

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 12+331,65 AL KM 12+725,00
 SISTEMAZIONI IDRAULICHE
 Relazione idraulica smaltimento acque**

| | | | | |
|----------------------------|---|------------------|--|------------|
| GENERAL CONTRACTOR | | DIRETTORE LAVORI | | SCALA - |
| IL PROGETTISTA INTEGRATORE | Consorzio Iricav Due 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 | 1 | 8 | 0 | 4 | 0 | 0 | 1 |
| A | - | - | - | D | - | - | - | - |

| | | |
|--|----------------------------|---------------------|
| | VISTO CONSORZIO IRICAV DUE | |
| | Firma Luca RANDOLFI | Data Giugno 2021 |

| Progettazione: | | | | | | | | |
|----------------|-------------|---------|---------|------------|---------|-----------|---------|----------------|
| Rev. | Descrizione | Redatto | Data | Verificato | Data | Approvato | Data | IL PROGETTISTA |
| A | EMISSIONE | Rocca | 06/2021 | Guilarte | 06/2021 | Aiello | 06/2021 | |
| | | | | | | | | |
| | | | | | | | | |

| | | |
|-----------------|---------------------|-------------------------------------|
| CIG. 8377957CD1 | CUP: J41E9100000009 | File: IN1712EI2RIRI1804001A_01.DOCX |
| | | Cod. origine: |



| | | | | | |
|---|--|-------------|---|-----------|-------------------|
| GENERAL CONTRACTOR  | ALTA SORVEGLIANZA  | | | | |
| RELAZIONE IDRAULICA SMALTIMENTO ACQUE | Progetto IN17 | Lotto 12 | Codifica Documento E I2 RI RI 18 0 4 001 | Rev. A | Foglio 2 di 36 |

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 dei fossi di laminazione e dimensionamento delle luci di efflusso..... | 7 |
| 4.4 | Metodologia di verifica delle tubazioni di scarico..... | 9 |
| 5 | VERIFICA DELL'INTERASSE TRA GLI EMBRICI | 10 |
| 6 | VERIFICHE DEI FOSSI DI LAMINAZIONE E DIMENSIONAMENTO DELLE LUCI DI EFFLUSSO | 11 |
| 6.1 | Fosso di laminazione RI18-FL01-AVBD | 11 |
| 6.2 | Fosso di laminazione RI18-FL02-AVBD | 15 |
| 6.3 | Fosso di laminazione RI18-FL03-AVBD | 19 |
| 6.4 | Fosso di laminazione RI18-FL01-AVBP | 23 |
| 6.5 | Fosso di laminazione RI18-FL02-AVBP | 27 |
| 6.6 | Fosso di laminazione RI18-FL03-AVBP | 31 |
| 7 | VERIFICA DELLE TUBAZIONI DI SCARICO | 35 |
| 8 | DOCUMENTI DI RIFERIMENTO | 36 |

| | | | | | |
|---|--|-------------|---|-----------|-------------------|
| GENERAL CONTRACTOR  | ALTA SORVEGLIANZA  | | | | |
| RELAZIONE IDRAULICA SMALTIMENTO ACQUE | Progetto IN17 | Lotto 12 | Codifica Documento E I2 RI RI 18 0 4 001 | Rev. A | Foglio 3 di 36 |

1 DESCRIZIONE GENERALE

La presente relazione riguarda l'intervento di realizzazione del rilevato ferroviario denominato RI18, facente parte della Linea AV/AC Torino – Venezia - Tratta Verona - Padova - Lotto funzionale Verona-Bivio Vicenza.

L'intervento inizia al km 12+331.647 e termina al km 12+725.00.

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 18 0 4 001 | Rev. A | Foglio 4 di 36 |

| 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 18 0 4 001 | Rev. A | Foglio 5 di 36 |

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.

Nell'intero tratto di rilevato che ricade all'interno di questa WBS inoltre, sul lato del Binario Dispari, è presente il cordolo per l'installazione delle barriere antirumore. In questo tratto gli embrici vengono posizionati con interasse alternato 15,50 m – 14,50 m, in corrispondenza dell'interruzione del cordolo.

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.

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

- Embrici;
- 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 18 0 4 001 | Rev. A | Foglio 6 di 36 |

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 18 0 4 001 | Rev. A | Foglio 7 di 36 | |

4.3 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 18 0 4 001 | Rev. A | Foglio 8 di 36 |

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.

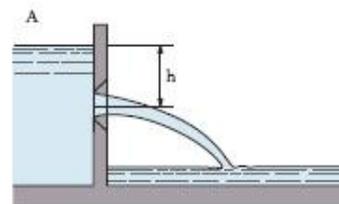
Il rilascio delle acque di piattaforma avverrà in modo controllato attraverso manufatti appositamente progettati che garantiscono la regolazione delle portate laminate in uscita dal sistema.

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 18 0 4 001 | Rev. A | Foglio 9 di 36 |

4.4 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 18 0 4 001 | Rev. A | Foglio 10 di 36 |

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 0.78%; 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 90.9 m, mentre l'interasse tra gli elementi di raccolta risulta pari a 34 m. L'interasse medio di progetto è 15.5 m, l'interasse massimo nella tratta è di 30.5 m; la verifica è pertanto soddisfatta.

| Calcolo deflusso | | | RI16-RI17-RI18 |
|---|------------------------|-------|---------------------------|
| Sezioni | | | km 11+816 - 12+670 |
| 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 | | 2,00 |
| Altezza d'acqua massima ammissibile [m] | h | | 0,060 |
| Pendenza ferroviaria longitudinale [m/m] | p | | 0,00780 |
| Area di deflusso [m ²] | Ad | | 0,06 |
| Raggio idraulico banchina [m] | R | | 0,03 |
| Coefficiente di Strickler sub-ballast [m ^{1/3} /s] | Ks | | 80,00 |
| Portata longitudinale convogliata dalla banchina [l/s] | Q | | 40,12 |
| Velocità di deflusso in cunetta [m/s] | v | | 0,67 |
| Calcolo interassi 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] | | | 90,9 |
| Progetto | | | |
| INTERASSE ELEMENTI DI RACCOLTA [m] | | | 15,5 |
| Verifica interasse embrici | | | |
| Carico idrico [m] | h | | 0,06 |
| Coeff di contrazione | C _q | 0,385 | |
| Larghezza embrice [m] | L | 0,6 | |
| Portata sfiorata embrice [l/s] | Q | | 15,03 |
| Interasse embrici [m] | Xe | | 34,06 |

| | | | | | |
|--|---|-------------|---|-----------|--------------------|
| GENERAL CONTRACTOR  | ALTA SORVEGLIANZA  | | | | |
| RELAZIONE IDRAULICA SMALTIMENTO ACQUE | Progetto IN17 | Lotto 12 | Codifica Documento E I2 RI RI 18 0 4 001 | Rev. A | Foglio 11 di 36 |

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

6.1 Fosso di laminazione RI18-FL01-AVBD

Si tratta del fosso posto al piede del rilevato lato binario dispari dal km 12+330 al km 12+400.

Riceve le acque meteoriche afferenti sulla semipiattaforma del binario dispari e sulla scarpata del rilevato nord nel tratto compreso tra il km 12+330 e il km 12+400.

Presenta una sezione trapezia con sponde a pendenza 1/1, larghezza al fondo pari a 2.00 m, altezza pari a 0.75 m e larghezza in sommità pari a 3.50 m. Ha una pendenza pari allo 0,1% in direzione Vicenza e una lunghezza pari a 59 m.

Al termine del fosso viene realizzato un manufatto di regolazione della portata uscente (RI18-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 19 mm.

Dal pozzetto parte la tubazione di scarico in PEAD DE400 (RI18-TS01-AVBD) che recapita le acque laminate nel tombino IN27.

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 | 2,00 m | | | | |
| altezza | 0,75 m | | | | |
| pendenza sponde | 1 m/m | | | | |
| franco | 0,10 m | | | | |
| altezza idrica | 0,65 m | | | | |
| base maggiore | 3,30 m | | | | |
| area liquida | 1,7225 m ² | | | | |
| lunghezza fosso | 59 m | delta fondo | 0,059 m | | |
| pendenza fosso | 0,001 m/m | altezza idrica monte | 0,59 m | | |
| scabrezza (Manning) | 0,015 s/m ^{1/3} | base maggiore monte | 3,182 m | | |
| perimetro bagnato | 3,838 m | area liquida monte | 1,5313 m ² | | |
| raggio idraulico | 0,449 m | area liquida media | 1,6269 m ² | | |
| velocità | 1,24 m/s | volume effettivo | 95,99 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 18 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 | 70 m | | da pk | 12330 | a pk | 12400 |
| pendenza del tratto | 0,0078 m/m | | | | | 70 |
| superficie afferente pavimentata | 808,5 m ² | | larghezza sup. aff. pav. | 6,55 | 1,5 | 3,5 m |
| coefficiente di deflusso | 0,9 - | | | | | (=semipiattaforma AV, stradello e fosso) |
| superficie afferente non pav. | 420 m ² | | larghezza sup. rilevato | 6 | | 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 | 1228,5 m ² | 0,00123 km ² | | | | 0,12285 ha |
| coeff di deflusso ragguagliato | 0,80 | | | | | |
| tempo di corrivazione Tc | 5,80 min | 0,097 ore | | | | |
| Htc - altezza di pioggia caduta nel Tc | 22,33 mm | | | | | |
| i(dt) - intensità di pioggia oraria in Tc (ietogramma rettangolare) | 231,19 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 | 0,614 l/s | 0,000614 m ³ /s |

| Caratteristiche luce di efflusso | | |
|----------------------------------|----------------------------|------------------------------|
| diametro | 0,019 m | 19 mm |
| coeff. | 0,6 - | |
| sezione | 0,0002835 m ² | |
| g | 9,806 m/s ² | |
| carico massimo | 0,6405 m | =altezza idrica - diametro/2 |
| Qmax | 0,000603 m ³ /s | 0,603 l/s |

