tempo di percorrenza: a tempi minori corrisponde una maggiore intensità di pioggia.

GENERAL CONTRACTOR 	ALTA SORVEGLIANZA 				
RELAZIONE IDRAULICA SMALTIMENTO ACQUE	Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E I2 RI RI 15 0 4 001	Rev. A	Foglio 9 di 34

Vengono inoltre simulati diversi eventi di pioggia, con l'applicazione del metodo cinematico, dai quali si ottengono i grafici dell'andamento del volume accumulato e del tirante idrico nel fosso/bacino in funzione della durata della precipitazione. La durata dell'evento critico è quella ricavata dal metodo Alfonsi-Orsi precedentemente descritto, a tale evento corrisponde il massimo volume da invasare.

La portata in uscita dal sistema corrisponde alla massima portata scaricabile ed è assunta costante per semplicità, anche se con un calcolo più raffinato dovrebbe partire da un valore nullo per aumentare al crescere del livello idrico nel serbatoio di accumulo. Dato che si tratta di portate estremamente piccole si è ritenuto di poter tralasciare il calcolo raffinato assegnando un **franco minimo di sicurezza all'interno del fosso/bacino pari a 10 cm.**

I volumi da laminare ottenuti con i due metodi risultano pressoché uguali.

Ai fossi viene data una leggera pendenza longitudinale che facilita il transito della portata verso il punto di scarico e lo svuotamento del fosso stesso.

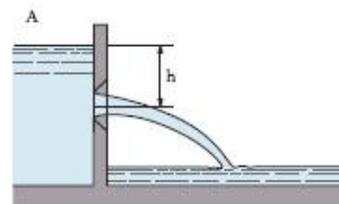
Il rilascio delle acque di piattaforma avverrà in modo controllato attraverso manufatti appositamente progettati che garantiscono la regolazione delle portate laminate in uscita dal sistema.

Il controllo della portata in uscita avviene attraverso una luce opportunamente dimensionata applicando la formula della portata effluente da luce a battente:

$$Q = \mu \cdot A \cdot \sqrt{2 \cdot g \cdot h}$$

nella quale:

- $\mu = 0,6$ è il coefficiente di contrazione;
- A [m²] rappresenta la sezione del foro = $\pi D^2/4$, con D [m] diametro del foro;
- h [m] rappresenta il carico idraulico sulla luce = $H-D/2$, con H [m] altezza del pelo libero nel manufatto.
- g [m/s²] è l'accelerazione di gravità.



Una volta individuato il bacino afferente si calcola la massima portata scaricabile e con la formula appena descritta si ricava il valore del diametro della luce effluente.

GENERAL CONTRACTOR 	ALTA SORVEGLIANZA 				
RELAZIONE IDRAULICA SMALTIMENTO ACQUE	Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E I2 RI RI 15 0 4 001	Rev. A	Foglio 10 di 34

4.5 Metodologia di verifica delle tubazioni di scarico

L'analisi idraulica delle tubazioni viene eseguita mediante valutazione del deflusso della corrente a pelo libero in condizioni di moto uniforme.

Viene utilizzata la formula di Chézy:

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

dove:

- Q=portata [m³/s]
- A=area liquida [m²]
- n=coefficiente di scabrezza di Manning [m^{-1/3}s] (0,015 per il cls, 0,012 per il PEAD e il PVC)
- R=raggio idraulico [m]
- J=pendenza longitudinale [m/m]

Le tubazioni si ritengono verificate con riempimento massimo pari all'80%.

Inoltre, come indicato nella circolare del Ministero dei Lavori Pubblici n.11633 del 7/1/1974, la velocità massima della corrente all'interno della tubazione non dovrà di norma superare i 5 m/s.

Per garantire lo smaltimento anche in condizioni eccezionali in cui il pozzetto di regolazione della portata non sia in grado di svolgere correttamente la sua funzione e per semplificare le operazioni di pulizia e manutenzione si è scelto di utilizzare tubazioni di diametro DE400, anche dove sarebbero sufficienti diametri inferiori.

GENERAL CONTRACTOR 	ALTA SORVEGLIANZA 				
RELAZIONE IDRAULICA SMALTIMENTO ACQUE	Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E I2 RI RI 15 0 4 001	Rev. A	Foglio 11 di 34

5 VERIFICA DELL'INTERASSE TRA GLI EMBRICI

Le acque meteoriche della piattaforma ferroviaria vengono allontanate mediante embrici posizionati sulle scarpate del rilevato, come descritto precedentemente.

La larghezza della superficie drenata è quella della semipiattaforma.

La pendenza longitudinale della livelletta ferroviaria nel tratto in esame è pari allo 0.703%; la larghezza della piattaforma drenata è 6.55m.

Con una fascia allagata di larghezza 2.00 m e un'altezza massima del velo d'acqua di 6 cm l'interasse massimo tra gli scarichi risulta pari a 32.2 m, mentre l'interasse tra gli elementi di raccolta risulta pari a 19.95 m. L'interasse di progetto è 15.5 m, la verifica è pertanto soddisfatta.

Calcolo deflusso			R115
Sezioni			km 10+660 - 11+394
Larghezza piattaforma drenata [m]	W		6,55
Pendenza trasversale sub-ballast [%]	i		0,03
Angolo sulla verticale [grad]	q		88,28
Larghezza banchina allagata [m]	b		1,40
Altezza d'acqua massima ammissibile [m]	h		0,042
Pendenza ferroviaria longitudinale [m/m]	p		0,00654
Area di deflusso [m ²]	Ad		0,03
Raggio idraulico banchina [m]	R		0,02
Coefficiente di Strickler sub-ballast [m ^{1/3} /s]	Ks		80,00
Portata longitudinale convogliata dalla banchina [l/s]	Q		14,19
Velocità di deflusso in cunetta [m/s]	v		0,48
Calcolo interasse scarichi			
Coefficienti c.p.p.	a [mm/h ⁿ]	94,28	
50% Buttapietra 50%Arcole	n	0,620	
Durata precipitazione [min]	T _c	5	
Coefficiente di laminazione	e	1,00	
Coefficiente di afflusso	j	1,00	
Intensità precipitazione [mm/h]	i	242	
Coefficiente udometrico [l/s/ha]	u	674	673,7
Portata drenata/m [l/s/m]	Q		0,44
INTERASSE SCARICHI [m]			32,2
Progetto			
INTERASSE ELEMENTI DI RACCOLTA [m]			15
Verifica interasse embrici			
Carico idrico [m]	h		0,04
Coeff di contrazione	C _q	0,385	
Larghezza embrice [m]	L	0,6	
Portata sfiorata embrice [l/s]	Q		8,80
Interasse embrici [m]	X _e		19,95

GENERAL CONTRACTOR 	ALTA SORVEGLIANZA 				
RELAZIONE IDRAULICA SMALTIMENTO ACQUE	Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E I2 RI RI 15 0 4 001	Rev. A	Foglio 12 di 34

6 VERIFICHE DELLE CANALETTE

6.1 Canaletta RI15-CR01-AVBD

Si tratta di una canaletta posizionata a lato sx della piattaforma nella parte iniziale del rilevato in oggetto, dalla pk 10+734 alla pk 10+777.

La presenza del tombino IN1E e del successivo fornice IN22, che sono molto ravvicinati, impedisce di prolungare i fossi di laminazione per lasciare spazio alle rampe di scavalco dello stradello di servizio. Per evitare che l'interasse tra due embrici successivi nel tratto in corrispondenza delle due interferenze superi il valore massimo verificato al cap.5 viene quindi inserita la canaletta a lato piattaforma.

Raccoglie le acque relative al tratto di semipiattaforma e di rilevato nord dal km 10+734 al km 10+794 e le recapita nel fosso RI15-FL01-AVBD.

La canaletta ha dimensioni interne 40x40cm ed è lunga 43.80 m; il tratto afferente è lungo 60 m. La pendenza longitudinale è pari allo 0.2% in direzione Vicenza ed è ottenuta con la realizzazione di un getto di magrone sul fondo della canaletta. La canaletta, considerata l'altezza minima effettiva per la presenza del getto di magrone (pari a 15 cm), è verificata con un riempimento del 64%.

Calcolo afflussi diretti			
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=0,1m) =	0,039	m ²	
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 uometrico u =	473,29	(l/s/ha)	
portata affluente per metro di cunetta =	0,310	(l/s/m).	
Poiché la lunghezza del tronco di calcolo è pari a	60	m, si calcola una portata di progetto di	18,6 l/s.
Verifica sezione manufatto			
Largh. fondo	0,40	m	
Altezza totale	0,15	m	
Pendenza sponde H/V	pareti verticali	m/m	
Percentuale riempimento	64	%	
Altezza idrica	0,10	m	
Area bagnata	0,04	m ²	
Raggio Idraulico	0,07	m	
Pendenza longitudinale	0,0020	m/m	
Coefficiente di Manning	0,015	s/m ^{1/3}	
Portata	18,60	l/s	
Velocità	0,48	m/s	
La sezione idraulica, con un riempimento del	64,28	%, risulta verificata	

GENERAL CONTRACTOR 	ALTA SORVEGLIANZA 				
RELAZIONE IDRAULICA SMALTIMENTO ACQUE	Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E I2 RI RI 15 0 4 001	Rev. A	Foglio 13 di 34

7 VERIFICHE DEI FOSSI DI LAMINAZIONE E DIMENSIONAMENTO DELLE LUCI DI EFFLUSSO

7.1 Fosso di laminazione RI15-FL01-AVBD

Si tratta del fosso posto al piede del rilevato lato binario dispari dal km 10+770 al km 11+045.

Riceve le acque meteoriche afferenti sulla semipiattaforma del binario dispari e sulla scarpata del rilevato nord nel tratto compreso tra il km 10+734 e il km 11+058.

Presenta una sezione trapezia con sponde a pendenza 1/1, larghezza al fondo pari a 1.50 m, altezza pari a 1.00 m e larghezza in sommità pari a 3.50 m. Ha una pendenza pari allo 0,1% in direzione Verona e una lunghezza pari a 276 m.

Alla pk 11+050, nel pozzetto RI15-PZ02-AVBD, confluisce la portata del fosso RI15-FL02-AVBD proveniente dal manufatto di regolazione RI15-MRP02-AVBD e recapitata nel fosso RI15-FL01-AVBD dalla tubazione RI15-TS02-AVBD. Poiché la portata proveniente dal fosso successivo è già stata laminata, si considera che tale portata transiti nel fosso in questione e si aggiunga alla portata scaricabile.

