

COMMITTENTE:



ALTA SORVEGLIANZA:



GENERAL CONTRACTOR:



**INFRASTRUTTURE FERROVIARIE STRATEGICHE DEFINITE DALLA LEGGE OBIETTIVO N. 443/01**

**TRATTA A.V. /A.C. TERZO VALICO DEI GIOVI  
PROGETTO ESECUTIVO**

**Rilevato Tortona Sistemazioni idrauliche tombino 2X2 a Pk 52+432-Tratto 0  
Relazione idraulica**

GENERAL CONTRACTOR	DIRETTORE DEI LAVORI	
Consorzio <b>Cociv</b> Ing. N. Meistro		

COMMESSA	LOTTO	FASE	ENTE	TIPO DOC.	OPERA/DISCIPLINA	PROGR.	REV.
I G 5 1	0 4	E	C V	R I	R I 1 9 0 3	0 0 4	A

**Progettazione:**

Rev	Descrizione	Redatto	Data	Verificato	Data	Progettista Integratore	Data	IL PROGETTISTA
A03	Revisione per cambio lotto	E. Caruso <i>E.C.</i>	22/03/2017	A. Nastasi <i>AN</i>	22/03/2017	A.Mancarella <i>AM</i>	22/03/2017	
A01	Emissione per revisione generale	E. Caruso <i>E.C.</i>	25/09/2014	A. Nastasi <i>AN</i>	25/09/2014	A. Palomba <i>AP</i>	25/09/2014	
A02	Aggiornamento Cartiglio	E. Caruso <i>E.C.</i>	25/11/2015	A. Nastasi <i>AN</i>	25/11/2015	A.Mancarella <i>AM</i>	25/11/2015	

n. Elab.:

File: IG51-04-E-CV-RI-RI19-03-004-A03.DOC



<p>GENERAL CONTRACTOR</p>  <p>CODIV Consorzio Collegamenti Integrati Veloci</p>	<p>ALTA SORVEGLIANZA</p>  <p>ITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE</p>	
	<p>IG51-04-E-CV-RI-RI19-03-004-A03.DOC Relazione idraulica</p>	<p>Foglio 3 di 15</p>

## INDICE

1.	INTRODUZIONE.....	4
2.	CARATTERIZZAZIONE DELL'AREA.....	4
3.	DATI IDROLOGICI.....	5
4.	CARATTERIZZAZIONE DELLE OPERE ESISTENTI.....	5
4.1.	Portate irrigue .....	5
5.	VERIFICA IDRAULICA .....	6
5.1.	Metodologia di calcolo.....	6
5.2.	Deflusso attraverso il canale in ingresso.....	7
5.3.	Deflusso attraverso i manufatti di attraversamento o di regolazione.....	7
5.4.	Tombini esistenti .....	7
5.5.	Piattaforma.....	7
6.	ATTRAVERSAMENTI DI LINEA ESISTENTI.....	8
6.1.	Sintesi dati canale esistente.....	11
7.	ATTRAVERSAMENTI DI LINEA IN PROGETTO .....	11
7.1.	Portata di progetto .....	11
8.	ALLEGATO 1 VERIFICHE IDRAULICHE .....	15

<p>GENERAL CONTRACTOR</p> 	<p>ALTA SORVEGLIANZA</p> 
	<p>IG51-04-E-CV-RI-RI19-03-004-A03.DOC Relazione idraulica</p> <p style="text-align: right;">Foglio 4 di 15</p>

## 1. INTRODUZIONE

La presente relazione descrive e verifica il funzionamento dell'attraversamento idraulico previsto alla PK 52+432 di dimensione 2X2 m della ferrovia A.C. Milano-Genova si localizza in territorio piemontese all'interno del bacino idrografico del fiume Po.

Di seguito si sintetizzano i criteri di valutazione delle portate e di verifica dell'opera di attraversamento della linea ferroviaria.