Risulta una luce di efflusso di diametro 19 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 4.3 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 18 0 4 001 | Rev. A |

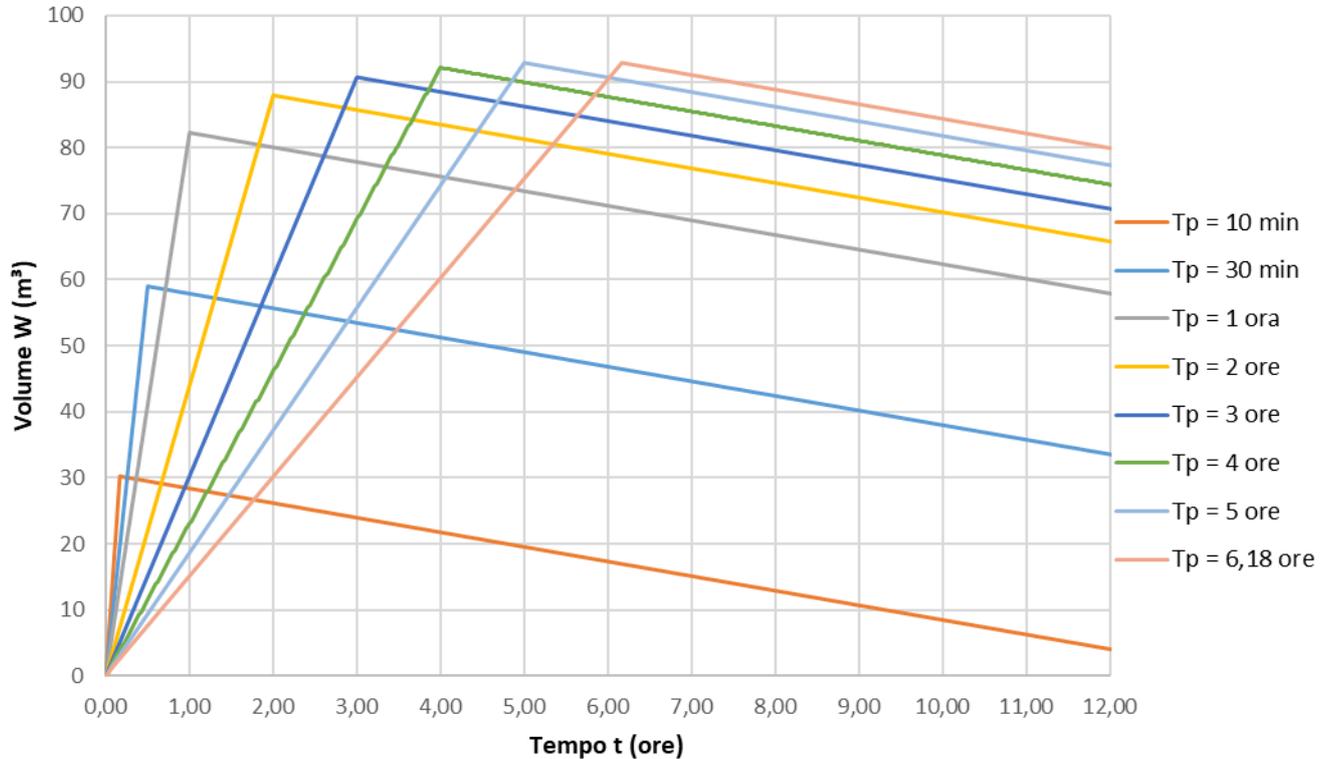
| CALCOLO DEL TEMPO DI CORRIVAZIONE E DELLA PORTATA MASSIMA | | | | | |
|--|---------------|--------------------|--------------|-------|-----------|
| tempo di afflusso (5 min) | 0,083 | ore | 5,00 | min | 300,0 sec |
| tempo di rete (=L/v) | 0,013 | ore | 0,80 | min | 47,7 sec |
| tempo di corrivazione | 0,097 | ore | 5,80 | min | 347,7 sec |
| intensità di pioggia critica | 231,19 | mm/ora | 0,2312 | m/ora | |
| portata massima | 0,06291 | m³/s | 62,91 | l/s | |
| volume massimo | 21,88 | m³ | | | |
| portata specifica scaricabile | 5,00 | l/s/ha | | | |
| portata massima scaricabile | 0,000614 | m³/s | 0,614 | l/s | |
| volume scaricabile | 0,21 | m³ | | | |
| CALCOLO DEL VOLUME DI LAMINAZIONE | | | | | |
| Superficie del bacino scolante | 1228,5 | m² | | | |
| coefficiente di afflusso del bacino scolante | 0,80 | | | | |
| a | 0,0862 | m/ore ⁿ | | | |
| n | 0,128 | | | | |
| durata critica del bacino di laminazione | 6,18 | ore | | | |
| tempo di corrivazione del bacino scolante | 0,097 | ore | | | |
| portata massima scaricabile per invarianza idraulica | 2,211 | m³/h | | | |
| volume di laminazione | 92,765 | m³ | | | |
| | 0,000 | | | | |
| VERIFICA DELL'INVARIANZA IDRAULICA | | | | | |
| volume di laminazione | 92,76 | m³ | | | |
| volume disponibile | 95,99 | m³ | | | |
| delta volume | 3,22 | 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.

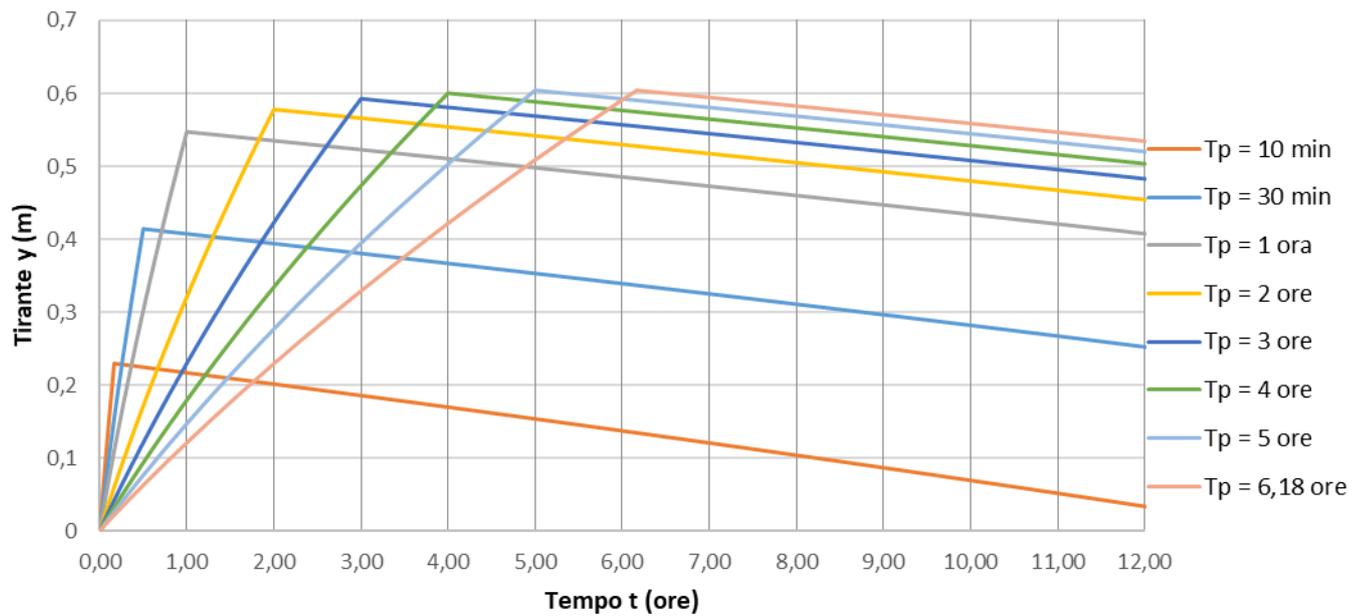
| durata 1 | durata 2 | durata 3 | durata 4 | durata 5 | durata 6 | durata 7 | durata 8 | |
|-----------|-----------|-------------|-------------|-------------|-------------|-------------|-------------|------|
| 10 | 30 | 60 | 120 | 180 | 240 | 300 | 371 | min |
| 0,17 | 0,50 | 1,00 | 2,00 | 3,00 | 4,00 | 5,00 | 6,18 | ore |
| 31,22 | 61,33 | 86,20 | 94,20 | 99,22 | 102,94 | 105,92 | 108,84 | mm |
| 187,35 | 122,66 | 86,20 | 47,10 | 33,07 | 25,73 | 21,18 | 17,60 | mm/h |

| Risultati simulazione | | |
|---|------|-----|
| Capacità dell'invaso | 96,0 | m³ |
| Massimo volume da invasare | 92,9 | m³ |
| Rapporto tra riempimento e capacità dell'invaso | 97% | |
| Tempo di svuotamento | 42,8 | 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 18 0 4 001 | Rev. A | Foglio 15 di 36 |

6.2 Fosso di laminazione RI18-FL02-AVBD

Si tratta del fosso posto al piede del rilevato lato binario dispari dal km 12+400 al km 12+463.

Riceve le acque meteoriche afferenti sulla semipiattaforma del binario dispari e sulla scarpata del rilevato nord nel tratto compreso tra il km 12+400 e il km 12+463.

Presenta una sezione trapezia con sponde a pendenza 1/1, larghezza al fondo pari a 2.00 m, altezza pari a 0.75 m e larghezza in sommità pari a 3.50 m. Ha una pendenza pari allo 0,1% in direzione Vicenza e una lunghezza di 51 m.

Al termine del fosso viene realizzato un manufatto di regolazione della portata uscente (RI18-MRP02-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 17 mm.

Dal pozzetto parte la tubazione di scarico in PEAD DE400 (RI18-TS02-AVBD) che recapita le acque laminate nel tombino IN28.

