

REGIONE SICILIA
PROVINCIA DI TRAPANI
COMUNE DI MARSALA

PROGETTO PER LA REALIZZAZIONE DI UN IMPIANTO EOLICO
DI POTENZA PARI A 33,465 MW, SU TERRENO AGRICOLO
NEL COMUNE DI MARSALA (TP) IN C.DA MESSINELLO
IDENTIFICATO AL N.C.T. AL FG. 137 P.LLA 4, 182, FG. 138 P.LLA 109, 112, 115, 160, 161,
173, 174, 175, 207 E ALTRE AFFERENTI ALLE OPERE DI RETE

Timbro e firma del progettista

Capital Engineering snc
Ing. Vincenzo Massaro



Timbri autorizzativi

Capital Engineering snc
Ing. Salvatore Li Vigni



RELAZIONE IDROLOGICA E IDRAULICA

IDENTIFICAZIONE ELABORATO

Livello prog.	ID Tema	Tipo Elabor.	N.ro Elabor.	Project ID	NOME FILE	DATA	SCALA
PDef	201900883	Relazione	24	MESSINELLO	MESSINELLO Relazione idrologica e idraulica del 28 11 2020.doc	16.12.2020	-

REVISIONI

VERSIONE	DATA	DESCRIZIONE	ESEGUITO	VERIFICATO	APPROVATO
Rev.00	16.12.2020	Prima emissione	MTM	GR	VM

IL PROPONENTE

Messinello Wind S.r.L.

Messinello Wind S.r.L.
Corso di Porta Vittoria n. 9 - 20122 - Milano
P.IVA: 11426630965
PEC: messinellowind@mailcertificata.net

PROGETTO DI



Capital Engineering S.n.c.
Sede legale: Viale Praga, 45 - 90146 - Palermo
e-mail: info@capitalengineering.it

SU INCARICO DI



Coolbina S.r.L.
Sede legale: Viale Praga, 45 - 90146 - Palermo
e-mail: progettazione@coolbine.it

Sommarrio	
1.	Premessa 2
2.	Caratteristiche del progetto 2
3.	Inquadramento cartografico dell'area di impianto 5
4.	Inquadramento sui bacini idrografici dell'area di impianto 7
5.	Studio Idrologico..... 11
5.1	Analisi statistica delle altezze di pioggia e costruzione della CPP 11
5.2	Trasformazione pioggia lorda – pioggia netta e metodo afflussi – deflussi e trasferimento del deflusso superficiale 13
6.	Studio Idraulico..... 15
7.	Caratteristiche strutturali delle opere idrauliche 17

1. Premessa

Il presente elaborato è stato redatto nell'ambito del progetto di realizzazione dell'impianto eolico "Messinello", per l'esigenza di prevedere delle opere idrauliche da porre in opera per gli attraversamenti delle opere in progetto su due impluvi naturali esistenti.

La relazione descrive lo studio idrologico sviluppato al fine di determinare il deflusso superficiale, e dunque l'idrogramma di piena, dal quale dipende il carico idraulico di cui tenere conto per i successivi dimensionamenti idraulici, illustrati nel medesimo elaborato.

2. Caratteristiche del progetto

Il progetto proposto consiste nella realizzazione di un nuovo impianto eolico denominato "Messinello" di potenza pari a 33,465 MW, costituito da n° 6 aerogeneratori di cui, n°5 aerogeneratori aventi ciascuno potenza pari a 6 MW e n°1 aerogeneratore avente potenza pari a 3,465 MW, di cui si riportano nella seguente Tabella 2.1 le caratteristiche geometriche e funzionali di progetto.

Aerogeneratore	WTG 1	WTG 2	WTG 3	WTG 4	WTG 5	WTG 6
Modello (presunto)	SG 6.0 - 170	SG 3.4 - 132				
Potenza Nominale	6,0 MW	3,465 MW				
N° Pale	3	3	3	3	3	3
Tipologia Torre	Troncoconica	Troncoconica	Troncoconica	Troncoconica	Troncoconica	Troncoconica
Diametro Rotore	170 m	132 m				
Altezza Mozzo	115 m	165 m	100 m	165 m	165 m	84 m
Altezza al top	200 m	250 m	185 m	250 m	250 m	165 m
Velocità Cut-in	3 m/s					
Velocità Cut-out	25 m/s					
Intervallo temperatura ambiente di riferimento	-20°C - +45°C					

Tabella 2.1 – Configurazione aree impianto FTV

Il progetto consiste nella realizzazione di un impianto eolico costituito da sei aerogeneratori, dalla Sotto Stazione Elettrica Utente, dalle loro opere accessorie e dalle opere di connessione.

L'impianto eolico Messinello è individuato nel comune di Marsala (TP). I dati di riferimento catastali e le coordinate degli aerogeneratori e della Sotto Stazione Elettrica Utente costituenti l'impianto sono mostrati nelle seguenti Tabella 2.2 e Figura 2.1.