Al termine del fosso, alla pk 10+768, viene realizzato un manufatto di regolazione della portata uscente (RI15-MRP01-AVBD), costituito da un pozzetto di dimensioni interne 4.10x2.00 m al cui interno si colloca un pancone metallico nel quale è presente un foro di diametro 65 mm.

Dal pozzetto parte la tubazione di scarico in PEAD DE400 (RI15-TS01A-AVBD) che prosegue in direzione sud (RI15-TS01B-AVBD) appoggiata al fondo all'interno del tombino IN22 e confluisce nel pozzetto RI15-PZ01-AVBP, nel quale viene recapitata anche la portata proveniente dal B.P., da cui parte la tubazione (RI15-TS01A-AVBP e RI15-TS01B-AVBP) che recapita le acque laminate nell'inalveazione a sud del tombino IN1E.

Nella prima tabella vengono riportati i dati che caratterizzano il sistema di raccolta e accumulo.

Dati dell'invaso		Volume effettivo disponibile con fosso in pendenza				
tipologia:	fosso di guardia	delta fondo	0,276	m		
dimensioni:		altezza idrica monte	0,62	m		
base minore	1,50 m	base maggiore monte	2,748	m		
altezza	1,00 m	area liquida monte	1,3254	m ²		
pendenza sponde	1 m/m	area liquida media	1,7427	m ²		
franco	0,10 m	volume effettivo	480,98	m ³		
altezza idrica	0,90 m					
base maggiore	3,30 m					
area liquida	2,16 m ²					
lunghezza fosso	276 m					
pendenza fosso	0,001 m/m					
scabrezza (Manning)	0,015 s/m ^{1/3}					
perimetro bagnato	4,046 m					
raggio idraulico	0,534 m					
velocità	1,39 m/s					

GENERAL CONTRACTOR 	ALTA SORVEGLIANZA 				
	RELAZIONE IDRAULICA SMALTIMENTO ACQUE	Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E I2 RI RI 15 0 4 001	Rev. A

Nella seconda tabella si riportano i coefficienti della curva di possibilità pluviometrica e i dati del bacino afferente.

Dati pluviometrici		Stazione fittizia 50%Buttapietra-50%Arcole				
a - coeff curva h=atn per tempi inferiori all'ora					93,9 mm/ore ⁿ	
n' - coeff curva h=atn per tempi inferiori all'ora					0,6145 -	
a - coeff curva h=atn per piogge orarie					86,2 mm/ore ⁿ	
n - coeff curva h=atn per piogge orarie					0,128 -	
Dati del bacino						
lunghezza del tratto	324 m		da pk 10734	a pk 11058		
pendenza del tratto	0,00654 m/m			324		
superficie afferente pavimentata	4228,2 m ²		larghezza sup. aff. pav.	6,55	3 3,5 m	
coefficiente di deflusso	0,9 -				(=sempiattaforma AV, stradello e fosso)	
superficie afferente non pav.	1620 m ²		larghezza sup. rilevato	5 m		
coefficiente di deflusso	0,6 -				(=scarpata media nel tratto)	
superficie afferente aree agricole	0 m ²		larghezza sup. agricola	0 m		
coefficiente di deflusso	0,1 -				(=fascia di campagna esterna)	
superficie totale	5848,2 m ²	0,00585 km ²		0,58482 ha		
coeff di deflusso ragguagliato	0,82					
tempo di corrvazione Tc	8,32 min	0,139 ore				
Htc - altezza di pioggia caduta nel Tc	27,88 mm					
i(dt) - intensità di pioggia oraria in Tc (ietogramma rettangolare)	201,15 mm/h					
h(dt) - altezza di pioggia in mm relativa al passo di tempo dt - vedi tabella						
Qin - portata affluente	$Q_{in} = \frac{h(dt) \times S \times \varphi}{dt}$					

Si calcola quindi la massima portata scaricabile, dalla quale si ricava la dimensione della luce di efflusso.

Portata massima scaricabile			
Portata specifica scaricabile (consorzio APV)	5 l/s/ha	0,005	m ³ /s/ha
Qout - portata massima in uscita dall'invaso	2,924 l/s	0,002924	m ³ /s
portata proveniente dal fosso precedente	5,282 l/s	0,005282	m³/s

Caratteristiche luce di efflusso			
diametro	0,065 m	65 mm	
coeff.	0,6 -		
sezione	0,0033183 m ²		
g	9,806 m/s ²		
carico massimo	0,8675 m	=altezza idrica - diametro/2	
Qmax	0,008212 m ³ /s	8,212 l/s	
Q scaricabile	0,008206 m³/s	8,206 l/s	

Risulta una luce di efflusso di diametro 65 mm.

GENERAL CONTRACTOR 	ALTA SORVEGLIANZA 				
RELAZIONE IDRAULICA SMALTIMENTO ACQUE	Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E I2 RI RI 15 0 4 001	Rev. A	Foglio 15 di 34

Si procede poi con il calcolo del tempo di corrivazione, della massima portata di pioggia e del volume di laminazione con il metodo Alfonsi-Orsi descritto al paragrafo 4.4 e alla verifica del volume accumulato nel rispetto del principio dell'invarianza idraulica.

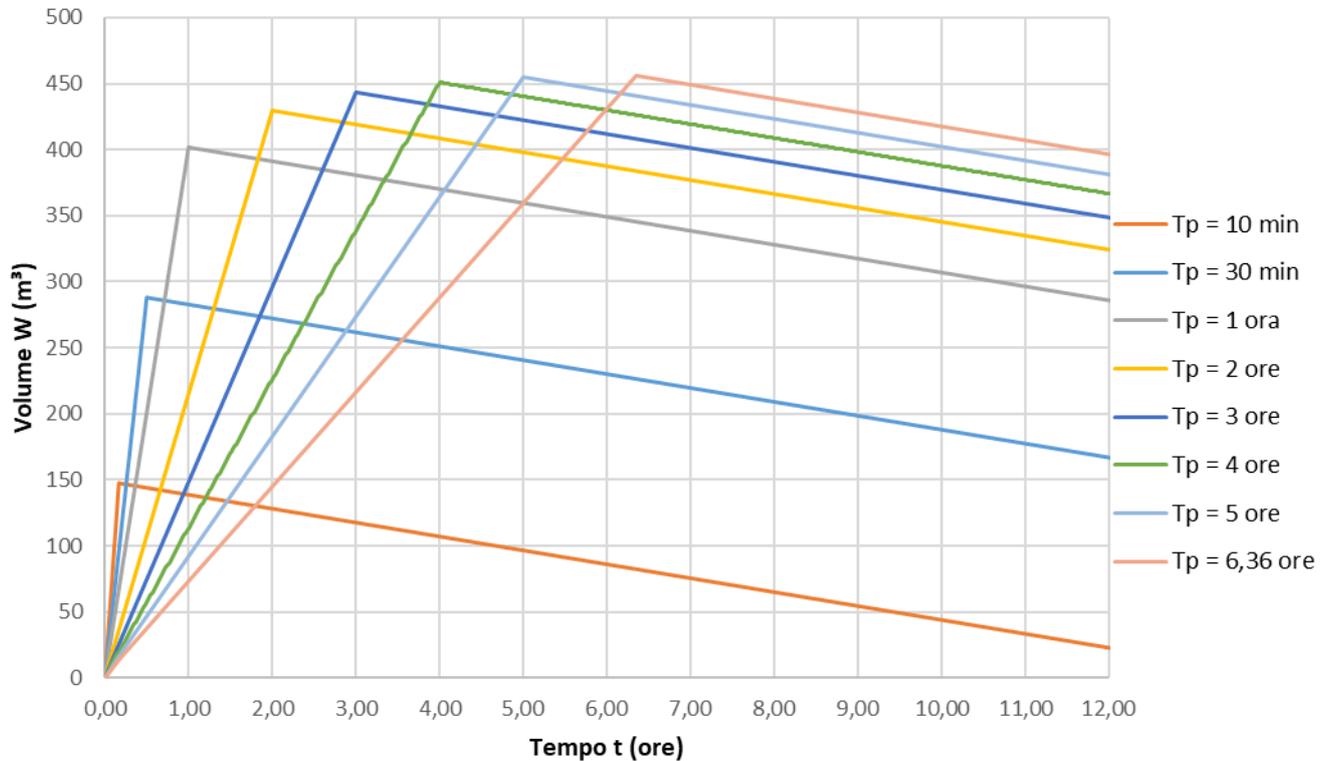
CALCOLO DEL TEMPO DI CORRIVAZIONE E DELLA PORTATA MASSIMA					
tempo di afflusso (5 min)	0,083	ore	5,00	min	300,0 sec
tempo di rete (=L/v)	0,055	ore	3,32	min	198,9 sec
tempo di corrivazione	0,139	ore	8,32	min	498,9 sec
intensità di pioggia critica	201,15	mm/ora	0,2012	m/ora	
portata massima	0,26694	m³/s	266,94	l/s	
volume massimo	133,18	m³			
portata specifica scaricabile	5,00	l/s/ha			
portata massima scaricabile	0,002924	m³/s	2,924	l/s	
volume scaricabile	1,46	m³			
CALCOLO DEL VOLUME DI LAMINAZIONE					
Superficie del bacino scolante	5848,2	m²			
coefficiente di afflusso del bacino scolante	0,82				
a	0,0862	m/ore ⁿ			
n	0,128				
durata critica del bacino di laminazione	6,36	ore			
tempo di corrivazione del bacino scolante	0,139	ore			
portata massima scaricabile per invarianza idraulica	10,527	m³/h			
volume di laminazione	453,621	m³			
	0,00				
VERIFICA DELL'INVARIANZA IDRAULICA					
volume di laminazione	453,62	m³			
volume disponibile	480,98	m³			
delta volume	27,36	m³			

A seguire si riportano i grafici dei volumi accumulati e dei tiranti idrici in funzione della durata dell'evento meteorico e la tabella riepilogativi dei risultati della simulazione con il metodo cinematico.