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 | 0,051 | m | | | |
| dimensioni: | | altezza idrica monte | 0,60 | m | | | |
| base minore | 2,00 m | base maggiore monte | 3,198 | m | | | |
| altezza | 0,75 m | area liquida monte | 1,5568 | m ² | | | |
| pendenza sponde | 1 m/m | area liquida media | 1,6397 | m ² | | | |
| franco | 0,10 m | volume effettivo | 83,62 | m ³ | | | |
| altezza idrica | 0,65 m | | | | | | |
| base maggiore | 3,30 m | | | | | | |
| area liquida | 1,7225 m ² | | | | | | |
| lunghezza fosso | 51 m | | | | | | |
| pendenza fosso | 0,001 m/m | | | | | | |
| scabrezza (Manning) | 0,015 s/m ^{1/3} | | | | | | |
| perimetro bagnato | 3,838 m | | | | | | |
| raggio idraulico | 0,449 m | | | | | | |
| velocità | 1,24 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 18 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 | 63 m | da pk | 12400 | a pk | 12463 |
| pendenza del tratto | 0,0078 m/m | | | | 63 |
| superficie afferente pavimentata | 727,65 m ² | larghezza sup. aff. pav. | 6,55 | 1,5 | 3,5 m |
| coefficiente di deflusso | 0,9 - | | | | (=semipiattaforma AV, stradello e fosso) |
| superficie afferente non pav. | 315 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 | 1042,65 m ² | 0,00104 km ² | | | 0,104265 ha |
| coeff di deflusso ragguagliato | 0,81 | | | | |
| tempo di corrivazione Tc | 5,69 min | 0,095 ore | | | |
| Htc - altezza di pioggia caduta nel Tc | 22,08 mm | | | | |
| i(dt) - intensità di pioggia oraria in Tc (ietogramma rettangolare) | 232,87 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 | 0,521 l/s | 0,000521 m ³ /s |

| Caratteristiche luce di efflusso | | |
|----------------------------------|----------------------------|------------------------------|
| diametro | 0,017 m | 17 mm |
| coeff. | 0,6 - | |
| sezione | 0,0002270 m ² | |
| g | 9,806 m/s ² | |
| carico massimo | 0,6415 m | =altezza idrica - diametro/2 |
| Qmax | 0,000483 m ³ /s | 0,483 l/s |

Risulta una luce di efflusso di diametro 17 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 4.3 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 18 0 4 001 | Rev. A |

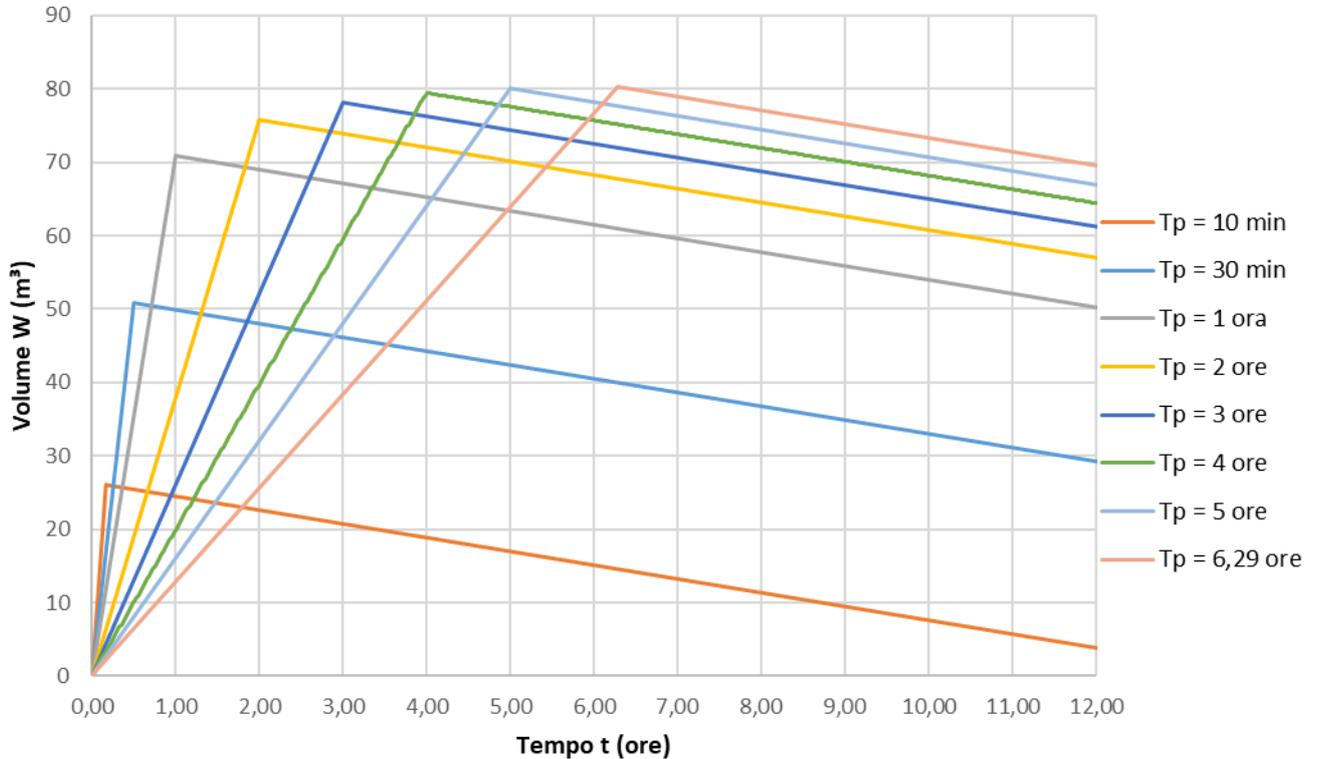
| CALCOLO DEL TEMPO DI CORRIVAZIONE E DELLA PORTATA MASSIMA | | | | | |
|---|----------------|--------------------|--------------|-------|-----------|
| tempo di afflusso (5 min) | 0,083 | ore | 5,00 | min | 300,0 sec |
| tempo di rete (=L/v) | 0,011 | ore | 0,69 | min | 41,3 sec |
| tempo di corrivazione | 0,095 | ore | 5,69 | min | 341,3 sec |
| intensità di pioggia critica | 232,87 | mm/ora | 0,2329 | m/ora | |
| portata massima | 0,05459 | m³/s | 54,59 | l/s | |
| volume massimo | 18,63 | m³ | | | |
| portata specifica scaricabile | 5,00 | l/s/ha | | | |
| portata massima scaricabile | 0,000521 | m³/s | 0,521 | l/s | |
| volume scaricabile | 0,18 | m³ | | | |
| CALCOLO DEL VOLUME DI LAMINAZIONE | | | | | |
| Superficie del bacino scolante | 1042,65 | m² | | | |
| coefficiente di afflusso del bacino scolante | 0,81 | | | | |
| a | 0,0862 | m/ore ⁿ | | | |
| n | 0,128 | | | | |
| durata critica del bacino di laminazione | 6,29 | ore | | | |
| tempo di corrivazione del bacino scolante | 0,095 | ore | | | |
| portata massima scaricabile per invarianza idraulica | 1,877 | m³/h | | | |
| volume di laminazione | 80,089 | m³ | | | |
| | 0,000 | | | | |
| VERIFICA DELL'INVARIANZA IDRAULICA | | | | | |
| volume di laminazione | 80,09 | m³ | | | |
| volume disponibile | 83,62 | m³ | | | |
| delta volume | 3,53 | 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.

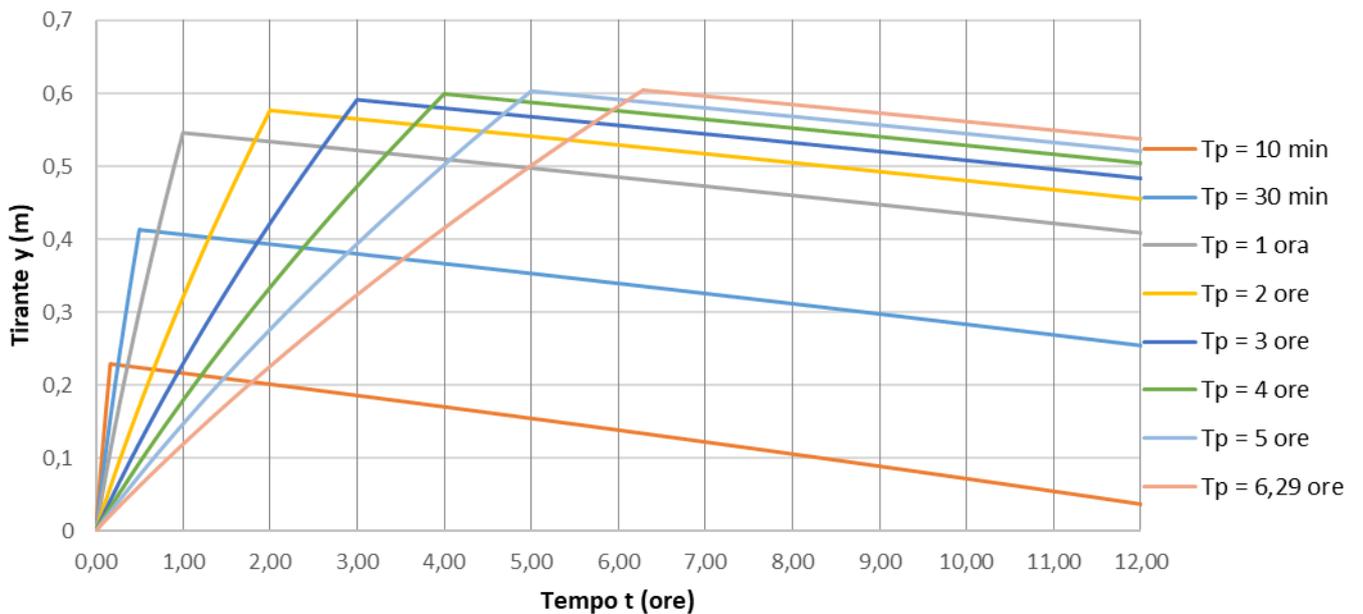
| durata 1 | durata 2 | durata 3 | durata 4 | durata 5 | durata 6 | durata 7 | durata 8 | |
|-----------|-----------|-------------|-------------|-------------|-------------|-------------|-------------|------|
| 10 | 30 | 60 | 120 | 180 | 240 | 300 | 377 | min |
| 0,17 | 0,50 | 1,00 | 2,00 | 3,00 | 4,00 | 5,00 | 6,29 | ore |
| 31,22 | 61,33 | 86,20 | 94,20 | 99,22 | 102,94 | 105,92 | 109,07 | mm |
| 187,35 | 122,66 | 86,20 | 47,10 | 33,07 | 25,73 | 21,18 | 17,35 | mm/h |

| Risultati simulazione | | |
|---|------|-----|
| Capacità dell'invaso | 83,6 | m³ |
| Massimo volume da invasare | 80,3 | m³ |
| Rapporto tra riempimento e capacità dell'invaso | 96% | |
| Tempo di svuotamento | 46,2 | 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 18 0 4 001 | Rev. A | Foglio 19 di 36 |

6.3 Fosso di laminazione RI18-FL03-AVBD

Si tratta del fosso posto al piede del rilevato lato binario dispari dal km 12+465 al km 12+800.