Aerogeneratore	Coordinate Geografiche	Foglio catastale	Particella
WTG 1	37°49'20.66"N - 12°40'20.96"E	138	175
WTG 2	37°49'33.11"N - 12°40'48.86"E	138	207
WTG 3	37°49'53.28"N - 12°40'6.31"E	138	160
WTG 4	37°49'56.66"N - 37°49'56.66"N	138	161
WTG 5	37°50'26.28"N - 12°39'56.91"E	138	109, 112, 115
WTG 6	37°50'18.08"N - 12°39'32.86"E	137	4, 182
SOTTO STAZIONE ELETTRICA UTENTE	37°49'12.55"N - 12°40'21.20"E	138	173, 174, 175

Tabella 2.2 – Informazioni geografiche e catastali

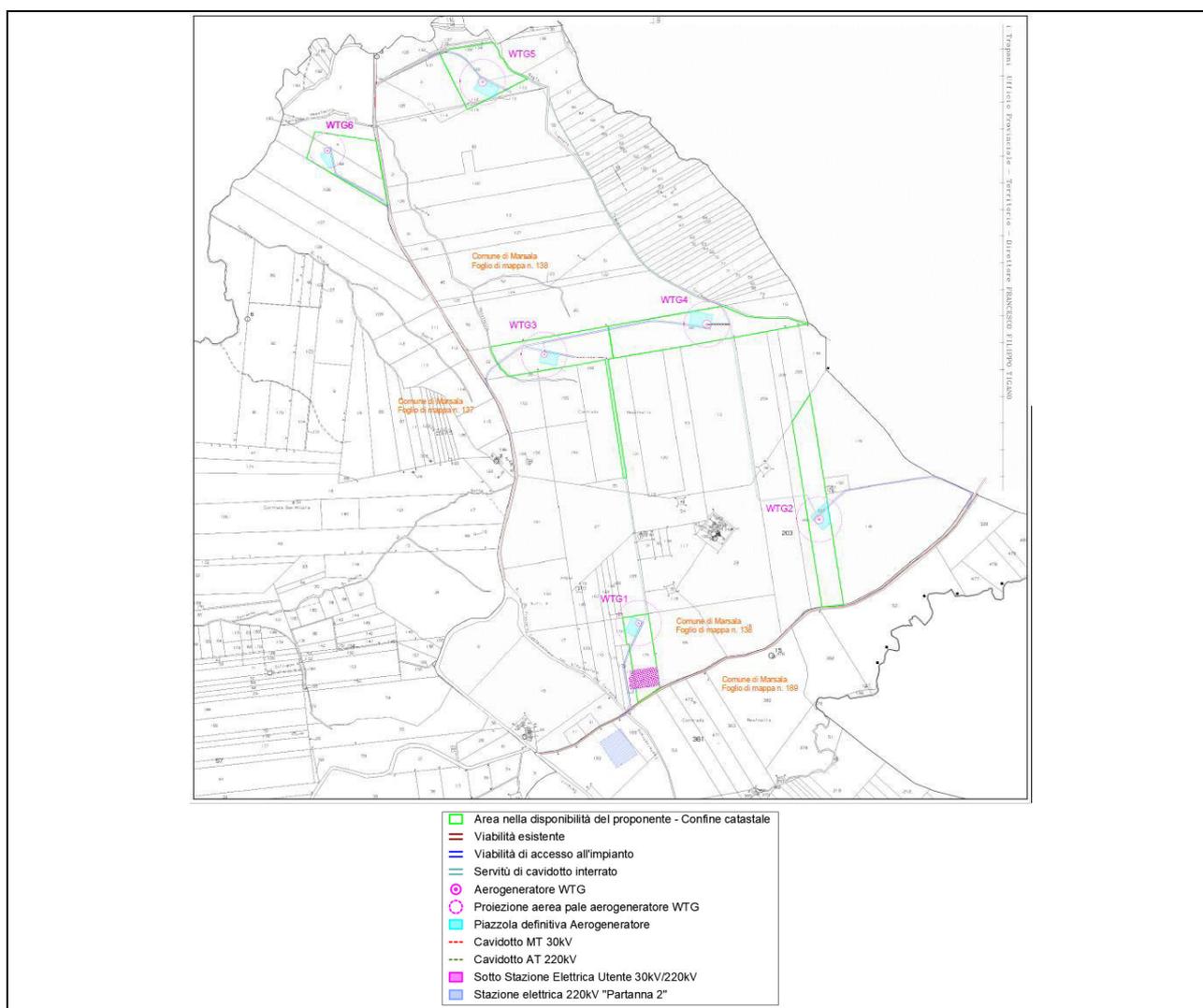


Fig.2.1 – Layout di impianto su stralcio catastale

In ottemperanza alle procedure poste in essere, è stata sottoposta al gestore Terna S.p.A. formale istanza di allacciamento dell'impianto in oggetto alla RTN al fine di valutarne la fattibilità tecnica. In data 16/10/2019 e con Codice Pratica 201900883 è stata ottenuta da Terna S.p.A. la seguente Soluzione Tecnica Minima Generale (STMG), di cui si riporta di seguito un estratto.

Lo schema di allacciamento alla RTN prevede che la Vs. centrale venga collegata in antenna a 220 kV con una nuova stazione elettrica di smistamento (SE) a 220 kV della RTN, da inserire in entra – esce sulla linea RTN a 220 kV “Fulgatore – Partanna”. Detta stazione sarà inoltre collegata, tramite un nuovo elettrodotto a 220 kV di collegamento della RTN con la stazione 220 kV di Partanna, previo ampliamento della stazione a 220 kV di Partanna.

L'energia prodotta dai generatori eolici sarà convogliata tramite elettrodotto interrato MT alla Sotto Stazione Elettrica Utente 30 kV/220 kV e da qui, tramite cavidotto interrato AT, alla nuova Stazione Elettrica 220 kV “Partanna 2” poste entrambe in prossimità dell'area di realizzazione dell'aerogeneratore WTG 1, in un'area accessibile da pubblica via. Le posizioni della Sotto Stazione di Utenza, della Stazione Elettrica “Partanna 2” e dei cavidotti MT e AT di collegamento sono riportate negli elaborati progettuali “Tav.06 Layout di impianto su ortofoto”, “Tav.07 Inquadramento su stralcio catastale” e “Tav.08 Planimetria generale di impianto”.