## 2. CARATTERIZZAZIONE DELL'AREA

In generale per quanto riguarda i corpi idrici esistenti e i successivi attraversamenti si tratta essenzialmente di fossi artificiali realizzati a scopo irriguo, talvolta muniti di manufatti per la ripartizione/regolazione della portata di alimentazione. Essi possono assolvere a diverse funzioni:

- a) adduzione delle portate necessarie all'alimentazione delle reti irrigue delle varie parcelle;
- b) distribuzione nelle singole parcelle dell'acqua fornita dai fossi di cui sopra;
- c) raccolta e smaltimento delle portate residue non utilizzate per le pratiche irrigue.

Alle finalità irrigue può sommarsi o meno la raccolta delle acque meteoriche defluenti dalle varie porzioni di territorio sotteso dal tracciato dei corpi idrici, in funzione della geometria delle sponde dei fossi stessi, che possono essere:

- pensili: ossia delimitate da modesti rilevati arginali con sommità superiore al piano campagna che di fatto impediscono la raccolta delle acque superficiali;
- a raso: ossia raccordate al piano campagna circostante che consentono quindi la raccolta delle acque superficiali.

In generale i fossi di tipo a) consentono il deflusso di portate significative, presentano pendenze di fondo prossime al limite superiore individuato (4-5 ‰) essendo orientati all'incirca secondo la massima pendenza del piano campagna e attraversano le infrastrutture presenti mediante manufatti con sezione di deflusso proporzionata a quella del fosso stesso.

I fossi di tipologia b) sono invece caratterizzati da sezioni di deflusso sensibilmente inferiori a quelle della tipologia a) ma comunque rilevanti in quanto assolvono alla funzione di invasare i volumi di acqua che successivamente vengono sollevati meccanicamente mediante sistemi di irrigazione mobile (pompe azionate da trattori che alimentano irrigatori a pioggia).

Proprio per la loro funzione di invaso, pur presentando sezioni di deflusso rilevanti, non sono interessati da portate elevate ed i relativi manufatti di attraversamento hanno in generale delle sezioni utili decisamente inferiori a quelle dei fossi stessi.

Per quanto riguarda la tipologia c), i fossi scaricatori presentano in generale sezioni di deflusso ampie e manufatti di attraversamento proporzionati a queste ultime, dovendo raccogliere, oltre alle portate irrigue residue, anche la quota parte delle portate meteoriche drenate dal reticolo idrografico.

Queste ultime non sono in genere elevate data la morfologia poco acclive (quasi orizzontale) dei bacini tributanti, nonché la netta rilevanza delle superfici inerbite e drenanti rispetto a quelle pavimentate e impermeabili.

Per tale motivo, pur non essendo presente una vera rete drenante e pur essendovi preponderanza di fossi con sponde pensili (quindi non in grado di raccogliere gli afflussi meteorici) non si segnalano allo stato attuale situazioni critiche, in termini di allagamento delle superfici, anche nel corso di eventi pluviometrici intensi.

GENERAL CONTRACTOR  Consorzio Collegamenti Integrati Veloci	ALTA SORVEGLIANZA  GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE
	IG51-04-E-CV-RI-RI19-03-004-A03.DOC Relazione idraulica
	Foglio 5 di 15

### 3. DATI IDROLOGICI

I dati idrologici con tempo di ritorno 100 anni sono desumibili dalla *relazione pluviometrica del progetto definitivo* approvato, eseguita con la regionalizzazione dell'informazione pluviometrica intensa di durate inferiori all'ora su celle di area pari a 1 km<sup>2</sup>. I parametri delle curve di possibilità pluviometrica

$$h = a t^n,$$

relative a TR=100 anni, sono riportati di seguito

Tratta di linea		Durata	a	n'
Da km	A km	(ore)	mm/ora	
44+200	53+840	1	75.37	0.276
		0.5	74.94	0.276
		0.25	73.90	0.276

### 4. CARATTERIZZAZIONE DELLE OPERE ESISTENTI

Di seguito si descrive la metodologia seguita per la definizione delle portate di progetto da assumersi per il dimensionamento delle opere idrauliche previste nell'ambito della realizzazione della linea ad Alta Capacità per i bacini minori.