Riceve le acque meteoriche afferenti sulla semipiattaforma del binario dispari e sulla scarpata del rilevato nord nel tratto compreso tra il km 12+465 e il km 12+800.

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 Verona e una lunghezza di 326 m.

Al termine del fosso viene realizzato un manufatto di regolazione della portata uscente (RI18-MRP03-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 40 mm.

Dal pozzetto parte la tubazione di scarico in PEAD DE400 (RI18-TS03-AVBD) che recapita le acque laminate nel tombino IN28.

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 | 2,25 | 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 | 326 | 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 | | | | |
| | | | Volume effettivo disponibile con fosso in pendenza | | | |
| | | | delta fondo | 0,326 | m | |
| | | | altezza idrica monte | 0,32 | m | |
| | | | base maggiore monte | 2,898 | m | |
| | | | area liquida monte | 0,8340 | m ² | |
| | | | area liquida media | 1,3595 | m ² | |
| | | | volume effettivo | 443,19 | 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 18 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 | 335 m | | da pk | 12465 | a pk | 12800 |
| pendenza del tratto | 0,0078 m/m | | | | | 335 |
| superficie afferente pavimentata | 3953 m ² | | larghezza sup. aff. pav. | 6,55 | 1,5 | 3,75 m |
| coefficiente di deflusso | 0,9 - | | | | | (=semipiattaforma AV, stradello e fosso) |
| superficie afferente non pav. | 1340 m ² | | larghezza sup. rilevato | 4 | | 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 | 5293 m ² | 0,00529 km ² | | | | 0,5293 ha |
| coeff di deflusso ragguagliato | 0,82 | | | | | |
| tempo di corrivazione Tc | 9,32 min | 0,155 ore | | | | |
| Htc - altezza di pioggia caduta nel Tc | 29,90 mm | | | | | |
| i(dt) - intensità di pioggia oraria in Tc (ietogramma rettangolare) | 192,51 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 | 2,647 l/s | 0,002647 m ³ /s | |

| Caratteristiche luce di efflusso | | | |
|----------------------------------|---------------------------|------------------------------|--|
| diametro | 0,04 m | 40 mm | |
| coeff. | 0,6 - | | |
| sezione | 0,0012566 m ² | | |
| g | 9,806 m/s ² | | |
| carico massimo | 0,63 m | =altezza idrica - diametro/2 | |
| Qmax | 0,00265 m ³ /s | 2,650 l/s | |

Risulta una luce di efflusso di diametro 40 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 4.3 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 18 0 4 001 | Rev. A |

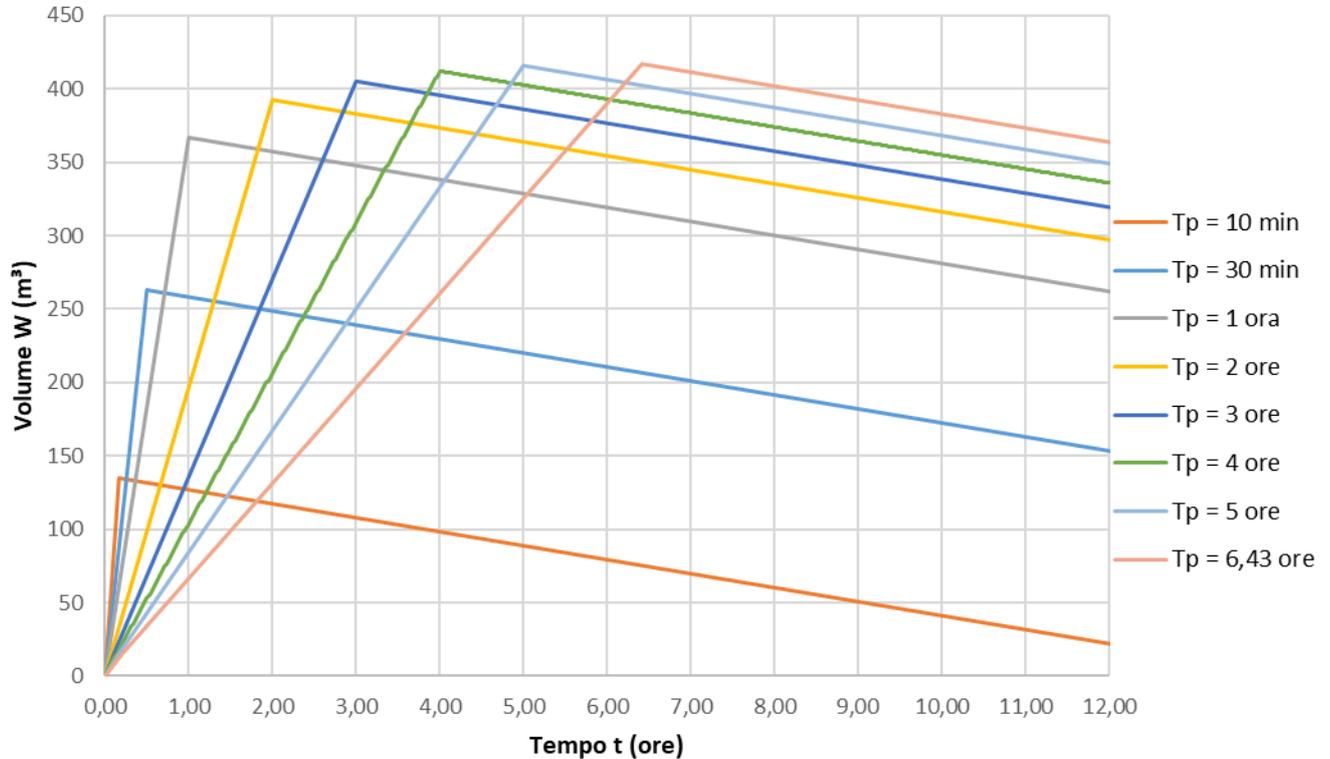
| CALCOLO DEL TEMPO DI CORRIVAZIONE E DELLA PORTATA MASSIMA | | | | | |
|--|--------------|--------------------|---------------|-------|-----------|
| tempo di afflusso (5 min) | 0,083 | ore | 5,00 | min | 300,0 sec |
| tempo di rete (=L/v) | 0,072 | ore | 4,32 | min | 259,1 sec |
| tempo di corrivazione | 0,155 | ore | 9,32 | min | 559,1 sec |
| intensità di pioggia critica | 192,51 | mm/ora | 0,1925 | m/ora | |
| portata massima | 0,23325 | m³/s | 233,25 | l/s | |
| volume massimo | 130,41 | m³ | | | |
| portata specifica scaricabile | 5,00 | l/s/ha | | | |
| portata massima scaricabile | 0,002647 | m³/s | 2,647 | l/s | |
| volume scaricabile | 1,48 | m³ | | | |
| CALCOLO DEL VOLUME DI LAMINAZIONE | | | | | |
| Superficie del bacino scolante | 5293 | m² | | | |
| coefficiente di afflusso del bacino scolante | 0,82 | | | | |
| a | 0,0862 | m/ore ⁿ | | | |
| n | 0,128 | | | | |
| durata critica del bacino di laminazione | 6,43 | ore | | | |
| tempo di corrivazione del bacino scolante | 0,155 | ore | | | |
| portata massima scaricabile per invarianza idraulica | 9,527 | m³/h | | | |
| volume di laminazione | 414,554 | m³ | | | |
| | 0,000 | | | | |
| VERIFICA DELL'INVARIANZA IDRAULICA | | | | | |
| volume di laminazione | 414,55 | m³ | | | |
| volume disponibile | 443,19 | m³ | | | |
| delta volume | 28,64 | 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.