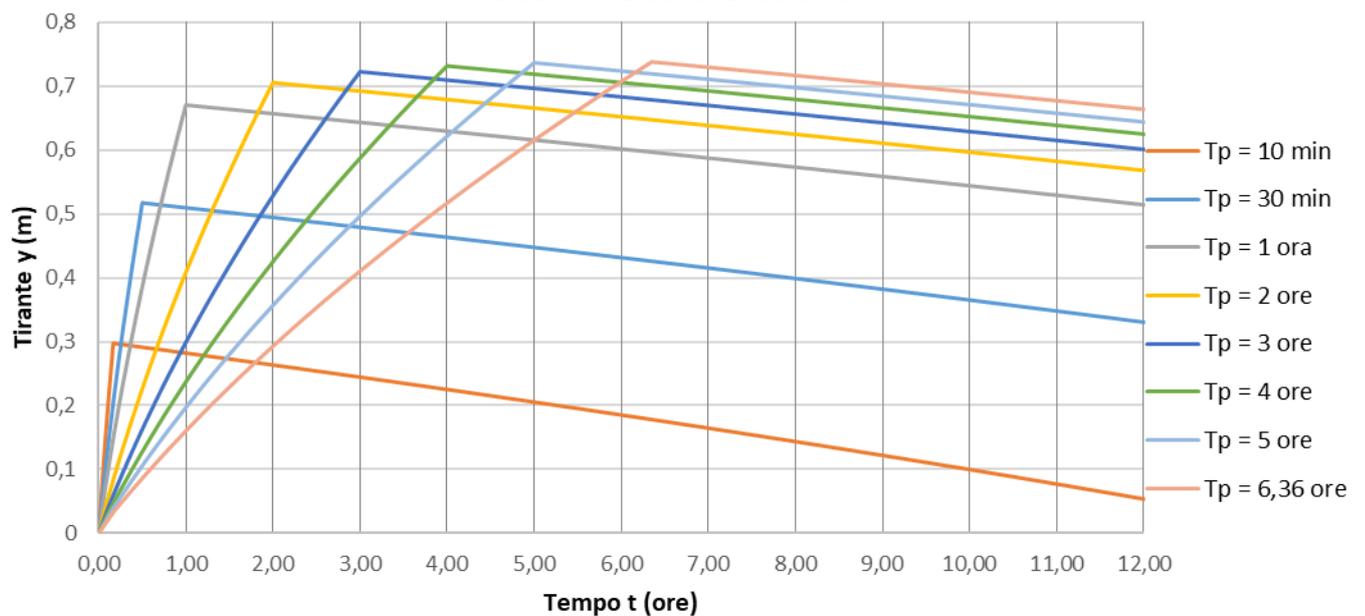
durata 1	durata 2	durata 3	durata 4	durata 5	durata 6	durata 7	durata 8	
10	30	60	120	180	240	300	382	min
0,17	0,50	1,00	2,00	3,00	4,00	5,00	6,36	ore
31,22	61,33	86,20	94,20	99,22	102,94	105,92	109,23	mm
187,35	122,66	86,20	47,10	33,07	25,73	21,18	17,17	mm/h

Risultati simulazione	
Capacità dell'invaso	481,0 m³
Massimo volume da invasare	456,1 m³
Rapporto tra riempimento e capacità dell'invaso	95%
Tempo di svuotamento	15,4 ore

Andamento del volume accumulato



Andamento del tirante idrico



GENERAL CONTRACTOR 		ALTA SORVEGLIANZA 				
RELAZIONE IDRAULICA SMALTIMENTO ACQUE	Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E I2 RI RI 15 0 4 001	Rev. A	Foglio 17 di 34	

7.2 Fosso di laminazione RI15-FL02-AVBD

Si tratta del fosso posto al piede del rilevato lato binario dispari dal km 11+055 al km 11+400.

Riceve le acque meteoriche afferenti sulla semipiattaforma del binario dispari e sulla scarpata del rilevato nord nel tratto compreso tra il km 11+058 e il km 11+420.

Presenta una sezione trapezia con sponde a pendenza 1/1, larghezza al fondo pari a 1.75 m, altezza pari a 1.00 m e larghezza in sommità pari a 3.75 m. Ha una pendenza pari allo 0,1% in direzione Verona e una lunghezza di 350 m.

Alla pk 11+400 la tubazione VI02-TS01-AVBD scarica nel fosso la portata laminata proveniente dal primo tratto del viadotto VI02.

Al termine del fosso, alla pk 11+055, viene realizzato un manufatto di regolazione della portata uscente (RI15-MRP02-AVBD), costituito da un pozzetto di dimensioni interne 4.35x2.00 m al cui interno si colloca un pancone metallico nel quale è presente un foro di diametro 52 mm. La portata laminata viene scaricata nel fosso precedente RI15-FL01-AVBD attraverso la tubazione in PEAD DE400 RI15-TS02-AVBD.

Nella prima tabella vengono riportati i dati che caratterizzano il sistema di raccolta e accumulo.

Dati dell'invaso			Volume effettivo disponibile con fosso in pendenza			
tipologia:	fosso di guardia		delta fondo	0,35 m		
dimensioni:			altezza idrica monte	0,55 m		
base minore	1,75 m		base maggiore monte	2,85 m		
altezza	1,00 m		area liquida monte	1,2650 m ²		
pendenza sponde	1 m/m		area liquida media	1,8250 m ²		
franco	0,10 m		volume effettivo	638,75 m ³		
altezza idrica	0,90 m					
base maggiore	3,55 m					
area liquida	2,385 m ²					
lunghezza fosso	350 m					
pendenza fosso	0,001 m/m					
scabrezza (Manning)	0,015 s/m ^{1/3}					
perimetro bagnato	4,296 m					
raggio idraulico	0,555 m					
velocità	1,42 m/s					

Nella seconda tabella si riportano i coefficienti della curva di possibilità pluviometrica e i dati del bacino afferente.

GENERAL CONTRACTOR 	ALTA SORVEGLIANZA 				
	RELAZIONE IDRAULICA SMALTIMENTO ACQUE	Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E I2 RI RI 15 0 4 001	Rev. A

Dati pluviometrici		Stazione fittizia 50%Buttapietra-50%Arcole			
a - coeff curva h=atn per tempi inferiori all'ora				93,9	mm/ore ⁿ
n' - coeff curva h=atn per tempi inferiori all'ora				0,6145	-
a - coeff curva h=atn per piogge orarie				86,2	mm/ore ⁿ
n - coeff curva h=atn per piogge orarie				0,128	-
Dati del bacino					
lunghezza del tratto	362 m		da pk	11058	a pk 11420
pendenza del tratto	0,00654 m/m				362
superficie afferente pavimentata	4814,6 m ²		larghezza sup. aff. pav.	6,55	3 3,75 m
coefficiente di deflusso	0,9 -				(=semipiattaforma AV, stradello e fosso)
superficie afferente non pav.	2715 m ²		larghezza sup. rilevato	7,5	m
coefficiente di deflusso	0,6 -				(=scarpata media nel tratto)
superficie afferente aree agricole	0 m ²		larghezza sup. agricola	0	m
coefficiente di deflusso	0,1 -				(=fascia di campagna esterna)
superficie totale	7529,6 m ²	0,00753 km ²			0,75296 ha
coeff di deflusso ragguagliato	0,79				
tempo di corrivazione Tc	9,10 min	0,152 ore			
Htc - altezza di pioggia caduta nel Tc	29,46 mm				
i(dt) - intensità di pioggia oraria in Tc (ietogramma rettangolare)	194,31 mm/h				
h(dt) - altezza di pioggia in mm relativa al passo di tempo dt - vedi tabella					
Qin - portata affluente	$Q_{in} = \frac{h(dt) \times S \times \varphi}{dt}$				

Si calcola quindi la massima portata scaricabile, dalla quale si ricava la dimensione della luce di efflusso.

Portata massima scaricabile		
Portata specifica scaricabile (consorzio APV)	5 l/s/ha	0,005 m ³ /s/ha
Qout - portata massima in uscita dall'invaso	3,765 l/s	0,003765 m ³ /s
portata proveniente dal fosso precedente	1,517 l/s	0,001517 m³/s

Caratteristiche luce di efflusso		
diametro	0,052 m	52 mm
coeff.	0,6 -	
sezione	0,0021237 m ²	
g	9,806 m/s ²	
carico massimo	0,874 m	=altezza idrica - diametro/2
Qmax	0,005276 m ³ /s	5,276 l/s
Q scaricabile	0,005282 m³/s	5,282 l/s

Risulta una luce di efflusso di diametro 52 mm.

GENERAL CONTRACTOR 	ALTA SORVEGLIANZA 				
RELAZIONE IDRAULICA SMALTIMENTO ACQUE	Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E I2 RI RI 15 0 4 001	Rev. A	Foglio 19 di 34

Si procede poi con il calcolo del tempo di corrivazione, della massima portata di pioggia e del volume di laminazione con il metodo Alfonsi-Orsi descritto al paragrafo 4.4 e alla verifica del volume accumulato nel rispetto del principio dell'invarianza idraulica.