Si è provveduto a definire separatamente i valori delle portate irrigue e/o smaltibili e di quelle di piena idrologica relative ad ogni corpo idrico indagato, definendo poi le portate di progetto, in relazione alle tipologie sopraesposte:

- portata di progetto uguale alla portata irrigua per i fossi destinati alla sola funzione irrigua
- portata di progetto pari alla portata di piena idrologica per i fossi aventi la sola funzione di drenaggio dei bacini circostanti;
- portata di progetto pari alla maggiore tra la portata irrigua e quella idrologica per i fossi aventi funzionalità mista.

Le portate di base per il calcolo delle portate di progetto da assumersi sono state determinate secondo i principi descritti di seguito.

Si consideri che il solo bacino scolante dell'area di progetto è lo scolmatore della Roggia Cerca, gli altri sono solo irrigui.

#### 4.1. Portate irrigue

In assenza di precise indicazioni da parte degli enti gestori del sistema irriguo le portate sono state definite analizzando la capacità di deflusso dei corpi idrici e dei manufatti esistenti (come meglio illustrato al paragrafo seguente) studiando il reticolo per tratti omogenei, compresi generalmente tra due nodi, e verificando:

- la portata massima defluibile dal sistema di alimentazione del tratto (partitori, paratoie ecc.);

<p>GENERAL CONTRACTOR</p> 	<p>ALTA SORVEGLIANZA</p> 
	<p>IG51-04-E-CV-RI-RI19-03-004-A03.DOC Relazione idraulica</p> <p style="text-align: right;">Foglio 6 di 15</p>

- la portata massima defluibile nelle differenti sezioni trasversali d'alveo lungo il tratto indagato;
- la portata massima defluibile nei manufatti di attraversamento esistenti.

Successivamente è stata assunta, quale portata irrigua, quella in arrivo alle opere in progetto assumendo di fatto che il sistema esistente sia dimensionato correttamente e venga gestito in modo tale da non creare situazioni di criticità per quanto riguarda il superamento della portata ammissibile e che l'eventuale acqua in più in arrivo si disperda nelle campagne.

Di seguito si descrivono in dettaglio le metodologie di calcolo utilizzate per la determinazione delle portate sopraesposte, con riferimento alle differenti tipologie di manufatti analizzati.

## 5. VERIFICA IDRAULICA

### 5.1. Metodologia di calcolo

La metodologia utilizzata per la verifica dei tombini in progetto è quella di calcolare la portata in arrivo nel canale di monte, che poi si immette nel tombino in progetto. L'idea è quella di stimare la massima portata che affluisce al tombino attraverso il canale esistente. Infatti il tombino sotto la ferrovia dovrà essere in grado di smaltire l'acqua in arrivo dal canale mantenendo un franco pari al 30% della luce utile. L'ipotesi è che l'acqua portata dal canale a sezione piena transiti nel tombino, quella che eventualmente deborda prima di arrivare al tombino andrebbe ad impegnare le campagne circostanti. Questa metodologia è applicata ai fossi irrigui cioè laddove non si ha la possibilità di chiudere bacini scolanti.

Nel presente progetto esistono diversi casi in cui il fondo scorrimento dei tombini in progetto è incassato rispetto a quello del canale di valle che riceve le acque dal tombino sotto la ferrovia. Ciò perchè esiste una dimensione minima accettata al di sotto della ferrovia e per questo motivo, la luce utile del tombino sarà inferiore rispetto a quella nominale. Una parte della luce non verrà considerata nella verifica idraulica, cioè non verrà considerata disponibile al deflusso. In definitiva, il gradino in uscita tra il fondo scorrimento del tombino e il fondo del canale sarà considerato inattivo. Il canale di valle non potrà ovviamente essere approfondito perché nella maggior parte dei casi le quote di recapito sono obbligate dall'esistente. Molto spesso le opere di valle sono di dimensione di molto inferiore a quelle delle opere in progetto, le quali rispondono al criterio del manuale di progettazione che prevede la dimensione minima di Ø1500 e non prevede l'utilizzo di scatolari ribassati.