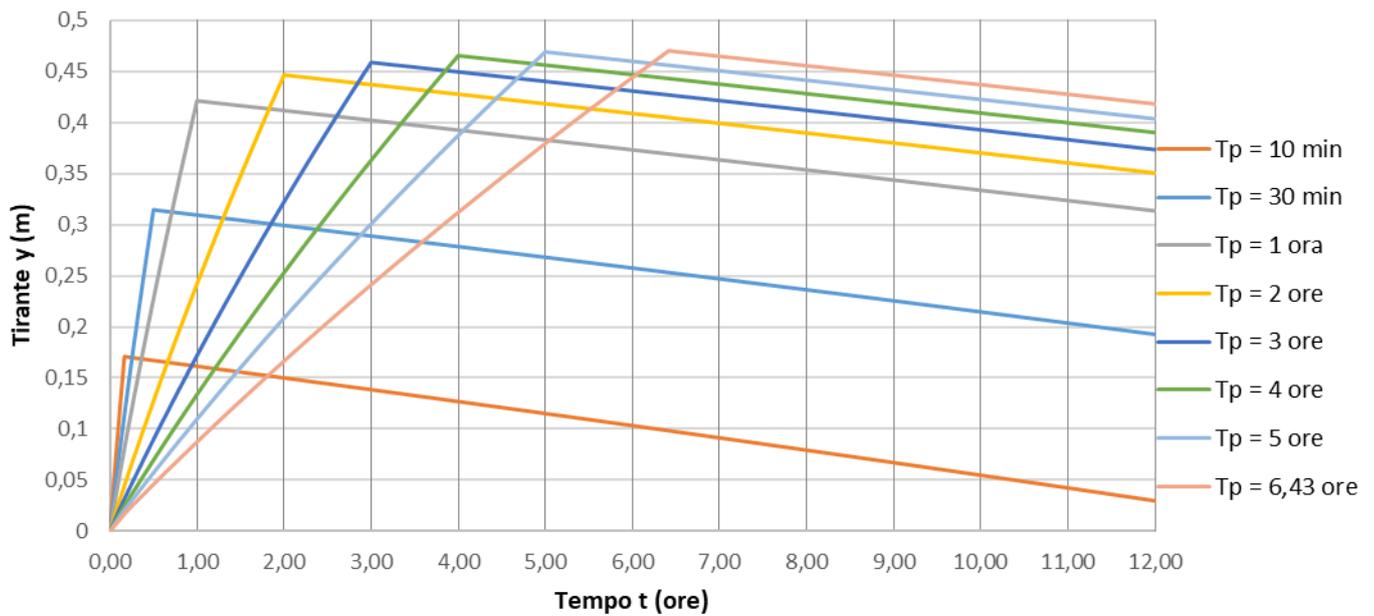
| durata 1 | durata 2 | durata 3 | durata 4 | durata 5 | durata 6 | durata 7 | durata 8 | |
|-----------|-----------|-------------|-------------|-------------|-------------|-------------|-------------|------|
| 10 | 30 | 60 | 120 | 180 | 240 | 300 | 386 | min |
| 0,17 | 0,50 | 1,00 | 2,00 | 3,00 | 4,00 | 5,00 | 6,43 | ore |
| 31,22 | 61,33 | 86,20 | 94,20 | 99,22 | 102,94 | 105,92 | 109,38 | mm |
| 187,35 | 122,66 | 86,20 | 47,10 | 33,07 | 25,73 | 21,18 | 17,02 | mm/h |

| Risultati simulazione | | |
|---|-------|-----|
| Capacità dell'invaso | 443,2 | m³ |
| Massimo volume da invasare | 417,1 | m³ |
| Rapporto tra riempimento e capacità dell'invaso | 94% | |
| Tempo di svuotamento | 43,7 | 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 18 0 4 001 | Rev. A | Foglio 23 di 36 |

6.4 Fosso di laminazione RI18-FL01-AVBP

Si tratta del fosso posto al piede del rilevato lato binario pari dal km 12+330 al km 12+400.

Riceve le acque meteoriche afferenti sulla semipiattaforma del binario pari e sulla scarpata del rilevato sud nel tratto compreso tra il km 12+330 e il km 12+400.

Presenta una sezione trapezia con sponde a pendenza 1/1, larghezza al fondo pari a 2.75 m, altezza pari a 0.75 m e larghezza in sommità pari a 4.25 m. Ha una pendenza pari allo 0,1% in direzione Vicenza e una lunghezza di 50 m.

Al termine del fosso viene realizzato un manufatto di regolazione della portata uscente (RI18-MRP01-AVBP), costituito da un pozzetto di dimensioni interne 4.75x2.00 m al cui interno si colloca un pancone metallico nel quale è presente un foro di diametro 20 mm.

Dal pozzetto parte la tubazione di scarico in PEAD DE400 (RI18-TS01-AVBP) che recapita le acque laminate nel tombino IN27.

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 | 2,75 m | |
| altezza | 0,75 m | |
| pendenza sponde | 1 m/m | |
| franco | 0,10 m | |
| altezza idrica | 0,65 m | |
| base maggiore | 4,05 m | |
| area liquida | 2,21 m ² | |
| lunghezza fosso | 50 m | |
| pendenza fosso | 0,001 m/m | |
| scabrezza (Manning) | 0,015 s/m ^{1/3} | |
| perimetro bagnato | 4,588 m | |
| raggio idraulico | 0,482 m | |
| velocità | 1,30 m/s | |

| Volume effettivo disponibile con fosso in pendenza | | | |
|--|-----------------------|--|--|
| delta fondo | 0,05 m | | |
| altezza idrica monte | 0,60 m | | |
| base maggiore monte | 3,95 m | | |
| area liquida monte | 2,0100 m ² | | |
| area liquida media | 2,1100 m ² | | |
| volume effettivo | 105,50 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 18 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 | 70 m | | da pk 12330 | a pk 12400 | |
| pendenza del tratto | 0,0078 m/m | | | | 70 |
| superficie afferente pavimentata | 966 m ² | | larghezza sup. aff. pav. | 6,55 | 3 4,25 m |
| coefficiente di deflusso | 0,9 - | | | | (=semipiattaforma AV, stradello e fosso) |
| superficie afferente non pav. | 385 m ² | | larghezza sup. rilevato | 5,5 | 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 | 1351 m ² | 0,00135 km ² | | | 0,1351 ha |
| coeff di deflusso ragguagliato | 0,81 | | | | |
| tempo di corrivazione Tc | 5,64 min | 0,094 ore | | | |
| Htc - altezza di pioggia caduta nel Tc | 21,97 mm | | | | |
| i(dt) - intensità di pioggia oraria in Tc (ietogramma rettangolare) | 233,57 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 | 0,676 l/s | 0,000676 m ³ /s |

| Caratteristiche luce di efflusso | | | |
|----------------------------------|----------------------------|------------------------------|--|
| diametro | 0,02 m | 20 mm | |
| coeff. | 0,6 - | | |
| sezione | 0,0003142 m ² | | |
| g | 9,806 m/s ² | | |
| carico massimo | 0,64 m | =altezza idrica - diametro/2 | |
| Qmax | 0,000668 m ³ /s | 0,668 l/s | |

Risulta una luce di efflusso di diametro 20 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 4.3 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 18 0 4 001 | Rev. A |

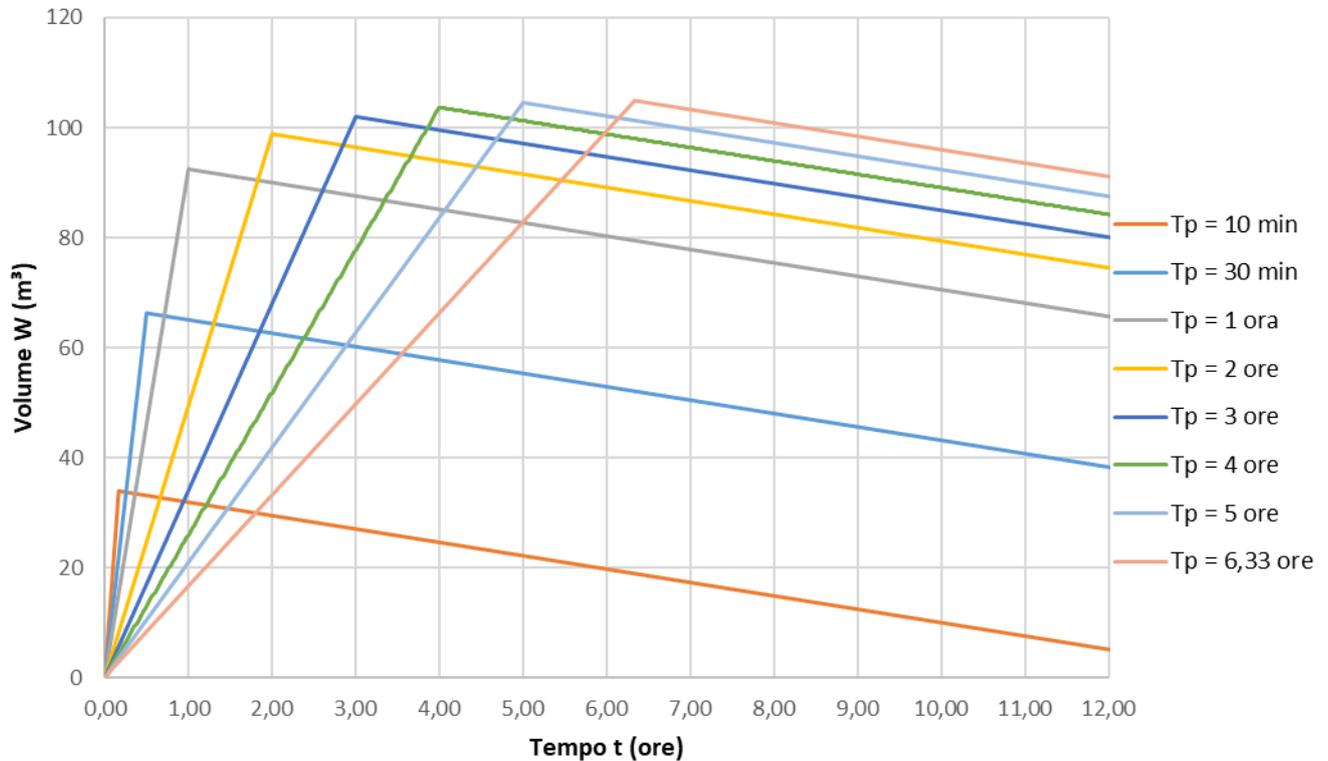
| CALCOLO DEL TEMPO DI CORRIVAZIONE E DELLA PORTATA MASSIMA | | | | | |
|--|--------------|--------------------|--------------|-------|-----------|
| tempo di afflusso (5 min) | 0,083 | ore | 5,00 | min | 300,0 sec |
| tempo di rete (=L/v) | 0,011 | ore | 0,64 | min | 38,6 sec |
| tempo di corrivazione | 0,094 | ore | 5,64 | min | 338,6 sec |
| intensità di pioggia critica | 233,57 | mm/ora | 0,2336 | m/ora | |
| portata massima | 0,07140 | m³/s | 71,40 | l/s | |
| volume massimo | 24,17 | m³ | | | |
| portata specifica scaricabile | 5,00 | l/s/ha | | | |
| portata massima scaricabile | 0,000676 | m³/s | 0,676 | l/s | |
| volume scaricabile | 0,23 | m³ | | | |
| CALCOLO DEL VOLUME DI LAMINAZIONE | | | | | |
| Superficie del bacino scolante | 1351 | m² | | | |
| coefficiente di afflusso del bacino scolante | 0,81 | | | | |
| a | 0,0862 | m/ore ⁿ | | | |
| n | 0,128 | | | | |
| durata critica del bacino di laminazione | 6,33 | ore | | | |
| tempo di corrivazione del bacino scolante | 0,094 | ore | | | |
| portata massima scaricabile per invarianza idraulica | 2,432 | m³/h | | | |
| volume di laminazione | 104,533 | m³ | | | |
| | 0,000 | | | | |
| VERIFICA DELL'INVARIANZA IDRAULICA | | | | | |
| volume di laminazione | 104,53 | m³ | | | |
| volume disponibile | 105,50 | m³ | | | |
| delta volume | 0,97 | 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.