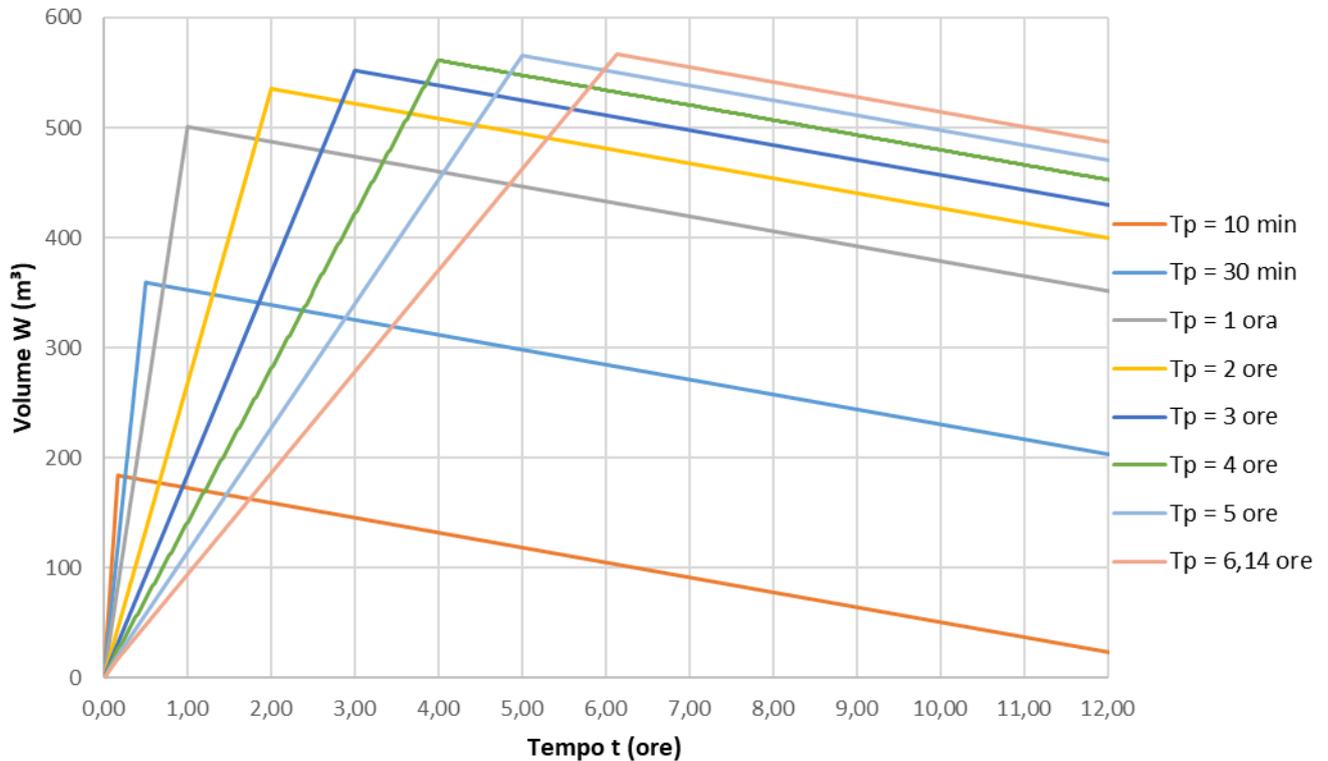
CALCOLO DEL TEMPO DI CORRIVAZIONE E DELLA PORTATA MASSIMA					
tempo di afflusso (5 min)	0,083	ore	5,00	min	300,0 sec
tempo di rete (=L/v)	0,068	ore	4,10	min	245,8 sec
tempo di corrivazione	0,152	ore	9,10	min	545,8 sec
intensità di pioggia critica	194,31	mm/ora	0,1943	m/ora	
portata massima	0,32181	m³/s	321,81	l/s	
volume massimo	175,63	m³			
portata specifica scaricabile	5,00	l/s/ha			
portata massima scaricabile	0,003765	m³/s	3,765	l/s	
volume scaricabile	2,05	m³			
CALCOLO DEL VOLUME DI LAMINAZIONE					
Superficie del bacino scolante	7529,6	m²			
coefficiente di afflusso del bacino scolante	0,79				
a	0,0862	m/ore ⁿ			
n	0,128				
durata critica del bacino di laminazione	6,14	ore			
tempo di corrivazione del bacino scolante	0,152	ore			
portata massima scaricabile per invarianza idraulica	13,553	m³/h			
volume di laminazione	563,320	m³			
	0,00				
VERIFICA DELL'INVARIANZA IDRAULICA					
volume di laminazione	563,32	m³			
volume disponibile	638,75	m³			
delta volume	75,43	m³			

A seguire si riportano i grafici dei volumi accumulati e dei tiranti idrici in funzione della durata dell'evento meteorico e la tabella riepilogativi dei risultati della simulazione con il metodo cinematico.

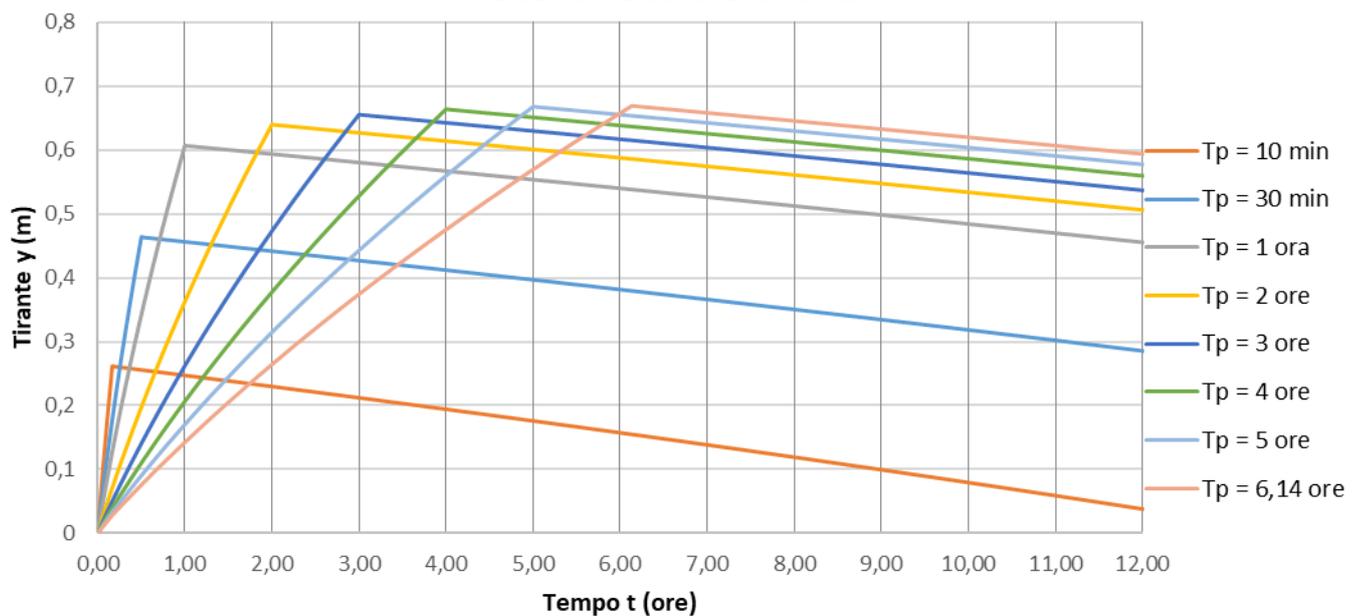
durata 1	durata 2	durata 3	durata 4	durata 5	durata 6	durata 7	durata 8	
10	30	60	120	180	240	300	368	min
0,17	0,50	1,00	2,00	3,00	4,00	5,00	6,14	ore
31,22	61,33	86,20	94,20	99,22	102,94	105,92	108,74	mm
187,35	122,66	86,20	47,10	33,07	25,73	21,18	17,71	mm/h

Risultati simulazione	
Capacità dell'invaso	638,8 m³
Massimo volume da invasare	566,8 m³
Rapporto tra riempimento e capacità dell'invaso	89%
Tempo di svuotamento	29,8 ore

Andamento del volume accumulato



Andamento del tirante idrico



GENERAL CONTRACTOR 		ALTA SORVEGLIANZA 				
RELAZIONE IDRAULICA SMALTIMENTO ACQUE	Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E I2 RI RI 15 0 4 001	Rev. A	Foglio 21 di 34	

7.3 Canale di laminazione VI02-CL01-AVBD

Si tratta del fosso a sezione rettangolare posto a lato delle pile del viadotto VI02 dal km 11+412 al km 11+472.

Riceve le acque meteoriche provenienti dai pluviali del viadotto Illasi (VI02) che scaricano le portate afferenti relative alla piattaforma ferroviaria dal km 11+420 al km 11+575, compreso quindi il tratto sul ponte ad arco.

Presenta una sezione rettangolare con base pari a 2.50 m e altezza pari a 2.00 m. Ha una pendenza pari allo 0,1% in direzione Verona e una lunghezza di 60 m.

Alla pk 11+410 viene realizzato un manufatto di regolazione della portata uscente (VI02-MRP01-AVBD), costituito da un pozzetto di dimensioni interne 3.10x2.00 m al cui interno si colloca un pancone metallico nel quale è presente un foro di diametro 23 mm. La portata laminata viene scaricata nel fosso precedente RI15-FL02-AVBD attraverso la tubazione in PEAD DE400 VI02-TS01-AVBD.

Nella prima tabella vengono riportati i dati che caratterizzano il sistema di raccolta e accumulo.

Dati dell'invaso							
tipologia:	fosso di guardia						
dimensioni:							
base	2,50	m					
altezza	2,00	m					
franco	0,10	m					
altezza idrica	1,90	m					
area liquida	4,75	m ²					
lunghezza fosso	60	m					
pendenza fosso	0,001	m/m					
scabrezza (Manning)	0,015	s/m ^{1/3}					
perimetro bagnato	6,300	m					
raggio idraulico	0,754	m					
velocità	1,75	m/s					
			Volume effettivo disponibile con fosso in pendenza				
			delta fondo	0,06	m		
			altezza idrica monte	1,84	m		
			area liquida monte	4,6000	m ²		
			area liquida media	4,6750	m ²		
			volume effettivo	280,50	m ³		

Nella seconda tabella si riportano i coefficienti della curva di possibilità pluviometrica e i dati del bacino afferente.

GENERAL CONTRACTOR 	ALTA SORVEGLIANZA 				
	RELAZIONE IDRAULICA SMALTIMENTO ACQUE	Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E I2 RI RI 15 0 4 001	Rev. A

Dati pluviometrici		Stazione fittizia 50%Buttapietra-50%Arcole			
a - coeff curva h=atn per tempi inferiori all'ora					93,9 mm/ore ⁿ
n' - coeff curva h=atn per tempi inferiori all'ora					0,6145 -
a - coeff curva h=atn per piogge orarie					86,2 mm/ore ⁿ
n - coeff curva h=atn per piogge orarie					0,128 -
Stazione fittizia 50%Buttapietra-50%Arcole					
Dati del bacino					
lunghezza del tratto	155 m		da pk 11420	a pk 11575	
pendenza del tratto	0,00654 m/m			155	
superficie afferente pavimentata	3038 m ²		larghezza sup. aff. pav. 13,1	0	6,5 m
coefficiente di deflusso	0,9 -		(=semipiattaforma AV, stradello e fosso)		
superficie afferente non pav.	0 m ²		larghezza sup. rilevato	0 m	
coefficiente di deflusso	0,6 -		(=scarpata media nel tratto)		
superficie afferente aree agricole	0 m ²		larghezza sup. agricola	0 m	
coefficiente di deflusso	0,1 -		(=fascia di campagna esterna)		
superficie totale	3038 m ²	0,00304 km ²	0,3038 ha		
coeff di deflusso ragguagliato	0,90				
tempo di corrivazione Tc	5,57 min	0,093 ore			
Htc - altezza di pioggia caduta nel Tc	21,80 mm				
i(dt) - intensità di pioggia oraria in Tc (ietogramma rettangolare)	234,71 mm/h				
h(dt) - altezza di pioggia in mm relativa al passo di tempo dt - vedi tabella					
Qin - portata affluente	$Q_{in} = \frac{h(dt) \times S \times \varphi}{dt}$				

Si calcola quindi la massima portata scaricabile, dalla quale si ricava la dimensione della luce di efflusso.