Le opere in progetto, dunque, prevedono la realizzazione di:

- impianto eolico dalla potenza massima complessiva di 33,465 MW, ubicato in località contrada Messinello, nel comune di Marsala (TP);
- 4 vani accumulatori (container/cabina) contenenti i dispositivi di accumulo dell'impianto, posati in opera in prossimità di ciascun aerogeneratore;
- sistema di cavidotti interrati MT a 30 kV per il collegamento degli aerogeneratori e della nuova Sotto Stazione Elettrica Utente;
- opere elettriche accessorie (apparecchiature elettriche di protezione, gruppi di misura, etc);
- opere civili (strada di accesso, piazzole a servizio degli aerogeneratori, etc);
- impianto di utenza a cura del proponente costituito da:
 - 1) nuova Sotto Stazione Elettrica Utente di trasformazione 30 kV/220 kV, da realizzare nel comune di Marsala;
 - 2) cavidotto interrato AT a 220 kV di collegamento tra la nuova Sotto Stazione Elettrica Utente e la nuova Stazione Elettrica RTN “Partanna 2”, avente lunghezza di circa 480 m;
- impianto di rete (a cura di Terna S.p.A.) come da soluzione tecnica proposta dal Gestore di Rete, e accettata formalmente in data 12/02/2020, che prevede la realizzazione di una nuova Stazione Elettrica RTN 220 kV denominata “Partanna 2”, da ubicare nel comune di Marsala (TP), e da inserire in entra – esce sulla linea RTN

a 220 kV “Fulgatore – Partanna”. Detta stazione sarà inoltre collegata, tramite un nuovo elettrodotto a 220 kV di collegamento della RTN con la stazione 220 kV di Partanna, previo ampliamento della stazione a 220 kV di Partanna.

Si specifica che le opere elettriche a monte della nuova Stazione Elettrica 220 kV “Partanna 2” saranno realizzate a cura del proponente.

L’impianto di rete per la connessione svolge servizio di pubblica utilità: a termine della vita utile dell’impianto di produzione, l’impianto di rete per la connessione non verrà smantellato.

TITOLARIETA' PROGETTO	
IMPIANTO	Messinello
COMUNE	Marsala (TP)
PROPONENTE	Messinello Wind S.r.L.
AUTORIZZAZIONE ALLA COSTRUZIONE ED ESERCIZIO DELL'IMPIANTO DI PRODUZIONE	Messinello Wind S.r.L.
AUTORIZZAZIONE ALLA COSTRUZIONE DELLE OPERE DI RETE	Terna S.p.A.
AUTORIZZAZIONE ALL'ESERCIZIO DELLE OPERE DI RETE	Terna S.p.A.

Tabella 2.3 - Titolarità del progetto

3. Inquadramento cartografico dell’area di impianto

L’impianto eolico Messinello, il suo impianto di utenza e le sue opere accessorie, sono individuate nel comune di Marsala (TP), come si evince dalla seguente Figura 3.1.



- Area nella disponibilità del proponente - Confine catastale
- Viabilità esistente
- Viabilità di accesso all'impianto
- Servitù di cavidotto interrato
- Aerogeneratore WTG
- Proiezione aerea pale aerogeneratore WTG
- Piazzola definitiva Aerogeneratore
- - - Cavidotto MT 30kV
- - - Cavidotto AT 220kV
- Sotto Stazione Elettrica Utente 30kV/220kV
- Stazione elettrica 220kV "Partanna 2"

Fig.3.1 – Layout di impianto su ortofoto

4. Inquadramento sui bacini idrografici dell'area di impianto

L'impianto eolico Messinello ricade nel bacino idrografico "Bacino Idrografico del Fiume Birgi (051)" e nel bacino idrografico "Bacino Idrografico Fiume Màzaro e Area territoriale tra Bacino Idrografico del Fiume Màzaro ed il Bacino idrografico del Fiume Arena (053)", come si evince dalla successiva Figura 4.1 (si vedano gli elaborati "Rel.22 Relazione descrittiva delle opere di impianto su bacini idrografici" e "Tav.36 Inquadramento su ortofoto delle opere di impianto su bacini idrografici").