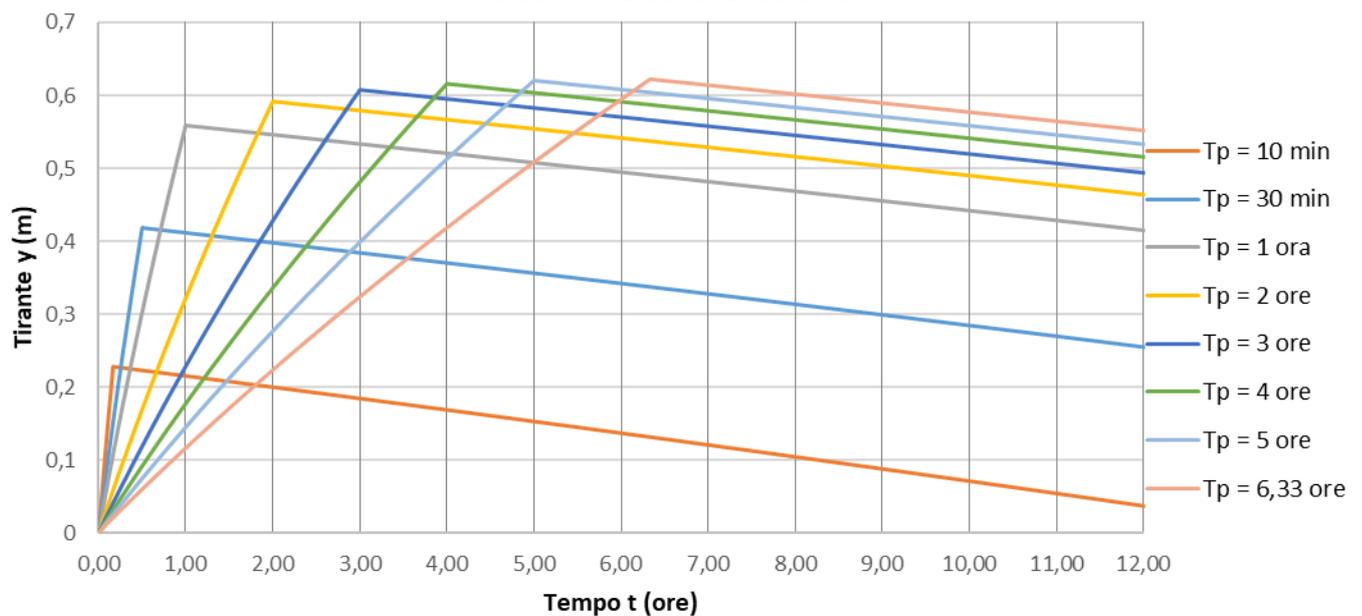
| durata 1 | durata 2 | durata 3 | durata 4 | durata 5 | durata 6 | durata 7 | durata 8 | |
|-----------|-----------|-------------|-------------|-------------|-------------|-------------|-------------|------|
| 10 | 30 | 60 | 120 | 180 | 240 | 300 | 380 | min |
| 0,17 | 0,50 | 1,00 | 2,00 | 3,00 | 4,00 | 5,00 | 6,33 | ore |
| 31,22 | 61,33 | 86,20 | 94,20 | 99,22 | 102,94 | 105,92 | 109,17 | mm |
| 187,35 | 122,66 | 86,20 | 47,10 | 33,07 | 25,73 | 21,18 | 17,24 | mm/h |

| Risultati simulazione | | |
|---|-------|-----|
| Capacità dell'invaso | 105,5 | m³ |
| Massimo volume da invasare | 104,9 | m³ |
| Rapporto tra riempimento e capacità dell'invaso | 99% | |
| Tempo di svuotamento | 43,6 | 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 18 0 4 001 | Rev. A | Foglio 27 di 36 |

6.5 Fosso di laminazione RI18-FL02-AVBP

Si tratta del fosso posto al piede del rilevato lato binario pari dal km 12+400 al km 12+463.

Riceve le acque meteoriche afferenti sulla semipiattaforma del binario pari e sulla scarpata del rilevato sud nel tratto compreso tra il km 12+400 e il km 12+463.

Presenta una sezione trapezia con sponde a pendenza 1/1, larghezza al fondo pari a 1.50 m, altezza pari a 1.25 m e larghezza in sommità pari a 4.00 m. Ha una pendenza pari allo 0,1% in direzione Vicenza e una lunghezza di 32 m.

Al termine del fosso viene realizzato un manufatto di regolazione della portata uscente (RI18-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 16 mm.

Dal pozzetto parte la tubazione di scarico in PEAD DE400 (RI18-TS02-AVBP) che recapita le acque laminate nel tombino IN28.

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 | 1,50 | m | | | | | |
| altezza | 1,25 | m | | | | | |
| pendenza sponde | 1 | m/m | | | | | |
| franco | 0,10 | m | | | | | |
| altezza idrica | 1,15 | m | | | | | |
| base maggiore | 3,80 | m | | | | | |
| area liquida | 3,0475 | m ² | | | | | |
| lunghezza fosso | 32 | m | | | | | |
| pendenza fosso | 0,001 | m/m | | | | | |
| scabrezza (Manning) | 0,015 | s/m ^{1/3} | | | | | |
| perimetro bagnato | 4,753 | m | | | | | |
| raggio idraulico | 0,641 | m | | | | | |
| velocità | 1,57 | m/s | | | | | |
| | | | Volume effettivo disponibile con fosso in pendenza | | | | |
| | | | delta fondo | 0,032 | m | | |
| | | | altezza idrica monte | 1,12 | m | | |
| | | | base maggiore monte | 3,736 | m | | |
| | | | area liquida monte | 2,9269 | m ² | | |
| | | | area liquida media | 2,9872 | m ² | | |
| | | | volume effettivo | 95,59 | 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 18 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 | 63 m | | da pk 12400 | a pk 12463 | |
| pendenza del tratto | 0,0078 m/m | | | 63 | |
| superficie afferente pavimentata | 853,65 m ² | | larghezza sup. aff. pav. | 6,55 | 3 4 m |
| coefficiente di deflusso | 0,9 - | | | | (=semipiattaforma AV, stradello e fosso) |
| superficie afferente non pav. | 346,5 m ² | | larghezza sup. rilevato | 5,5 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 | 1200,15 m ² | 0,00120 km ² | | 0,120015 ha | |
| coeff di deflusso ragguagliato | 0,81 | | | | |
| tempo di corrivazione Tc | 5,34 min | 0,089 ore | | | |
| Htc - altezza di pioggia caduta nel Tc | 21,24 mm | | | | |
| i(dt) - intensità di pioggia oraria in Tc (ietogramma rettangolare) | 238,60 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 | 0,600 l/s | 0,000600 m ³ /s |

| Caratteristiche luce di efflusso | | |
|----------------------------------|----------------------------|------------------------------|
| diametro | 0,016 m | 16 mm |
| coeff. | 0,6 - | |
| sezione | 0,0002011 m ² | |
| g | 9,806 m/s ² | |
| carico massimo | 1,142 m | =altezza idrica - diametro/2 |
| Qmax | 0,000571 m ³ /s | 0,571 l/s |

Risulta una luce di efflusso di diametro 16 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 4.3 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 18 0 4 001 | Rev. A |