Portata massima scaricabile		
Portata specifica scaricabile (consorzio APV)	5 l/s/ha	0,005 m ³ /s/ha
Qout - portata massima in uscita dall'invaso	1,519 l/s	0,001519 m ³ /s

Caratteristiche luce di efflusso		
diametro	0,023 m	23 mm
coeff.	0,6 -	
sezione	0,0004155 m ²	
g	9,806 m/s ²	
carico massimo	1,8885 m	=altezza idrica - diametro/2
Qmax	0,001517 m ³ /s	1,517 l/s

Risulta una luce di efflusso di diametro 23 mm.

Si procede poi con il calcolo del tempo di corrivazione, della massima portata di pioggia e del volume di laminazione con il metodo Alfonsi-Orsi descritto al paragrafo 4.4 e alla verifica del volume accumulato nel rispetto del principio dell'invarianza idraulica.

GENERAL CONTRACTOR 	ALTA SORVEGLIANZA 				
	RELAZIONE IDRAULICA SMALTIMENTO ACQUE	Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E I2 RI RI 15 0 4 001	Rev. A

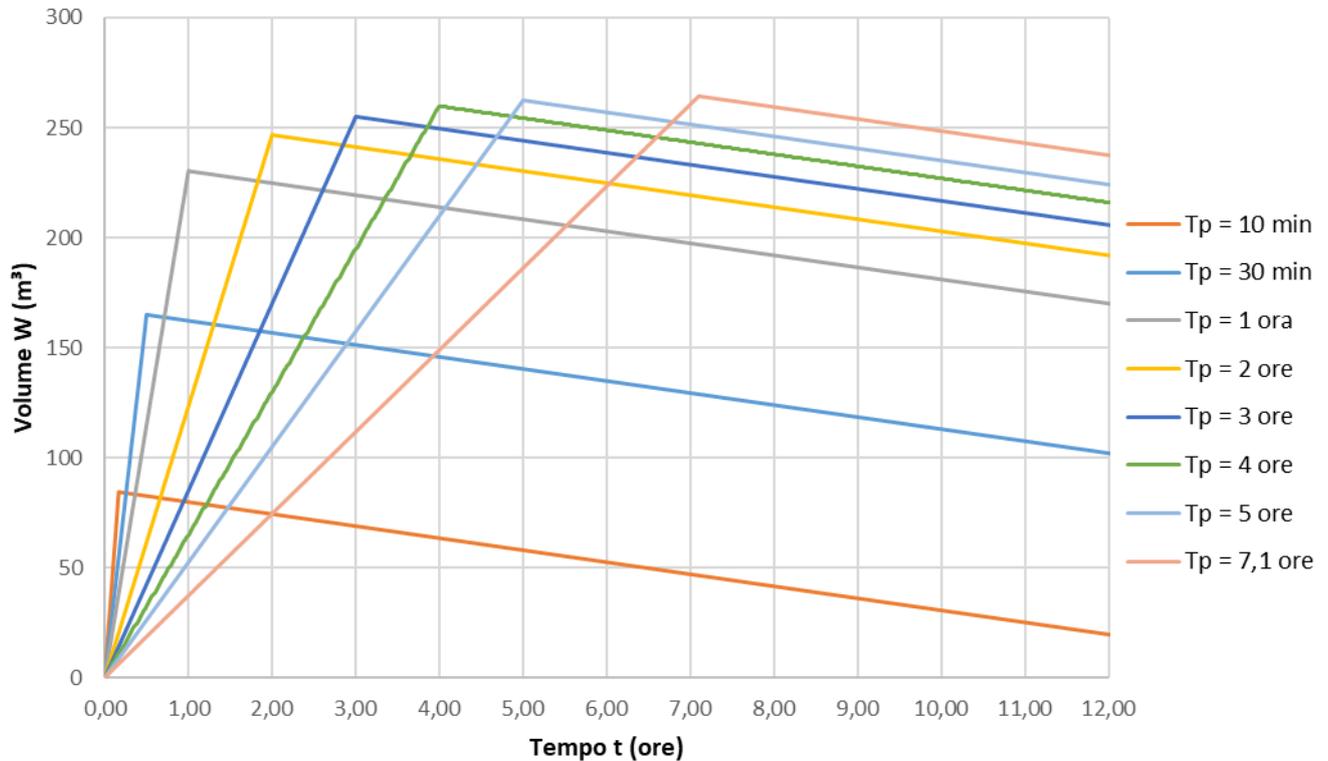
CALCOLO DEL TEMPO DI CORRIVAZIONE E DELLA PORTATA MASSIMA					
tempo di afflusso (5 min)	0,083	ore	5,00	min	300,0 sec
tempo di rete (=L/v)	0,010	ore	0,57	min	34,4 sec
tempo di corrivazione	0,093	ore	5,57	min	334,4 sec
intensità di pioggia critica	234,71	mm/ora	0,2347	m/ora	
portata massima	0,17826	m³/s	178,26	l/s	
volume massimo	59,60	m³			
portata specifica scaricabile	5,00	l/s/ha			
portata massima scaricabile	0,001519	m³/s	1,519	l/s	
volume scaricabile	0,51	m³			
CALCOLO DEL VOLUME DI LAMINAZIONE					
Superficie del bacino scolante	3038	m²			
coefficiente di afflusso del bacino scolante	0,90				
a	0,0862	m/ore ⁿ			
n	0,128				
durata critica del bacino di laminazione	7,10	ore			
tempo di corrivazione del bacino scolante	0,093	ore			
portata massima scaricabile per invarianza idraulica	5,468	m³/h			
volume di laminazione	263,631	m³			
	0,000				
VERIFICA DELL'INVARIANZA IDRAULICA					
volume di laminazione	263,63	m³			
volume disponibile	280,50	m³			
delta volume	16,87	m³			

A seguire si riportano i grafici dei volumi accumulati e dei tiranti idrici in funzione della durata dell'evento meteorico e la tabella riepilogativi dei risultati della simulazione con il metodo cinematico.

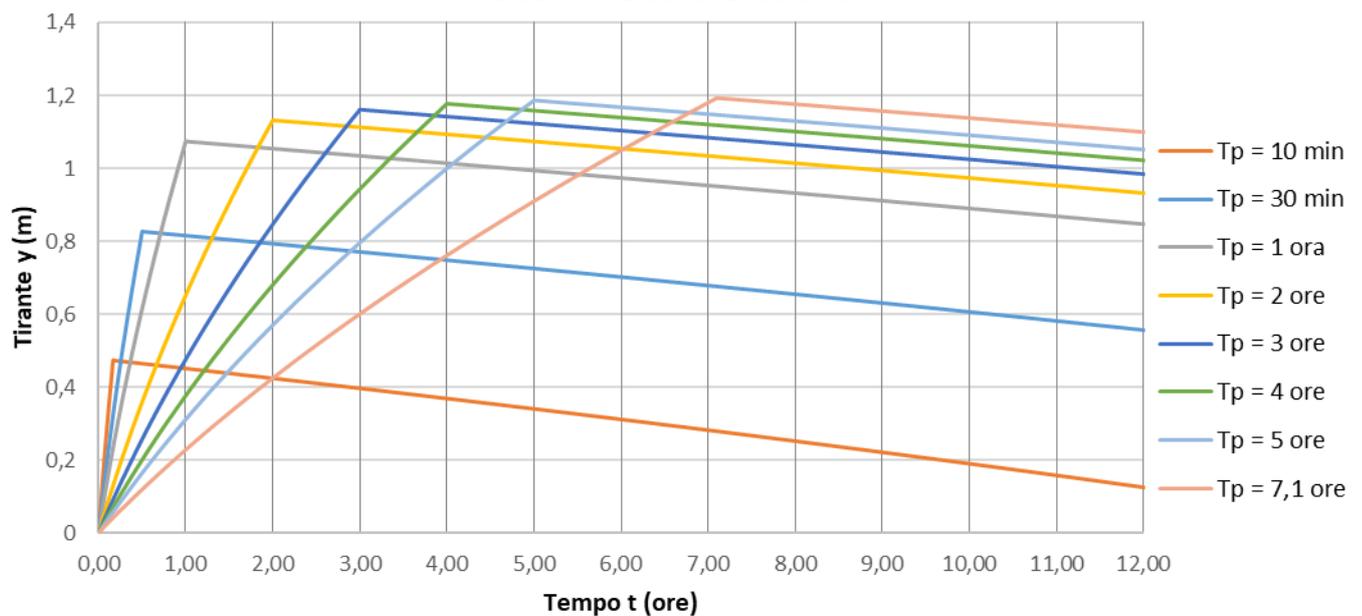
durata 1	durata 2	durata 3	durata 4	durata 5	durata 6	durata 7	durata 8	
10	30	60	120	180	240	300	426	min
0,17	0,50	1,00	2,00	3,00	4,00	5,00	7,10	ore
31,22	61,33	86,20	94,20	99,22	102,94	105,92	110,78	mm
187,35	122,66	86,20	47,10	33,07	25,73	21,18	15,60	mm/h

Risultati simulazione	
Capacità dell'invaso	280,5 m³
Massimo volume da invasare	264,3 m³
Rapporto tra riempimento e capacità dell'invaso	94%
Tempo di svuotamento	48,4 ore

Andamento del volume accumulato



Andamento del tirante idrico



GENERAL CONTRACTOR 	ALTA SORVEGLIANZA 				
RELAZIONE IDRAULICA SMALTIMENTO ACQUE	Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E I2 RI RI 15 0 4 001	Rev. A	Foglio 25 di 34

7.4 Fosso di laminazione RI15-FL01-AVBP

Si tratta del fosso posto al piede del rilevato lato binario pari dal km 10+755 al km 11+045.

Riceve le acque meteoriche afferenti sulla semipiattaforma del binario pari e sulla scarpata del rilevato sud nel tratto compreso tra il km 10+731 e il km 11+060.

Presenta una sezione trapezia con sponde a pendenza 1/1, larghezza al fondo pari a 2.25 m, altezza pari a 0.75 m e larghezza in sommità pari a 3.75 m. Ha una pendenza pari allo 0,1% in direzione Vicenza e una lunghezza pari a 90 m.

Alla pk 11+050, nel pozzetto RI15-PZ02-AVBP, confluisce la portata del fosso RI15-FL02-AVBP proveniente dal manufatto di regolazione RI15-MRP02-AVBP e recapitata nel fosso RI15-FL01-AVBP dalla tubazione RI15-TS02-AVBP. Poiché la portata proveniente dal fosso successivo è già stata laminata, si considera che tale portata transiti nel fosso in questione e si aggiunga alla portata scaricabile.