Gli step di calcolo per la verifica dei tombini sono dunque i seguenti:

- Stima della portata transitante nel canale esistente in arrivo al tombino in progetto, a sezione piena al 90%
- Costruzione del tombino previsto e canale di uscita, con valutazione dell'eventuale gradino in uscita e valutazione dell'altezza della zona inattiva eventuale
- Calcolo della portata transitante nel tombino con la sola luce utile depurata dall'altezza inattiva
- Verifica del franco del tombino costruito con un non superamento del grado di riempimento del 70%, con la portata derivante dal canale in ingresso
- Verifica del canale in uscita con la medesima portata afferente

I dati utilizzati sono quelli di topografia disponibili da progetto definitivo e successive integrazioni.

GENERAL CONTRACTOR  Consorzio Collegamenti Integrati Veloci	ALTA SORVEGLIANZA  GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE
	IG51-04-E-CV-RI-RI19-03-004-A03.DOC Relazione idraulica
	Foglio 7 di 15

## 5.2. Deflusso attraverso il canale in ingresso

La portata defluente nel canale in ingresso è stata calcolata con la formula di Chèzy dove:

- Q: portata in moto uniforme, in m<sup>3</sup>/s;
- Ω: area bagnata della sezione di deflusso, in m<sup>2</sup>;

$$Q = \frac{1}{n} \Omega R^{3/2} i^{1/2}$$

- R: raggio idraulico, in m;
- i: pendenza longitudinale del fondo scorrevole, in m/m.
- n è il coefficiente di scabrezza di Manning 35 m<sup>1/3</sup>/s per i fossi in massi ed in terra, 66 per i canali in cls (0.028 m<sup>1/3</sup> s e 0.015).

Poiché si considerano tratti di canale sostanzialmente a pendenza costante il livello d'acqua utilizzato per la verifica è quello corrispondente al deflusso della portata in moto uniforme. La portata di progetto si considera dunque quella che transita nel canale in ingresso con un riempimento del 90%.

## 5.3. Deflusso attraverso i manufatti di attraversamento o di regolazione

La formulazione utilizzata per la determinazione della portata massima smaltibile dai manufatti di attraversamento o dalle paratoie dei manufatti partitori è quella dello stramazzo a larga soglia. Il metodo utilizzato prescinde dalla effettiva pendenza del fondo scorrevole dell'opera (che viene considerato orizzontale) e quindi si presta a rappresentare, in via cautelativa ma fedele, il funzionamento dei manufatti inseriti in un reticolo irriguo caratterizzato da manufatti di lunghezza molto esigua (generalmente dell'ordine di pochi metri) inseriti in un contesto di pendenze di fondo medie del sistema alquanto modeste.

## 5.4. Tombini esistenti

Per il calcolo della portata defluibile attraverso tombini scatolari o circolari viene utilizzata sempre la formula di Chezy sopra riportata.

## 5.5. Piattaforma

I contributi della piattaforma vengono calcolati nell'idraulica di piattaforma per la cui metodologia si rimanda alla relazione della singola WBS. Essi vengono gestiti da canalette e fossi in piattaforma



## 6. ATTRAVERSAMENTI DI LINEA ESISTENTI

A valle dei tombini in progetto sono presenti manufatti di recapito, generalmente più piccoli rispetto a quelli in progetto e presentano quindi una capacità di smaltimento minore. Tali manufatti pur presentando criticità saranno mantenuti considerando che servono aree differenti a valle e non fanno parte del presente progetto. Di seguito si riporta la foto e la dimensione dell'opera di attraversamento esistente