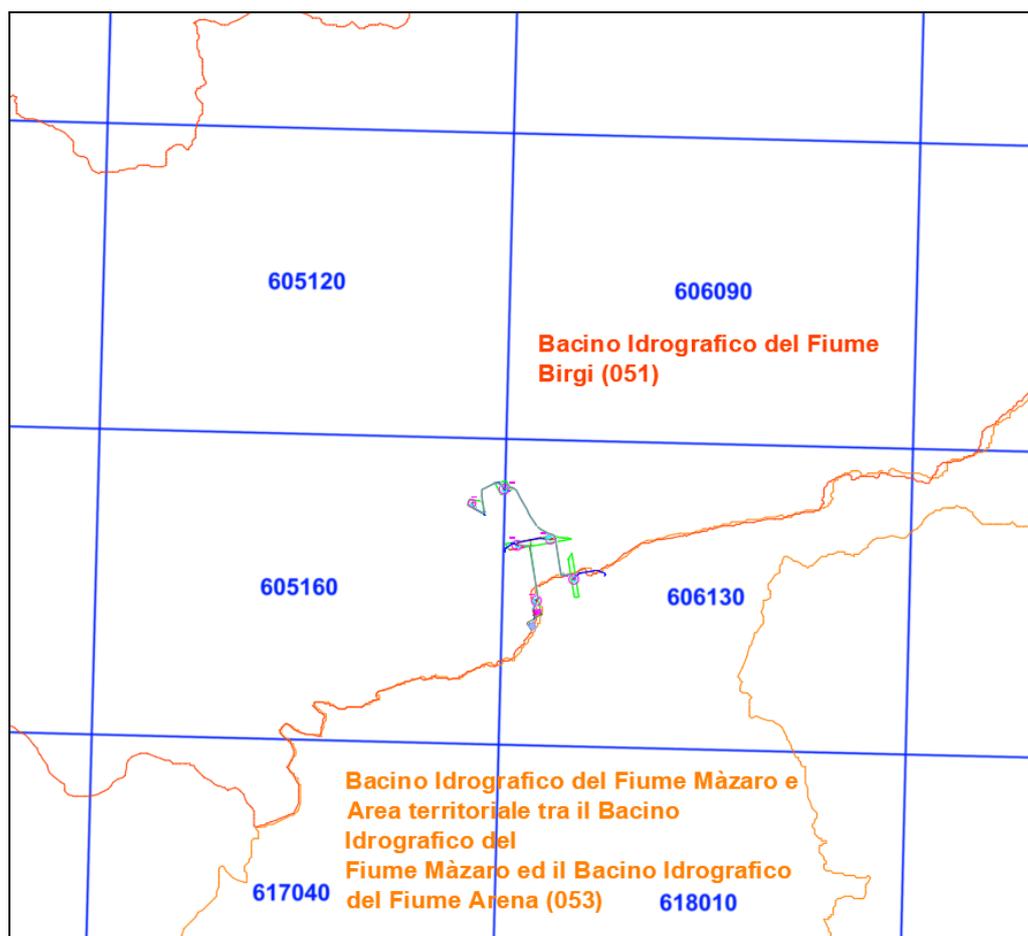


Fig.4.1 – Inquadramento dell'area di impianto sui bacini idrografici

Nella seguente Figura 4.2 si inquadra l'impianto eolico sui reticoli idrografici del Bacino Idrografico del Fiume Birgi e del Bacino Idrografico del Fiume Màzaro e Area territoriale tra il Bacino Idrografico del Fiume Màzaro ed il Bacino Idrografico del Fiume Arena, individuati consultando la CTR 2012-2013 disponibile sul geoportale della Regione Siciliana.

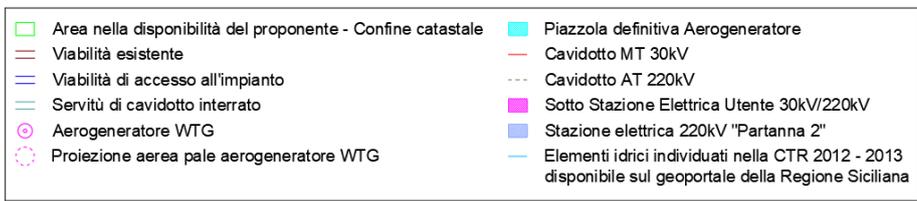


Fig.4.2 – Inquadramento dell'area di impianto sui reticoli idrografici del Bacino Idrografico del Fiume Birgi e del Bacino Idrografico del Fiume Mazzo e Area territoriale tra il Bacino Idrografico del Fiume Mazzo ed il Bacino Idrografico del Fiume Arena

Dall'inquadramento delle opere in progetto sui reticoli idrografici è stato osservato che due elementi idrici della rete idrografica del Bacino Idrografico del Fiume Birgi (051) saranno interessati da un attraversamento con la strada di accesso all'aerogeneratore WTG 3 (ATTRAVERSAMENTO 1) e da un attraversamento con la strada di accesso

all'aerogeneratore WTG 4, e con il cavidotto interrato MT di collegamento tra la WTG 4 e la WTG 3 (ATTRAVERSAMENTO 2), come si evince dalla seguenti Figure 4.3, 4.4 e 4.5.