Al termine del fosso, alla pk 10+755, viene realizzato un manufatto di regolazione della portata uscente (RI15-MRP01-AVBP), costituito da un pozzetto di dimensioni interne 4.35x2.00 m al cui interno si colloca un pancone metallico nel quale è presente un foro di diametro 58 mm.

Dal pozzetto parte la tubazione di scarico in PEAD DE400 (RI15-TS01A-AVBP e RI15-TS01B-AVBP) che recapita le acque laminate nell'inalveazione a sud del tombino IN1E, insieme a quelle provenienti dal binario dispari.

Nella prima tabella vengono riportati i dati che caratterizzano il sistema di raccolta e accumulo.

Dati dell'invaso			Volume effettivo disponibile con fosso in pendenza			
tipologia:	fosso di guardia					
dimensioni:						
base minore	2,25	m				
altezza	0,75	m				
pendenza sponde	1	m/m				
franco	0,10	m				
altezza idrica	0,65	m				
base maggiore	3,55	m				
area liquida	1,885	m ²				
lunghezza fosso	287	m				
pendenza fosso	0,001	m/m				
scabrezza (Manning)	0,015	s/m ^{1/3}				
perimetro bagnato	4,088	m				
raggio idraulico	0,461	m				
velocità	1,26	m/s				
			delta fondo	0,287	m	
			altezza idrica monte	0,36	m	
			base maggiore monte	2,976	m	
			area liquida monte	0,9485	m ²	
			area liquida media	1,4168	m ²	
			volume effettivo	406,61	m ³	

Nella seconda tabella si riportano i coefficienti della curva di possibilità pluviometrica e i dati del bacino afferente.

GENERAL CONTRACTOR 	ALTA SORVEGLIANZA 				
	RELAZIONE IDRAULICA SMALTIMENTO ACQUE	Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E I2 RI RI 15 0 4 001	Rev. A

Dati pluviometrici		Stazione fittizia 50%Buttapietra-50%Arcole			
a - coeff curva h=atn per tempi inferiori all'ora					93,9 mm/ore ⁿ
n' - coeff curva h=atn per tempi inferiori all'ora					0,6145 -
a - coeff curva h=atn per piogge orarie					86,2 mm/ore ⁿ
n - coeff curva h=atn per piogge orarie					0,128 -
Dati del bacino					
lunghezza del tratto	325 m		da pk	10730	a pk 11055
pendenza del tratto	0,00654 m/m				325
superficie afferente pavimentata	3347,5 m ²		larghezza sup. aff. pav.	6,55	0 3,75 m
coefficiente di deflusso	0,9 -			(=semipiattaforma AV, stradello e fosso)	
superficie afferente non pav.	1625 m ²		larghezza sup. rilevato	5 m	
coefficiente di deflusso	0,6 -			(=scarpata media nel tratto)	
superficie afferente aree agricole	0 m ²		larghezza sup. agricola	0 m	
coefficiente di deflusso	0,1 -			(=fascia di campagna esterna)	
superficie totale	4972,5 m ²	0,00497 km ²		0,49725 ha	
coeff di deflusso ragguagliato	0,80				
tempo di corrivazione Tc	8,80 min	0,147 ore			
Htc - altezza di pioggia caduta nel Tc	28,87 mm				
i(dt) - intensità di pioggia oraria in Tc (ietogramma rettangolare)	196,79 mm/h				
h(dt) - altezza di pioggia in mm relativa al passo di tempo dt - vedi tabella					
Qin - portata affluente	$Q_{in} = \frac{h(dt) \times S \times \varphi}{dt}$				

Si calcola quindi la massima portata scaricabile, dalla quale si ricava la dimensione della luce di efflusso.

Portata massima scaricabile		
Portata specifica scaricabile (consorzio APV)	5 l/s/ha	0,005 m ³ /s/ha
Qout - portata massima in uscita dall'invaso	2,486 l/s	0,002486 m ³ /s
portata proveniente dal fosso precedente	3,202 l/s	0,003202 m³/s

Caratteristiche luce di efflusso		
diametro	0,058 m	58 mm
coeff.	0,6 -	
sezione	0,0026421 m ²	
g	9,806 m/s ²	
carico massimo	0,621 m	=altezza idrica - diametro/2
Qmax	0,005532 m ³ /s	5,532 l/s
Q scaricabile	0,005688 m³/s	5,688 l/s

Risulta una luce di efflusso di diametro 58 mm.

GENERAL CONTRACTOR 	ALTA SORVEGLIANZA 				
RELAZIONE IDRAULICA SMALTIMENTO ACQUE	Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E I2 RI RI 15 0 4 001	Rev. A	Foglio 27 di 34

Si procede poi con il calcolo del tempo di corrivazione, della massima portata di pioggia e del volume di laminazione con il metodo Alfonsi-Orsi descritto al paragrafo 4.4 e alla verifica del volume accumulato nel rispetto del principio dell'invarianza idraulica.

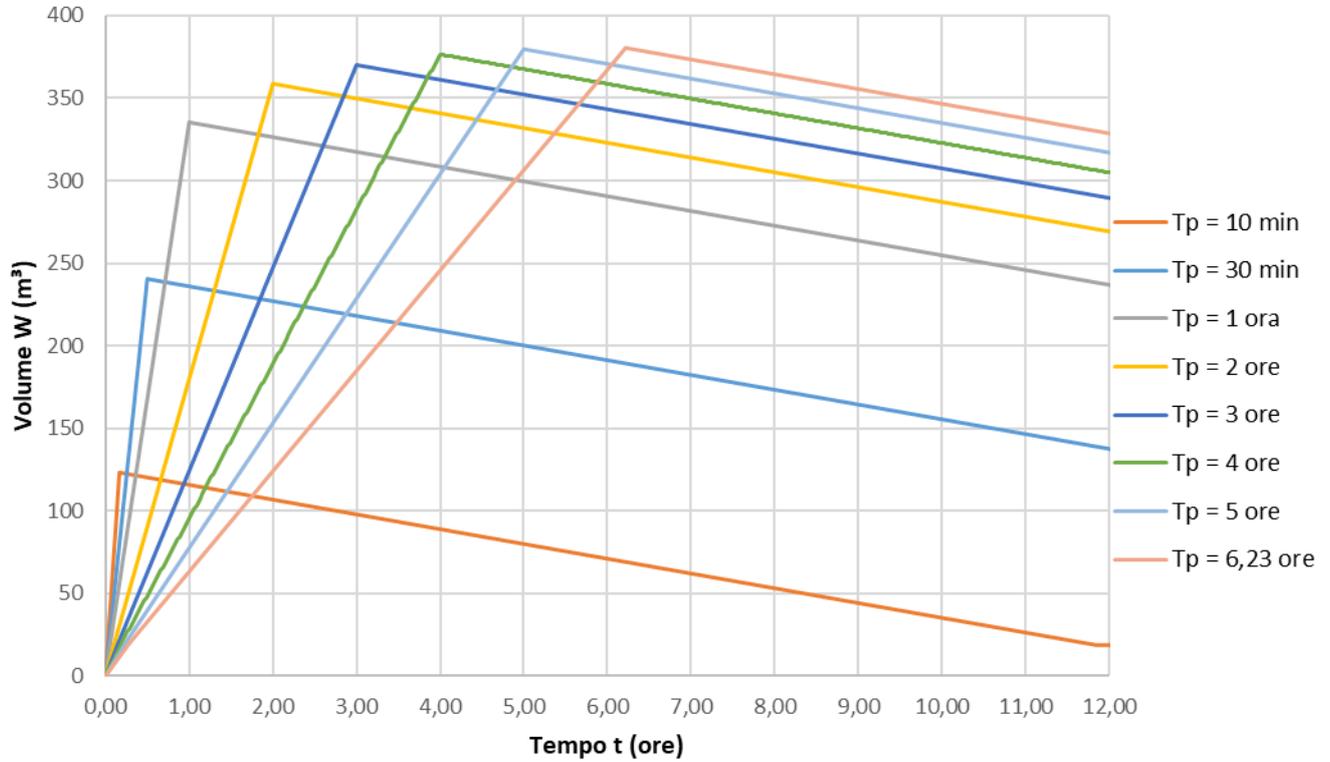
CALCOLO DEL TEMPO DI CORRIVAZIONE E DELLA PORTATA MASSIMA					
tempo di afflusso (5 min)	0,083	ore	5,00	min	300,0 sec
tempo di rete (=L/v)	0,063	ore	3,80	min	228,1 sec
tempo di corrivazione	0,147	ore	8,80	min	528,1 sec
intensità di pioggia critica	196,79	mm/ora	0,1968	m/ora	
portata massima	0,21799	m³/s	217,99	l/s	
volume massimo	115,12	m³			
portata specifica scaricabile	5,00	l/s/ha			
portata massima scaricabile	0,002486	m³/s	2,486	l/s	
volume scaricabile	1,31	m³			
CALCOLO DEL VOLUME DI LAMINAZIONE					
Superficie del bacino scolante	4972,5	m²			
coefficiente di afflusso del bacino scolante	0,80				
a	0,0862	m/ore ⁿ			
n	0,128				
durata critica del bacino di laminazione	6,23	ore			
tempo di corrivazione del bacino scolante	0,147	ore			
portata massima scaricabile per invarianza idraulica	8,951	m³/h			
volume di laminazione	377,534	m³			
	0,000				
VERIFICA DELL'INVARIANZA IDRAULICA					
volume di laminazione	377,53	m³			
volume disponibile	406,61	m³			
delta volume	29,08	m³			

A seguire si riportano i grafici dei volumi accumulati e dei tiranti idrici in funzione della durata dell'evento meteorico e la tabella riepilogativi dei risultati della simulazione con il metodo cinematico.