Caratteristiche geometriche manufatto di attraversamento			
<i>a</i> <b>Circolare</b>			
Diametro $\emptyset$	0,60	m	



Manufatto di uscita sotto il fascio di binari della linea Alessandria Tortona



Area in cui dovrebbe trovarsi il canale di collegamento, in corrispondenza dei parapetti gialli è posizionato il tombino di cui alla foto precedente



<p>GENERAL CONTRACTOR</p> 	<p>ALTA SORVEGLIANZA</p> 
	<p>IG51-04-E-CV-RI-RI19-03-004-A03.DOC Relazione idraulica</p> <p>Foglio 9 di 15</p>

Imbocco manufatto ostruito sotto la linea Novi Ligure Tortona esistente



Sbocco manufatto ostruito sotto la linea Novi Ligure Tortona esistente



Questo manufatto esistente non viene ripristinato nel presente progetto, in quanto è in evidente stato di disuso. Esso viene spostato sempre all'interno dell'area occupata dal

<p>GENERAL CONTRACTOR</p> 	<p>ALTA SORVEGLIANZA</p> 	
	<p>IG51-04-E-CV-RI-RI19-03-004-A03.DOC Relazione idraulica</p>	<p>Foglio 10 di 15</p>

deposito auto, ma anche se il tombino in uscita appare in buono stato, non si ha evidenza di collegamento tra i due tombini e di recapito da canali esistenti ad oggi a monte. Questo tombino viene quindi spostato a PK 52+432 per ricevere le sole acque di piattaforma mentre queste foto si riferiscono alla PK 52+367 circa. La nuova localizzazione consente di scaricare direttamente nella Roggia Cerca.

GENERAL CONTRACTOR  Consorzio Collegamenti Integrati Veloci	ALTA SORVEGLIANZA  GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE
	IG51-04-E-CV-RI-RI19-03-004-A03.DOC Relazione idraulica
	Foglio 11 di 15

## 6.1. Sintesi dati canale esistente

Non sono stati ritrovati canali esistenti.

## 7. ATTRAVERSAMENTI DI LINEA IN PROGETTO

T-R19-3: tombino scatolare 2X2 m per lo scarico delle acque di piattaforma lato binario dispari verso il recapito Roggia Cerca situato dal lato binario pari della linea esistente Alessandria – Tortona. Viene utilizzato uno scatolare 2X2 m con un riempimento di seconda fase di 50 cm per far sì che il fondo del tombino in progetto non coincida con il fondo della Roggia Cerca e consentire il transito della portata di magra della roggia. Dai calcoli effettuati per il tombino e riportati di seguito si evince che anche se l'altezza utile del tombino è di 1.5 m il massimo riempimento di 70% è comunque rispettato.

### 7.1. Portata di progetto

Di seguito si riporta la portata di progetto utilizzata per la verifica del tombino in oggetto, verifica riportata in allegato 1.

Tombino	PK	Tipologia	Q progetto mc/s	Q piattaforma mc/s
T.R19-3	52+432	2X2		0.743+0.727+0.052+0.100+0.156=1.77

Tra la portata irrigua e quella di piattaforma, qualora l'attraversamento serva sia per dare continuità a un fosso irriguo sia che per lo scarico delle acque di piattaforma, in accordo con il PD, si considera per le verifiche la portata maggiore tra le due. Per il calcolo della portata della Roggia Cerca che riceve le acque del tombino, si utilizza il metodo riportato di seguito.

### Metodologia della stima della portata per un assegnato tempo di ritorno per bacini con superfici comprese tra i 2 e i 10 km<sup>2</sup>

Per bacini di superficie compresa tra i 2 e i 10 km<sup>2</sup> la determinazione della portata di piena è stata eseguita in funzione della portata a tempo di ritorno 2.9 anni ( $Q_{2.9}$ ) nel seguente modo.