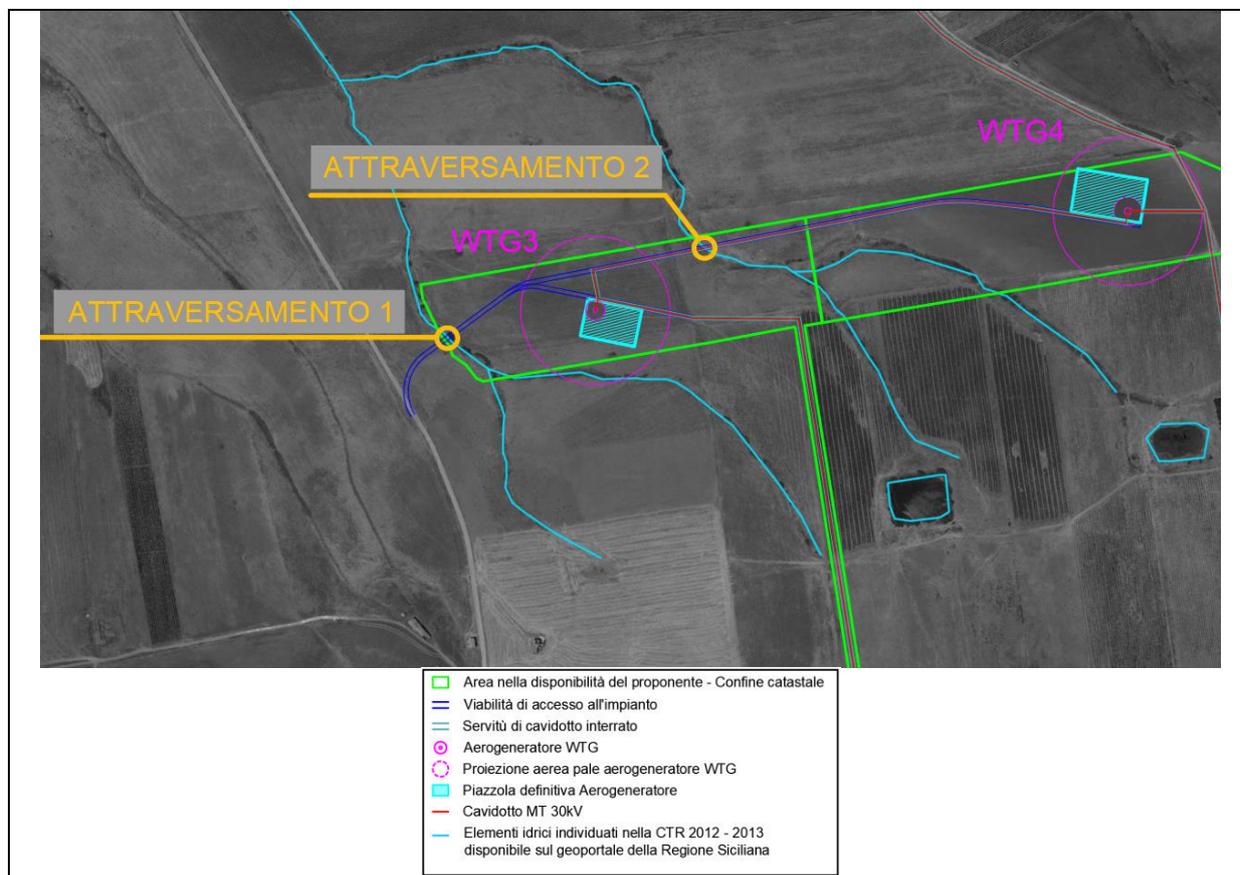


Fig.4.3 – Attraversamento delle opere in progetto con gli elementi idrici del reticolo idrografico