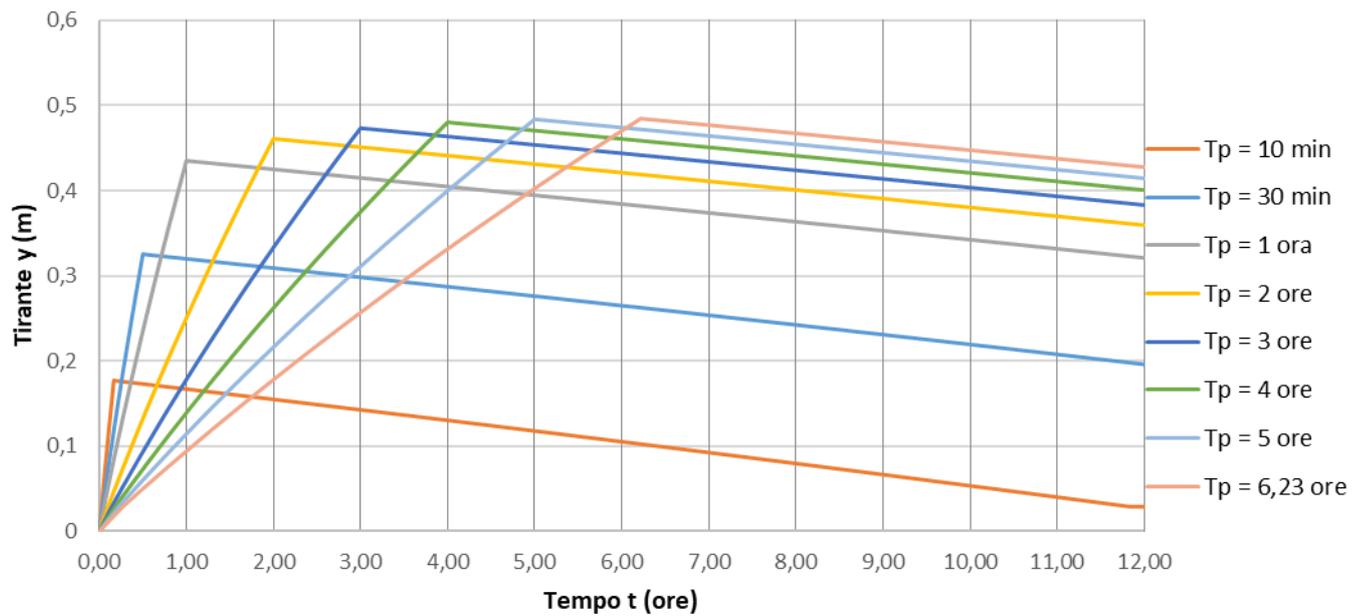
durata 1	durata 2	durata 3	durata 4	durata 5	durata 6	durata 7	durata 8	
10	30	60	120	180	240	300	374	min
0,17	0,50	1,00	2,00	3,00	4,00	5,00	6,23	ore
31,22	61,33	86,20	94,20	99,22	102,94	105,92	108,94	mm
187,35	122,66	86,20	47,10	33,07	25,73	21,18	17,49	mm/h

Risultati simulazione	
Capacità dell'invaso	406,6 m³
Massimo volume da invasare	380,4 m³
Rapporto tra riempimento e capacità dell'invaso	94%
Tempo di svuotamento	19,1 ore

Andamento del volume accumulato



Andamento del tirante idrico



GENERAL CONTRACTOR 	ALTA SORVEGLIANZA 				
RELAZIONE IDRAULICA SMALTIMENTO ACQUE	Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E I2 RI RI 15 0 4 001	Rev. A	Foglio 29 di 34

7.5 Fosso di laminazione RI15-FL02-AVBP

Si tratta del fosso posto al piede del rilevato lato binario pari dal km 11+055 al km 11+387.

Riceve le acque meteoriche afferenti sulla semipiattaforma del binario pari e sulla scarpata del rilevato sud nel tratto compreso tra il km 11+060 e il km 11+420.

Presenta una sezione trapezia con sponde a pendenza 1/1, larghezza al fondo pari a 2.50 m, altezza pari a 0.75 m e larghezza in sommità pari a 4.00 m. Ha una pendenza pari allo 0,1% in direzione Verona e una lunghezza di 337 m.

Al termine del fosso, alla pk 11+055, viene realizzato un manufatto di regolazione della portata uscente (RI15-MRP02-AVBP), costituito da un pozzetto di dimensioni interne 4.60x2.00 m al cui interno si colloca un pancone metallico nel quale è presente un foro di diametro 44 mm. La portata laminata viene scaricata nel fosso precedente RI15-FL01-AVBP attraverso la tubazione in PEAD DE400 RI15-TS02-AVBP.

Nella prima tabella vengono riportati i dati che caratterizzano il sistema di raccolta e accumulo.

Dati dell'invaso							
tipologia:	fosso di guardia						
dimensioni:							
base minore	2,50	m					
altezza	0,75	m					
pendenza sponde	1	m/m					
franco	0,10	m					
altezza idrica	0,65	m					
base maggiore	3,80	m					
area liquida	2,0475	m ²					
lunghezza fosso	337	m					
pendenza fosso	0,001	m/m					
scabrezza (Manning)	0,015	s/m ^{1/3}					
perimetro bagnato	4,338	m					
raggio idraulico	0,472	m					
velocità	1,28	m/s					
			Volume effettivo disponibile con fosso in pendenza				
			delta fondo	0,337	m		
			altezza idrica monte	0,31	m		
			base maggiore monte	3,126	m		
			area liquida monte	0,8805	m ²		
			area liquida media	1,4640	m ²		
			volume effettivo	493,36	m ³		

Nella seconda tabella si riportano i coefficienti della curva di possibilità pluviometrica e i dati del bacino afferente.

GENERAL CONTRACTOR 	ALTA SORVEGLIANZA 				
	RELAZIONE IDRAULICA SMALTIMENTO ACQUE	Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E I2 RI RI 15 0 4 001	Rev. A

Dati pluviometrici		Stazione fittizia 50%Buttapietra-50%Arcole			
a - coeff curva h=atn per tempi inferiori all'ora					93,9 mm/ore ⁿ
n' - coeff curva h=atn per tempi inferiori all'ora					0,6145 -
a - coeff curva h=atn per piogge orarie					86,2 mm/ore ⁿ
n - coeff curva h=atn per piogge orarie					0,128 -
Dati del bacino					
lunghezza del tratto	360 m		da pk 11060	a pk 11420	
pendenza del tratto	0,00654 m/m			360	
superficie afferente pavimentata	3798 m ²		larghezza sup. aff. pav.	6,55 0	4 m
coefficiente di deflusso	0,9 -			(=sempiattaforma AV, stradello e fosso)	
superficie afferente non pav.	2880 m ²		larghezza sup. rilevato	8 m	
coefficiente di deflusso	0,6 -			(=scarpata media nel tratto)	
superficie afferente aree agricole	0 m ²		larghezza sup. agricola	0 m	
coefficiente di deflusso	0,1 -			(=fascia di campagna esterna)	
superficie totale	6678 m ²	0,00668 km ²		0,6678 ha	
coeff di deflusso ragguagliato	0,77				
tempo di corrivazione Tc	9,40 min	0,157 ore			
Htc - altezza di pioggia caduta nel Tc	30,05 mm				
i(dt) - intensità di pioggia oraria in Tc (ietogramma rettangolare)	191,91 mm/h				
h(dt) - altezza di pioggia in mm relativa al passo di tempo dt - vedi tabella					
Qin - portata affluente	$Q_{in} = \frac{h(dt) \times S \times \varphi}{dt}$				

Si calcola quindi la massima portata scaricabile, dalla quale si ricava la dimensione della luce di efflusso.

Portata massima scaricabile			
Portata specifica scaricabile (consorzio APV)	5 l/s/ha	0,005	m ³ /s/ha
Qout - portata massima in uscita dall'invaso	3,339 l/s	0,003339	m ³ /s

Caratteristiche luce di efflusso			
diametro	0,044 m	44 mm	
coeff.	0,6 -		
sezione	0,0015205 m ²		
g	9,806 m/s ²		
carico massimo	0,628 m	=altezza idrica - diametro/2	
Qmax	0,003202 m ³ /s	3,202 l/s	

Risulta una luce di efflusso di diametro 44 mm.

Si procede poi con il calcolo del tempo di corrivazione, della massima portata di pioggia e del volume di laminazione con il metodo Alfonsi-Orsi descritto al paragrafo 4.4 e alla verifica del volume accumulato nel rispetto del principio dell'invarianza idraulica.

GENERAL CONTRACTOR 	ALTA SORVEGLIANZA 				
	RELAZIONE IDRAULICA SMALTIMENTO ACQUE	Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E I2 RI RI 15 0 4 001	Rev. A

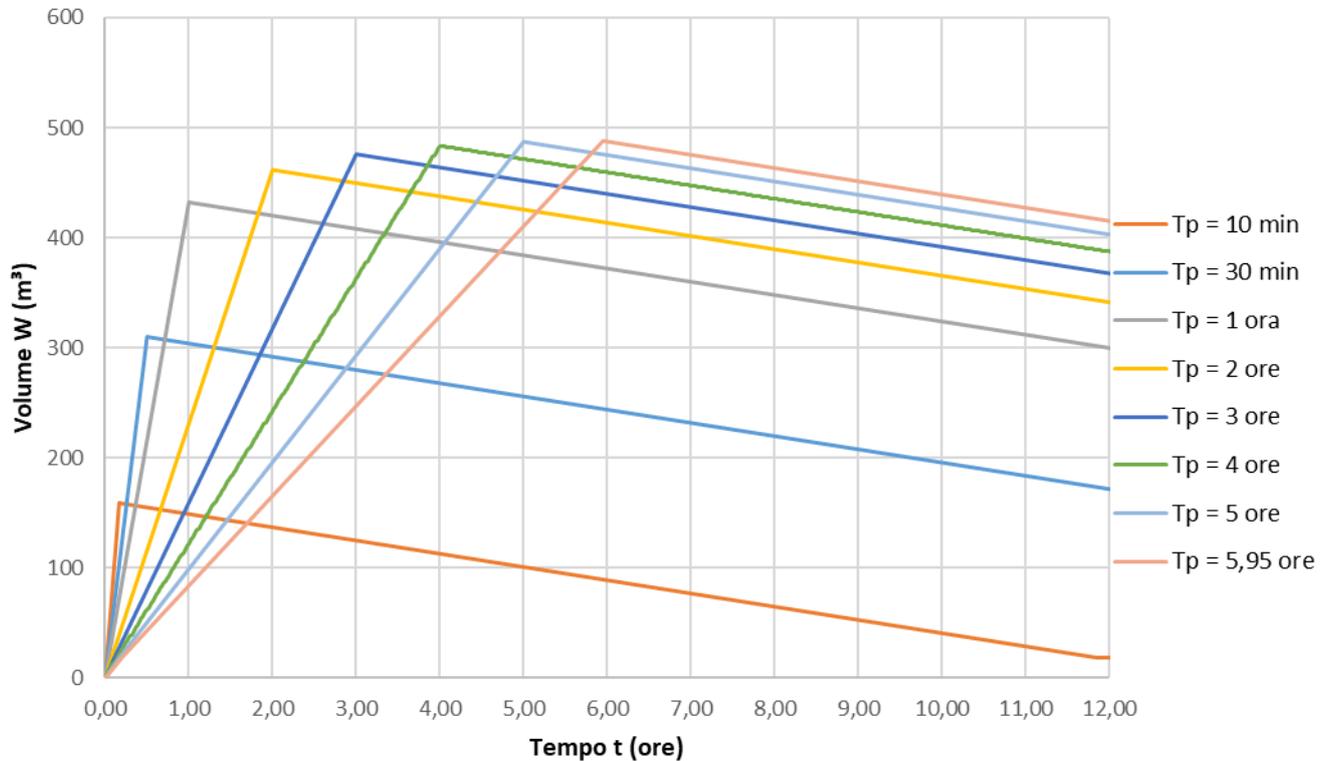
CALCOLO DEL TEMPO DI CORRIVAZIONE E DELLA PORTATA MASSIMA						
tempo di afflusso (5 min)	0,083	ore	5,00	min	300,0	sec
tempo di rete (=L/v)	0,073	ore	4,40	min	263,7	sec
tempo di corrivazione	0,157	ore	9,40	min	563,7	sec
intensità di pioggia critica	191,91	mm/ora	0,1919	m/ora		
portata massima	0,27433	m³/s	274,33	l/s		
volume massimo	154,64	m³				
portata specifica scaricabile	5,00	l/s/ha				
portata massima scaricabile	0,003339	m³/s	3,339	l/s		
volume scaricabile	1,88	m³				
CALCOLO DEL VOLUME DI LAMINAZIONE						
Superficie del bacino scolante	6678	m²				
coefficiente di afflusso del bacino scolante	0,77					
a	0,0862	m/ore ⁿ				
n	0,128					
durata critica del bacino di laminazione	5,95	ore				
tempo di corrivazione del bacino scolante	0,157	ore				
portata massima scaricabile per invarianza idraulica	12,020	m³/h				
volume di laminazione	484,193	m³				
	0,00					
VERIFICA DELL'INVARIANZA IDRAULICA						
volume di laminazione	484,19	m³				
volume disponibile	493,36	m³				
delta volume	9,17	m³				