Nota la posizione geografica, in termini di longitudine, del bacino idrografico, la sua area contribuyente A e del coefficiente di deflusso  $\Phi_*$  ovvero del CN medio drenato nella sezione di interesse, assumendo  $n=0,39$ , si può procedere quindi nel modo seguente:

1. il valore di  $E[H_1]$ , è tabellato in funzione della longitudine;

2. si calcola  $a_{2.9}=1.06 \cdot E[H_1]$  [mm/ora<sup>-0,39</sup>];

3. si calcola  $t_b = 0.25 + 0.27A^{1/2}$  [ore];

4. si calcola  $C_F = 0.2811\Phi_*$  [-]

oppure  $C_F = \frac{3}{4} \left( 4 \cdot 25.4 \frac{1000 - 10CN}{CN} \right)^{-1/3}$  [-].

dove:

-  $E[H_1]$  valore atteso della altezza di precipitazione massima annuale per la durata di riferimento,



GENERAL CONTRACTOR  Consorzio Collegamenti Integrati Veloci	ALTA SORVEGLIANZA  GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE
	IG51-04-E-CV-RI-RI19-03-004-A03.DOC Relazione idraulica
	Foglio 12 di 15

- $t_b$ , tempo di base di un idrogramma unitario istantaneo
- $C_F$ , coefficiente di deflusso del bacino
- $A$  superficie del bacino

La portata con tempo di ritorno 2.9 anni è fornita, in funzione dell'area espressa in  $km^2$ , dalla

$$Q_{2.9} = 0.3 \cdot A \cdot C_F \cdot a_{2.9}^{4/3} \cdot t_b^{-0.48} \quad [m^3s^{-1}];$$

le portate per i diversi tempi di ritorno si ottengono dalla

$$Q_T = K_T \cdot Q_{2.9} \quad [m^3s^{-1}];$$

dove  $K_T$  (fattore di frequenza delle portate al variare del tempo di ritorno) Tabella

$T$ [anni]	5	10	30	50	100	200	500
$K_T$	1.29	1.79	2.90	3.47	4.25	5.02	6.04

Tabella 1 - Valori del fattore di frequenza al variare del tempo di ritorno.

In riferimento al metodo sopra descritto, al fine di evitare che in taluni casi il parametro relativo alla stima del coefficiente di deflussi implichi delle valutazioni soggettive, per la scelta del valore da assegnare al parametro assunto a rappresentare la capacità del suolo ad assorbire la precipitazione ci si deve riferire a classi omogenee di variazioni limitate, valide per l'insieme dei bacini i bacini regionali; tale caratterizzazione è riportata nella seguente Tabella 2.

Tipo	1.1.1.1.a.1 Descrizione	CN
A	Bacini di tipo residenziale, industriale o commerciale caratterizzati da un elevato grado di urbanizzazione. Estensione delle aree impermeabili superiore al 60%.	92
B	Bacini caratterizzati da un medio grado di urbanizzazione. Estensione delle aree impermeabili compresa fra 30% e 60%.	87
C	Bacini caratterizzati da un basso grado di urbanizzazione. Estensione delle aree impermeabili compresa fra 5% e 30%.	75
D	Bacini caratterizzati da estesa copertura arborea. Estensione delle aree impermeabili inferiore al 5%.	67

Tabella 2 - Classificazione dei bacini regionali per la stima del CN.

La portata a tempo di ritorno 2.9 anni può quindi essere espressa

$$Q_{2.9} = C_Q \cdot A \cdot (0.25 + 0.27 \cdot A^{1/2})^{-0.48} \quad [m^3s^{-1}];$$

da cui quelle a tempo di ritorno assegnato

$$Q_T = K_T \cdot Q_{2.9} \quad [m^3s^{-1}];$$

GENERAL CONTRACTOR  Consorzio Collegamenti Integrati Veloci	ALTA SORVEGLIANZA  GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE
	IG51-04-E-CV-RI-RI19-03-004-A03.DOC Relazione idraulica
	Foglio 13 di 15

con  $K_T$  fattore di frequenza delle portate.