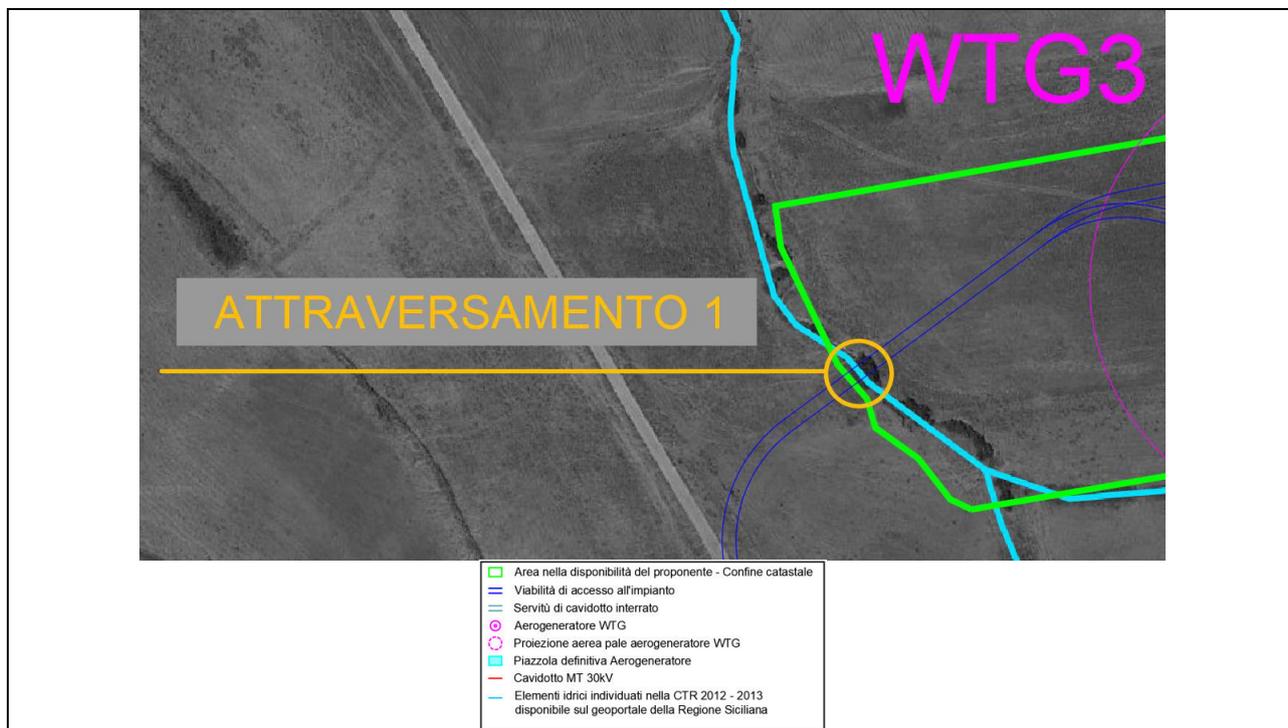


Fig.4.4 – Inquadramento ATTRAVERSAMENTO 1

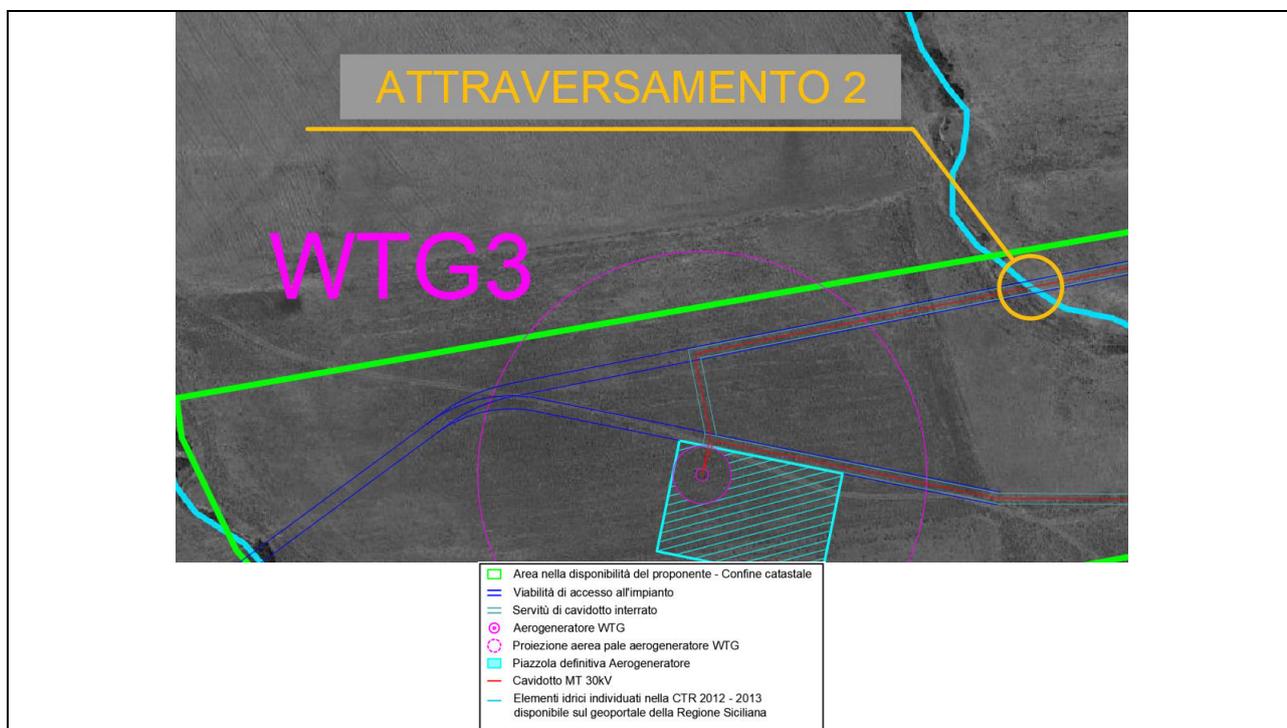


Fig.4.5 – Inquadramento ATTRAVERSAMENTO 2

I due elementi idrici del reticolo idrografico del Bacino Idrografico del Fiume Birgi interessati sia dall'ATTRAVERSAMENTO 1 che dall'ATTRAVERSAMENTO 2 sono classificati, secondo il metodo di Horton-Strahler, come rami della rete idrografica di ordine 2. Per entrambi gli attraversamenti è stata prevista l'installazione di opere idrauliche, quali strutture in calcestruzzo rivestite in pietra locale, aventi dimensioni tali da permettere il normale deflusso d'acqua senza alcuna alterazione idraulica del loro regime naturale e tali da non ostruire l'eventuale trasporto solido di materiale.

Nei seguenti paragrafi si descrivono gli studi idrogeologici ed idraulici condotti, al fine di dimensionare le opere idrauliche per i due attraversamenti degli elementi idrici di cui sopra.

5. Studio Idrologico

Lo studio idrologico è finalizzato alla determinazione il deflusso relativo alla sezione di chiusura dei due sottobacini in cui sono localizzati i corsi d'acqua oggetto dei due attraversamenti.

Lo studio idrologico si articola nelle seguenti fasi:

- Analisi statistica delle altezze di pioggia massime annuali per la stima dei parametri necessari alla costruzione della Curva di Probabilità Pluviometrica (CPP);
- Trasformazione pioggia lorda – pioggia netta costruendo dapprima gli ietogrammi coerenti con la CPP, applicando poi il modello afflussi – deflussi che permette la stima delle perdite idrologiche e della capacità di assorbimento del terreno attraverso cui è possibile determinare l'aliquota che contribuisce alla formazione del deflusso superficiale, e trasferimento del deflusso superficiale alla sezione di chiusura di ciascun sottobacino.

5.1 Analisi statistica delle altezze di pioggia e costruzione della CPP

La prima fase dello studio idrologico consiste nella determinazione del valore dell'altezza di precipitazione che mediamente viene raggiunto o superato, all'interno del bacino idrografico, ogni T (tempo di ritorno) anni. Per fare ciò è stato necessario determinare le sollecitazioni meteoriche di progetto relative al bacino oggetto di studio, al fine di produrre la curva di Probabilità Pluviometrica (CPP) attraverso il metodo di Gumbel.

I dati pluviometrici utilizzati per le elaborazioni sono quelle relative alle piogge di massima intensità e breve durata (1, 3, 6, 12 e 24 ore), registrati alle stazioni pluviografiche ricadenti nel Bacino Idrografico del Fiume Birgi o più prossime ad esso.