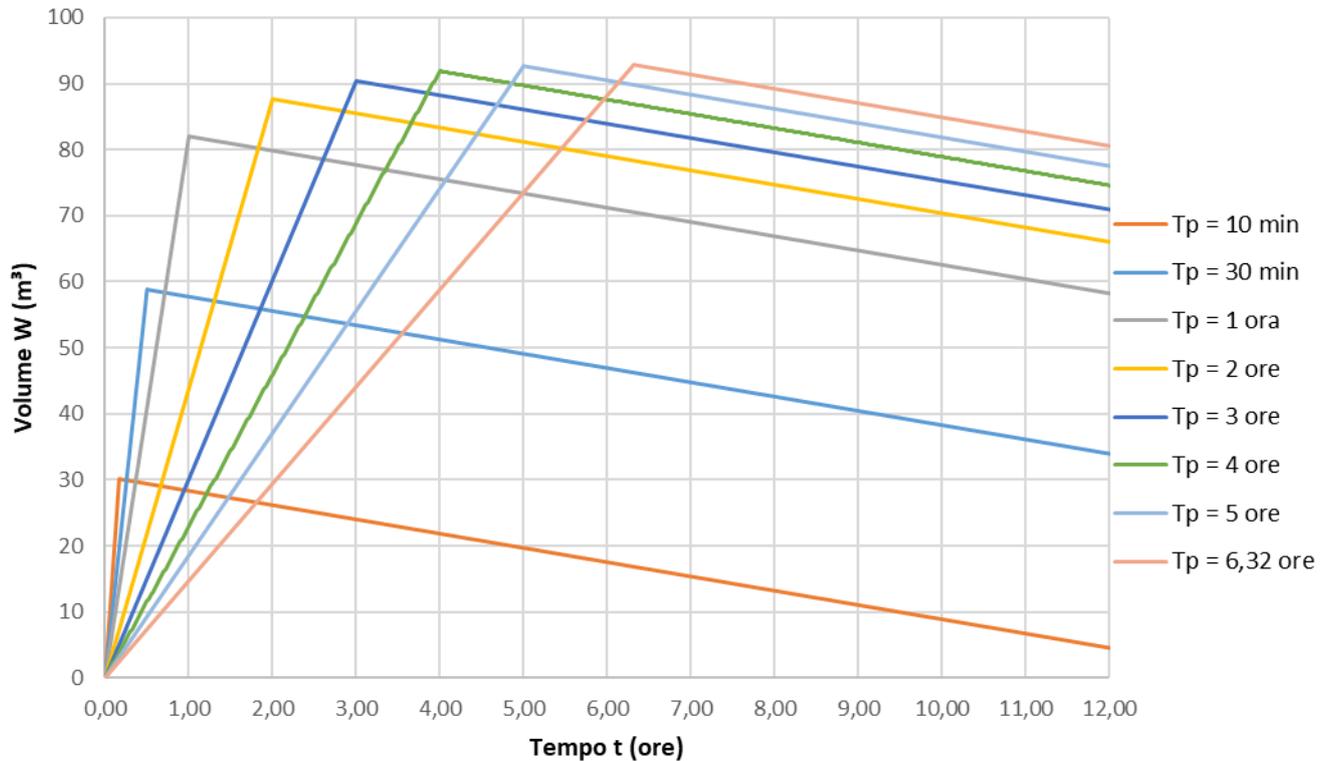
| CALCOLO DEL TEMPO DI CORRIVAZIONE E DELLA PORTATA MASSIMA | | | | | |
|--|----------------|--------------------|--------------|-------|-----------|
| tempo di afflusso (5 min) | 0,083 | ore | 5,00 | min | 300,0 sec |
| tempo di rete (=L/v) | 0,006 | ore | 0,34 | min | 20,4 sec |
| tempo di corrivazione | 0,089 | ore | 5,34 | min | 320,4 sec |
| intensità di pioggia critica | 238,60 | mm/ora | 0,2386 | m/ora | |
| portata massima | 0,06470 | m³/s | 64,70 | l/s | |
| volume massimo | 20,73 | m³ | | | |
| portata specifica scaricabile | 5,00 | l/s/ha | | | |
| portata massima scaricabile | 0,000600 | m³/s | 0,600 | l/s | |
| volume scaricabile | 0,19 | m³ | | | |
| CALCOLO DEL VOLUME DI LAMINAZIONE | | | | | |
| Superficie del bacino scolante | 1200,15 | m² | | | |
| coefficiente di afflusso del bacino scolante | 0,81 | | | | |
| a | 0,0862 | m/ore ⁿ | | | |
| n | 0,128 | | | | |
| durata critica del bacino di laminazione | 6,32 | ore | | | |
| tempo di corrivazione del bacino scolante | 0,089 | ore | | | |
| portata massima scaricabile per invarianza idraulica | 2,160 | m³/h | | | |
| volume di laminazione | 92,724 | m³ | | | |
| | 0,000 | | | | |
| VERIFICA DELL'INVARIANZA IDRAULICA | | | | | |
| volume di laminazione | 92,72 | m³ | | | |
| volume disponibile | 95,59 | m³ | | | |
| delta volume | 2,87 | 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.

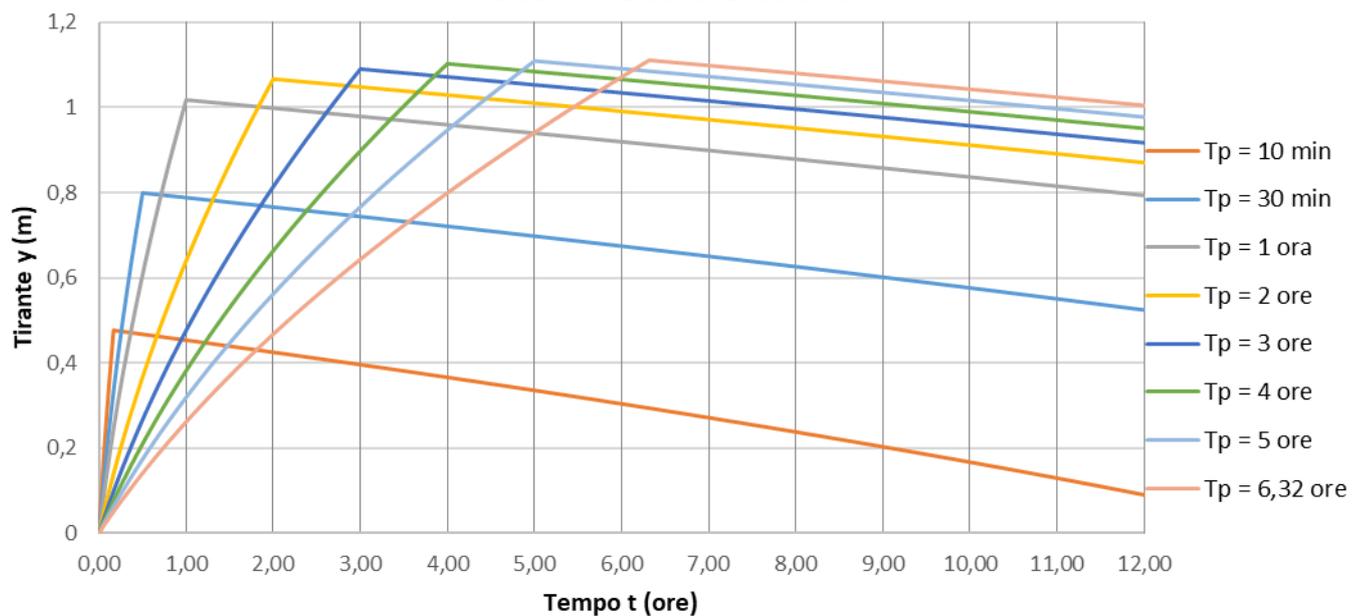
| durata 1 | durata 2 | durata 3 | durata 4 | durata 5 | durata 6 | durata 7 | durata 8 | |
|-----------|-----------|-------------|-------------|-------------|-------------|-------------|-------------|------|
| 10 | 30 | 60 | 120 | 180 | 240 | 300 | 379 | min |
| 0,17 | 0,50 | 1,00 | 2,00 | 3,00 | 4,00 | 5,00 | 6,32 | ore |
| 31,22 | 61,33 | 86,20 | 94,20 | 99,22 | 102,94 | 105,92 | 109,15 | mm |
| 187,35 | 122,66 | 86,20 | 47,10 | 33,07 | 25,73 | 21,18 | 17,26 | mm/h |

| Risultati simulazione | | |
|---|------|-----|
| Capacità dell'invaso | 95,6 | m³ |
| Massimo volume da invasare | 92,9 | m³ |
| Rapporto tra riempimento e capacità dell'invaso | 97% | |
| Tempo di svuotamento | 45,2 | 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 18 0 4 001 | Rev. A | Foglio 31 di 36 |

6.6 Fosso di laminazione RI18-FL03-AVBP

Si tratta del fosso posto al piede del rilevato lato binario pari dal km 12+465 al km 12+800.

Riceve le acque meteoriche afferenti sulla semipiattaforma del binario pari e sulla scarpata del rilevato sud nel tratto compreso tra il km 12+465 e il km 12+800.

Presenta una sezione trapezia con sponde a pendenza 1/1, larghezza al fondo pari a 2.75 m, altezza pari a 0.75 m e larghezza in sommità pari a 4.25 m. Ha una pendenza pari allo 0,1% in direzione Verona e una lunghezza di 307 m.

Al termine del fosso viene realizzato un manufatto di regolazione della portata uscente (RI18-MRP03-AVBP), costituito da un pozzetto di dimensioni interne 4.85x2.00 m al cui interno si colloca un pancone metallico nel quale è presente un foro di diametro 42 mm.

Dal pozzetto parte la tubazione di scarico in PEAD DE400 (RI18-TS03-AVBP) che recapita le acque laminate nel tombino IN28.