Il coefficiente  $C_Q$  è tabellato in funzione dell'ubicazione del bacino (longitudine) e della sua classificazione secondo quanto riportato in Tabella 2.

### Calcolo portata Roggia Cerca per tempi di ritorno pari a 10 anni e 5 anni:

Partendo dai valori di portata relativi alla Roggia cerca e noti i valori di  $K_T$  riportati nella tabella 1, si è stimata la portata con tempo di ritorno 2.9, tramite la quale, riapplicando l'inverso della formula

$$Q_T = K_T \cdot Q_{2.9}$$

si è calcolata la portata  $Q_{2.9}$ .

Partendo da  $Q_T$  calcolate

Q50	Q200	Q500
[m <sup>3</sup> /s]	[m <sup>3</sup> /s]	[m <sup>3</sup> /s]
5.14	6.28	7.03

e applicando il  $K_T$  per ogni corrispondente tempo di ritorno si ottiene

T [anni]	5	10	30	50	100	200	500
$K_T$	1.29	1.79	2.90	3.47	4.25	5.02	6.04

tramite la formula seguente

$$Q_{2.9} = \frac{Q_T}{K_T}$$

$Q_{2.9}$ (T=50 anni)	$Q_{2.9}$ (T=50 anni)	$Q_{2.9}$ (T=50 anni)
1.48	1.48	1.40

Si utilizza il valore di 1.48 mc/s come portata  $Q_{2.9}$ , maggiormente ricorrente e riapplicando la formula

$$Q_T = K_T \cdot Q_{2.9}$$

con  $K_T$  per 5 anni e 10 anni si ottiene

Q5	Q10
[m <sup>3</sup> /s]	[m <sup>3</sup> /s]
1.91	2.07

La portata per bassi tempi di ritorno è dunque dell'ordine dei 2 mc/s.

## VERIFICA IDRAULICA

Considerando una pendenza dello 0.2% una sezione di 2m e l'altezza idrica disponibile di 50 cm, la portata transitabile nella Roggia è di 1.14 mc/s,

<b>h</b>	1.8						
<b>B = m</b>	2			<b>s =</b> 1	B/H		h1
<b>n =</b>	0.0250			<b>i =</b> 0.00200		0.100	h2
<b>Passo=m</b>	0.10000			<b>Q</b> 1.14	Risolvi		l
					1,139.99		
<b>hu</b>	<b>A</b>	<b>R</b>	<b>X</b>	<b>V</b>	<b>Q</b>	<b>Fr</b>	<b>E</b>
<b>m</b>	<b>m2</b>			<b>m/s</b>	<b>m3/s</b>		<b>m</b>
0.50	1.25	0.37	33.82	0.91	1.140	0.453	0.54

quindi per un tirante di 50 cm la portata in transito ha un tempo di ritorno inferiore ai 5 anni.



## 8. ALLEGATO 1 VERIFICHE IDRAULICHE

Verifica tombino 2X2 m progetto

<b>h</b>	1.5						
<b>B = m</b>	2			<b>s =</b> 0	B/H		h1
<b>n =</b>	0.0150			<b>i =</b> 0.00600		0.100	h2
<b>Passo=m</b>	0.05000			<b>Q</b> 1.77	Risolvi		l
					1,769.98		
<b>hu</b>	<b>A</b>	<b>R</b>	<b>X</b>	<b>V</b>	<b>Q</b>	<b>Fr</b>	<b>E</b>
<b>m</b>	<b>m2</b>			<b>m/s</b>	<b>m3/s</b>		<b>m</b>
0.40	0.79	0.28	54.05	2.23	1.770	1.131	0.65

h= altezza di moto uniforme

A=area

R= raggio idraulico

X=scabrezza

V=velocità

Q=portata

Fr=numero di Froude

Tombino in progetto con pendenza  $i=0.6\%$  percentuale di riempimento  $0.40/1.5=27\%$  verificato