A causa della variabilità spaziale del fenomeno di precipitazione, il volume che questo comporta su una fissata area risulta essere minore di quello che si otterrebbe distribuendo uniformemente il valore della precipitazione. Per risolvere questo problema, è stato effettuato il ragguglio areale delle altezze di precipitazione di assegnata durata di ciascuna stazione pluviografica. Fatto ciò, per un fissato tempo di ritorno T pari a 60 anni, è stato possibile risalire al

quantile T-ennale, ossia il valore dell'altezza di precipitazione che mediamente viene raggiunto o superato ogni T anni, utilizzando la legge di distribuzione EV1, riportati nella seguente Tabella 5.1.

QUANTILI T-ENNALI					
T anni	Intervalli orari [ore]				
	1	3	6	12	24
60	62,13825	85,60267	96,03902	108,1671	113,9244

Tabella 5.1 – Quantili t-ennali per tempo di ritorno T = 60 anni

Si precisa che il valore pari a 60 anni del tempo di ritorno T è stato scelto in maniera cautelativa, considerando un numero di anni del tempo di ritorno maggiore o uguale rispetto la vita utile dell'impianto eolico.

Rappresentando i valori riportati nella tabella 5.1 in un grafico (Durata, quantili T-ennali (h_T)), si è ottenuto l'andamento dei valori di precipitazione massima in funzione della durata per fissato tempo di ritorno (Figura 5.1).

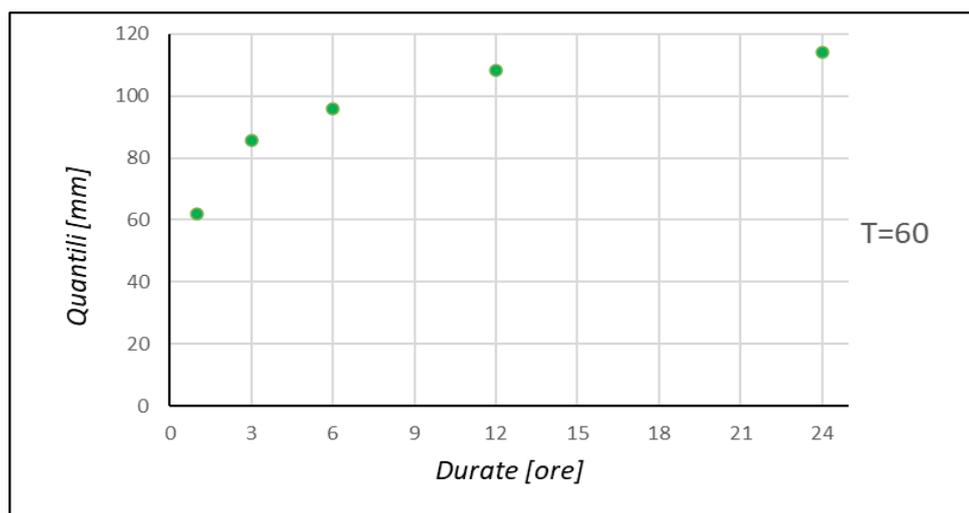


Fig.5.1.1 – Andamento valori precipitazione massima in funzione della durata per fissato tempo di ritorno T = 60 anni

L'andamento dei quantili T-ennali con la durata è espresso tramite la seguente legge di potenza:

$$h_T(d) = a_T d^{n_T}$$

I parametri incogniti della legge di potenza a_T e n_T rappresentano l'intercetta e la pendenza della retta di regressione, ottenuta riportando la stessa legge di potenza in un piano logaritmico ($\ln d$, $\ln h_T$).

Dunque si è proceduto a ricavare i valori sopra scritti per fissato tempo di ritorno T = 60 anni, considerando come variabile dipendente il logaritmo delle altezze di precipitazione ($\ln h_T$) e come variabile indipendente il logaritmo delle durate ($\ln d$).

Fatto ciò, avendo a disposizione tutti i parametri per potere utilizzare la legge di potenza di cui sopra, è stata tracciata la Curva di Probabilità Pluviometrica per fissato tempo di ritorno.

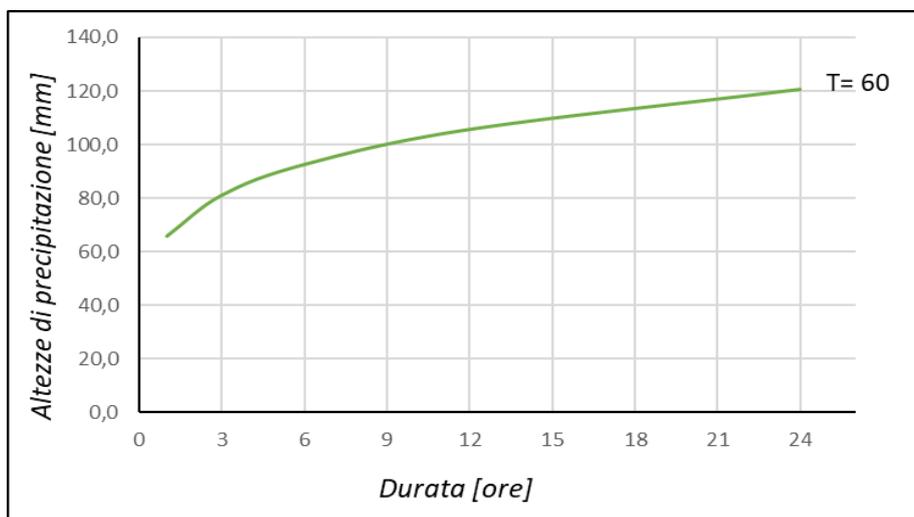


Fig.5.1.2 – CPP per fissato tempo di ritorno T = 60 anni

5.2 Trasformazione pioggia lorda – pioggia netta e metodo afflussi – deflussi e trasferimento del deflusso superficiale

Utilizzando i dati ricavati dalle CPP, tracciate con il metodo di Gumbel (quantili regolarizzati), è stato possibile distribuire nel tempo l'altezza di precipitazione totale dell'evento servendoci di uno ietogramma sintetico di progetto. Per la presente analisi è stato utilizzato lo ietogramma "Chicago", in quanto ritenuto lo ietogramma più utilizzato per il dimensionamento delle opere idrauliche. Nella seguente Figura 5.2.1 si riporta lo ietogramma Chicago ottenuto.