A seguire si riportano i grafici dei volumi accumulati e dei tiranti idrici in funzione della durata dell'evento meteorico e la tabella riepilogativi dei risultati della simulazione con il metodo cinematico.

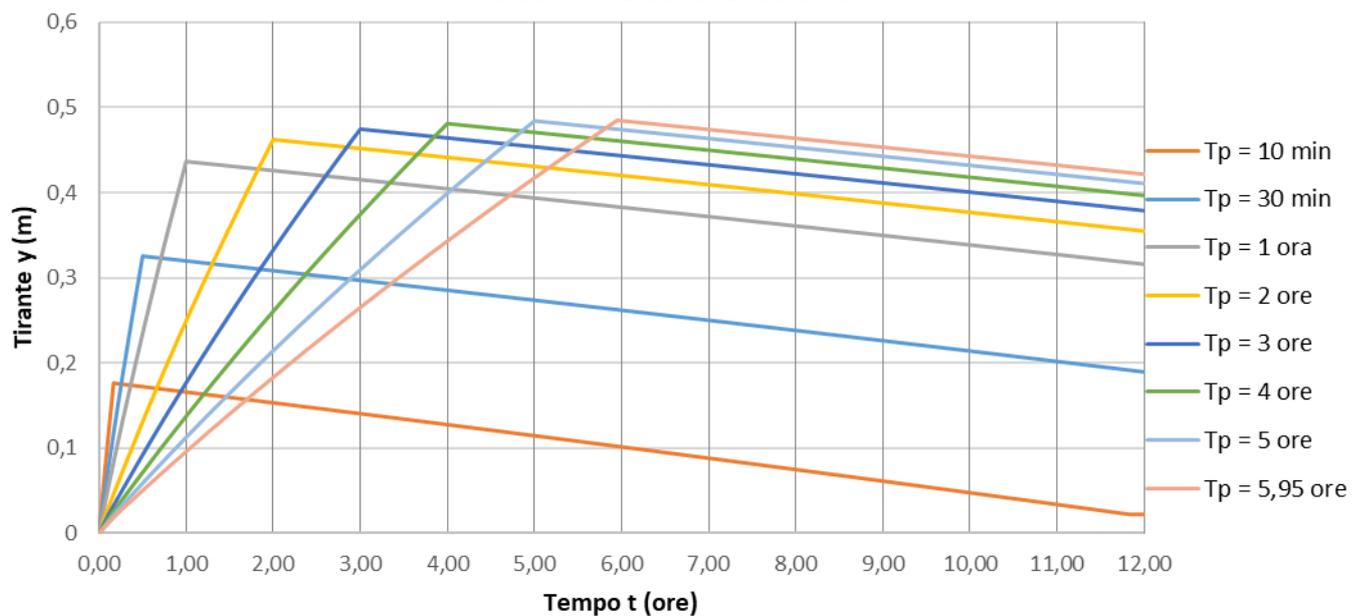
durata 1	durata 2	durata 3	durata 4	durata 5	durata 6	durata 7	durata 8	
10	30	60	120	180	240	300	357	min
0,17	0,50	1,00	2,00	3,00	4,00	5,00	5,95	ore
31,22	61,33	86,20	94,20	99,22	102,94	105,92	108,31	mm
187,35	122,66	86,20	47,10	33,07	25,73	21,18	18,20	mm/h

Risultati simulazione		
Capacità dell'invaso	493,4	m³
Massimo volume da invasare	488,0	m³
Rapporto tra riempimento e capacità dell'invaso	99%	
Tempo di svuotamento	42,3	ore

Andamento del volume accumulato



Andamento del tirante idrico



GENERAL CONTRACTOR 	ALTA SORVEGLIANZA 				
RELAZIONE IDRAULICA SMALTIMENTO ACQUE	Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E I2 RI RI 15 0 4 001	Rev. A	Foglio 33 di 34

8 VERIFICA DELLE TUBAZIONI DI SCARICO

Le tubazioni previste nella tratta in oggetto collegano i manufatti di regolazione delle portate posti a valle dei fossi di laminazione con i recapiti finali in cui viene scaricata la portata laminata.

Come già detto in precedenza le portate scaricate sono molto esigue, poiché rispettano il principio dell'invarianza idraulica con il limite massimo imposto dal Consorzio di Bonifica competente di 5 l/s per ettaro di superficie interessata dall'intervento. Vengono tuttavia utilizzate, anche se sovradimensionate per le piccole portate di esercizio, tubazioni in PEAD SN4 di diametro esterno 400 mm per facilitare le operazioni di pulizia/manutenzione e per permettere il deflusso di una portata maggiore garantendo il deflusso verso lo scarico finale anche in caso di ostruzione della bocca tarata posizionata nel pozzetto di regolazione, evitando allagamenti in corrispondenza del manufatto di laminazione o immediatamente a monte.

Le portate calcolate nel presente tratto di rilevato variano da 1.5 a 8.2 l/s.

Una tubazione di diametro 400 in PEAD SN4 (diametro interno 369 mm) è in grado di far defluire una portata di 50 l/s con una pendenza minima dello 0.1% con un grado di riempimento del 67%.

alfa	h	Area idr.	Rg idr	V	Q			
	m	mq	m	m/s	mc/s			
1,00	0,0226	0,003	0,015	0,15	0,0004	Verifica deflussi in condotta circolare		
1,10	0,0272	0,004	0,018	0,17	0,0006	Dati:		
1,20	0,0323	0,005	0,021	0,19	0,0009	Portata	50,00 l/s	
1,30	0,0377	0,006	0,024	0,21	0,0012	Pendenza longitudinale	0,1 %	
1,40	0,0434	0,007	0,027	0,23	0,0016	diametro	400 mm	
1,50	0,0496	0,009	0,031	0,25	0,0021	n Manning	0,0125 s/m ^{1/3}	
1,60	0,0560	0,010	0,035	0,27	0,0028	risultati:		
1,70	0,0628	0,012	0,038	0,29	0,0035	h idrica =	0,27 m	
1,80	0,0699	0,014	0,042	0,31	0,0043	R raggio idraulico =	0,11 m	
1,90	0,0773	0,016	0,046	0,33	0,0053	V velocità =	0,58 m/s	
2,00	0,0849	0,019	0,050	0,35	0,0064	% riempimento =	67 %	
2,10	0,0928	0,021	0,054	0,36	0,0077			
2,20	0,1009	0,024	0,058	0,38	0,0090			
2,30	0,1093	0,027	0,062	0,40	0,0106			
2,40	0,1178	0,029	0,066	0,41	0,0122			
2,50	0,1265	0,032	0,070	0,43	0,0140			
2,60	0,1353	0,036	0,074	0,45	0,0159			
2,70	0,1442	0,039	0,078	0,46	0,0179			
2,80	0,1533	0,042	0,081	0,47	0,0200			
2,90	0,1624	0,045	0,085	0,49	0,0221			
3,00	0,1716	0,049	0,088	0,50	0,0244			
3,10	0,1809	0,052	0,091	0,51	0,0267			
3,20	0,1901	0,056	0,094	0,52	0,0291			
3,30	0,1993	0,059	0,097	0,53	0,0314			
3,40	0,2085	0,062	0,099	0,54	0,034			
3,50	0,2176	0,066	0,102	0,55	0,036			
3,60	0,2267	0,069	0,104	0,56	0,039			
3,70	0,2356	0,072	0,106	0,57	0,041			
3,80	0,2444	0,075	0,107	0,57	0,043			
3,90	0,2531	0,078	0,109	0,58	0,045			
4,00	0,2616	0,081	0,110	0,58	0,047			
4,10	0,2699	0,084	0,111	0,58	0,049			
4,20	0,2779	0,087	0,112	0,59	0,051			
4,30	0,2858	0,089	0,112	0,59	0,052			
4,40	0,2934	0,091	0,112	0,59	0,054			
4,50	0,3007	0,093	0,112	0,59	0,055			

GENERAL CONTRACTOR 		ALTA SORVEGLIANZA 				
RELAZIONE IDRAULICA SMALTIMENTO ACQUE	Progetto IN17	Lotto 12	Codifica Documento E I2 RI RI 15 0 4 001	Rev. A	Foglio 34 di 34	

9 DOCUMENTI DI RIFERIMENTO

IN1710EI2RHID0000002	RELAZIONE IDROLOGICA E IDRAULICA ATTRAVERSAMENTI SECONDARI
----------------------	--