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 | 0,307 | m | | |
| dimensioni: | | | altezza idrica monte | 0,34 | m | | |
| base minore | 2,75 | m | base maggiore monte | 3,436 | m | | |
| altezza | 0,75 | m | area liquida monte | 1,0609 | m ² | | |
| pendenza sponde | 1 | m/m | area liquida media | 1,6354 | m ² | | |
| franco | 0,10 | m | volume effettivo | 502,08 | m ³ | | |
| altezza idrica | 0,65 | m | | | | | |
| base maggiore | 4,05 | m | | | | | |
| area liquida | 2,21 | m ² | | | | | |
| lunghezza fosso | 307 | m | | | | | |
| pendenza fosso | 0,001 | m/m | | | | | |
| scabrezza (Manning) | 0,015 | s/m ^{1/3} | | | | | |
| perimetro bagnato | 4,588 | m | | | | | |
| raggio idraulico | 0,482 | m | | | | | |
| velocità | 1,30 | 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 18 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 | 335 m | | da pk 12465 | a pk 12800 | |
| pendenza del tratto | 0,0078 m/m | | | 335 | |
| superficie afferente pavimentata | 4623 m ² | | larghezza sup. aff. pav. | 6,55 | 3 4,25 m |
| coefficiente di deflusso | 0,9 - | | | | (=semipiattaforma AV, stradello e fosso) |
| superficie afferente non pav. | 1340 m ² | | larghezza sup. rilevato | 4 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 | 5963 m ² | 0,00596 km ² | | 0,5963 ha | |
| coeff di deflusso ragguagliato | 0,83 | | | | |
| tempo di corrivazione Tc | 8,95 min | 0,149 ore | | | |
| Htc - altezza di pioggia caduta nel Tc | 29,17 mm | | | | |
| i(dt) - intensità di pioggia oraria in Tc (ietogramma rettangolare) | 195,53 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 | 2,982 l/s | 0,002982 m ³ /s |

| Caratteristiche luce di efflusso | | |
|----------------------------------|---------------------------|------------------------------|
| diametro | 0,042 m | 42 mm |
| coeff. | 0,6 - | |
| sezione | 0,0013854 m ² | |
| g | 9,806 m/s ² | |
| carico massimo | 0,629 m | =altezza idrica - diametro/2 |
| Qmax | 0,00292 m ³ /s | 2,920 l/s |

Risulta una luce di efflusso di diametro 42 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 4.3 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 18 0 4 001 | Rev. A |

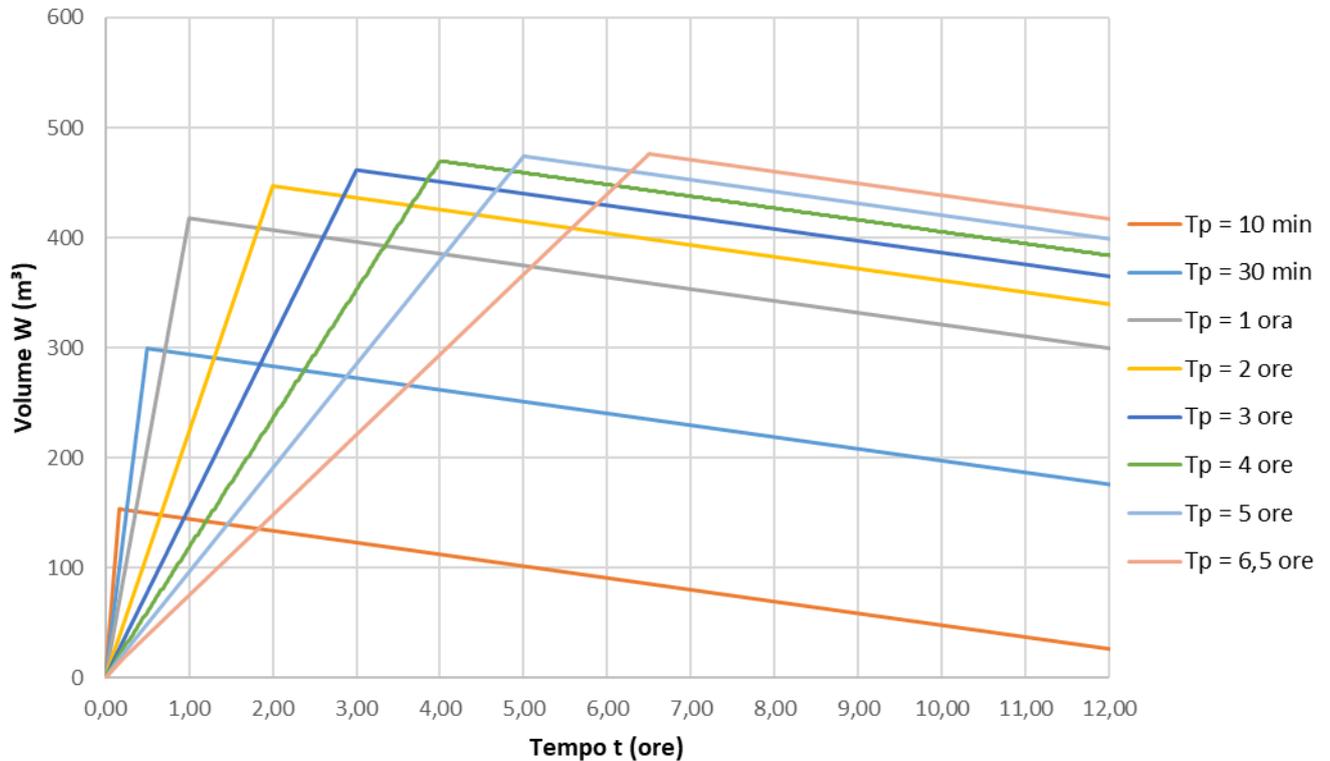
| CALCOLO DEL TEMPO DI CORRIVAZIONE E DELLA PORTATA MASSIMA | | | | | | |
|--|--------------|--------------------|---------------|-------|-------|-----|
| tempo di afflusso (5 min) | 0,083 | ore | 5,00 | min | 300,0 | sec |
| tempo di rete (=L/v) | 0,066 | ore | 3,95 | min | 237,0 | sec |
| tempo di corrivazione | 0,149 | ore | 8,95 | min | 537,0 | sec |
| intensità di pioggia critica | 195,53 | mm/ora | 0,1955 | m/ora | | |
| portata massima | 0,26965 | m³/s | 269,65 | l/s | | |
| volume massimo | 144,80 | m³ | | | | |
| portata specifica scaricabile | 5,00 | l/s/ha | | | | |
| portata massima scaricabile | 0,002982 | m³/s | 2,982 | l/s | | |
| volume scaricabile | 1,60 | m³ | | | | |
| CALCOLO DEL VOLUME DI LAMINAZIONE | | | | | | |
| Superficie del bacino scolante | 5963 | m² | | | | |
| coefficiente di afflusso del bacino scolante | 0,83 | | | | | |
| a | 0,0862 | m/ore ⁿ | | | | |
| n | 0,128 | | | | | |
| durata critica del bacino di laminazione | 6,50 | ore | | | | |
| tempo di corrivazione del bacino scolante | 0,149 | ore | | | | |
| portata massima scaricabile per invarianza idraulica | 10,733 | m³/h | | | | |
| volume di laminazione | 472,655 | m³ | | | | |
| | 0,000 | | | | | |
| VERIFICA DELL'INVARIANZA IDRAULICA | | | | | | |
| volume di laminazione | 472,65 | m³ | | | | |
| volume disponibile | 502,08 | m³ | | | | |
| delta volume | 29,43 | 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.

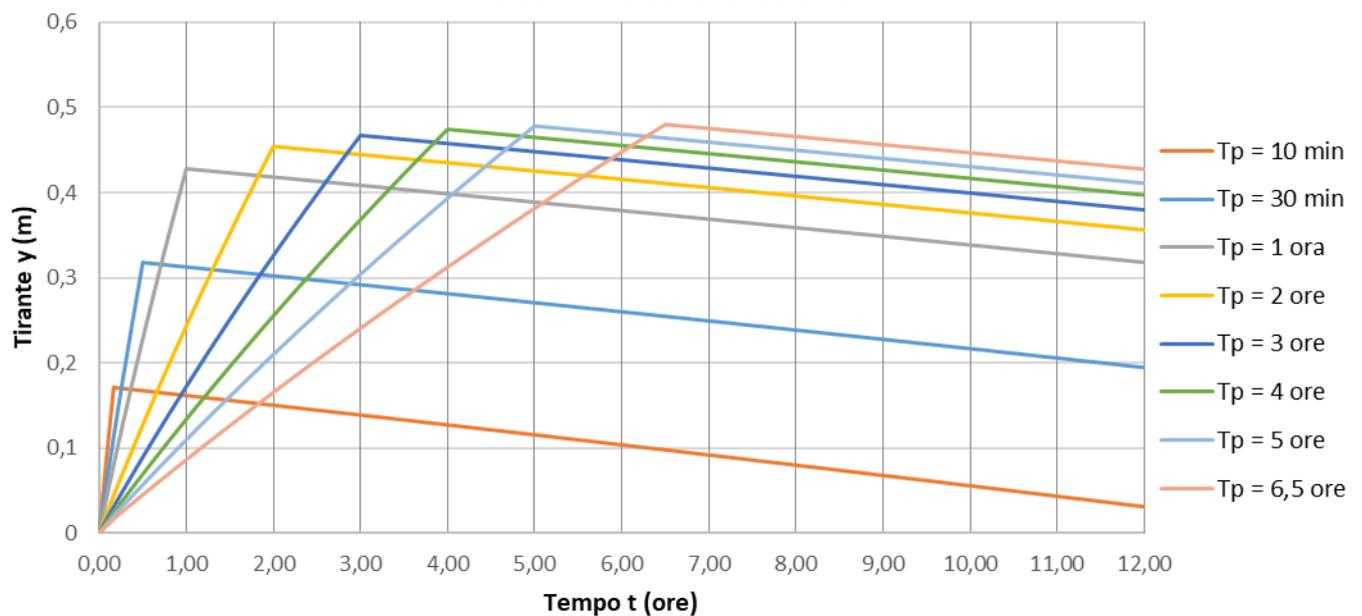
| durata 1 | durata 2 | durata 3 | durata 4 | durata 5 | durata 6 | durata 7 | durata 8 | |
|-----------|-----------|-------------|-------------|-------------|-------------|-------------|-------------|------|
| 10 | 30 | 60 | 120 | 180 | 240 | 300 | 390 | min |
| 0,17 | 0,50 | 1,00 | 2,00 | 3,00 | 4,00 | 5,00 | 6,50 | ore |
| 31,22 | 61,33 | 86,20 | 94,20 | 99,22 | 102,94 | 105,92 | 109,54 | mm |
| 187,35 | 122,66 | 86,20 | 47,10 | 33,07 | 25,73 | 21,18 | 16,85 | mm/h |

| Risultati simulazione | |
|---|----------|
| Capacità dell'invaso | 502,1 m³ |
| Massimo volume da invasare | 476,2 m³ |
| Rapporto tra riempimento e capacità dell'invaso | 95% |
| Tempo di svuotamento | 45,3 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 18 0 4 001 | Rev. A | Foglio 35 di 36 |

7 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 0.483 a 2.920 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 18 0 4 001 | Rev. A | Foglio 36 di 36 | |

8 DOCUMENTI DI RIFERIMENTO

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