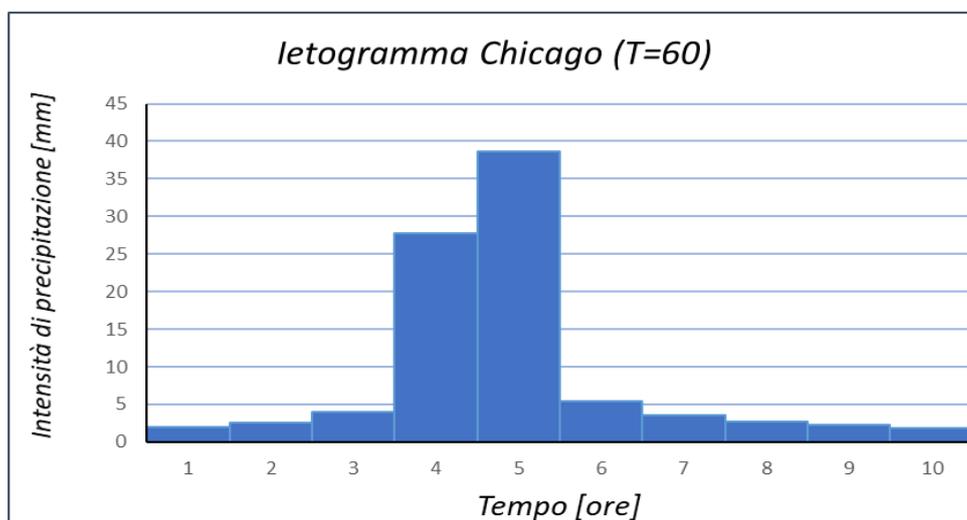


Fig.5.2.1 – Ietogramma Chicago per fissato tempo di ritorno T = 60 anni

Lo ietogramma appena ottenuto è rappresentativo delle piogge lorde. Dunque si è proceduto a ricavare lo ietogramma delle piogge nette, il quale rappresenta la quantità di precipitazione che cadendo al suolo forma deflusso superficiale o di piena.

Tale quantità, oltre all'intensità dell'evento meteorico, è funzione delle proprietà granulometriche, delle condizioni di umidità e della percentuale di suolo coperto dalla vegetazione, che determinano la capacità di infiltrazione del suolo in esame.

Tra i modelli a disposizione per eseguire la suddetta analisi, è stato scelto di utilizzare il modello del "CN (Curve Number)". Il CN è un modello concettuale, il quale assimila il bacino ad un serbatoio e prevede che una pioggia lorda cumulata P, depurata di una quantità I_a pari all'assorbimento iniziale, fornisca deflusso superficiale tramite il seguente rapporto di proporzionalità:

$$P_e = (P - I_a)F/S$$

in cui:

- F è il volume specifico infiltrato;
- S è il volume specifico di saturazione.

Il volume specifico di saturazione dipende dalla tipologia del suolo che governa il processo di trasformazione della pioggia lorda in pioggia netta. E' stato dimostrato che tale grandezza dipende da un parametro chiamato CN (Curve Number), da cui deriva il nome del modello.

Utilizzando il modello del CN è stato ottenuto lo ietogramma delle piogge nette per l'evento di precipitazione per fissato tempo di ritorno T = 60 anni.

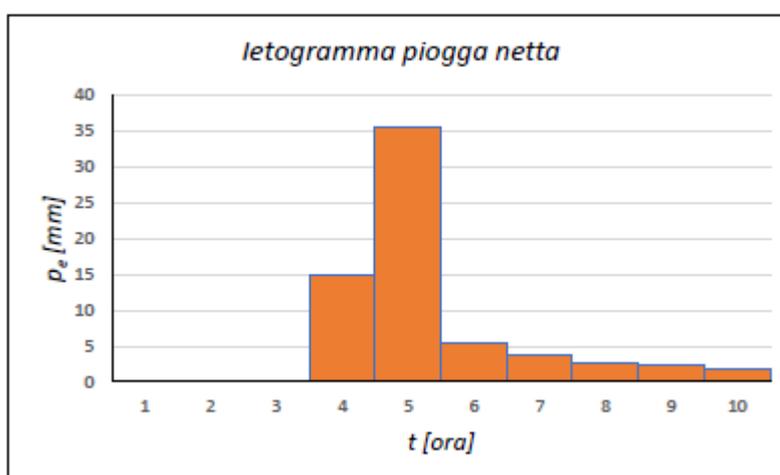


Fig.5.2.2 – Ietogramma Chicago piogge nette modello CN con tempo di ritorno T = 60 anni

Sovrapponendo lo ietogramma di pioggia netta a quello della pioggia lorda ricavato in precedenza, è possibile evidenziare le aliquote relative alle perdite.

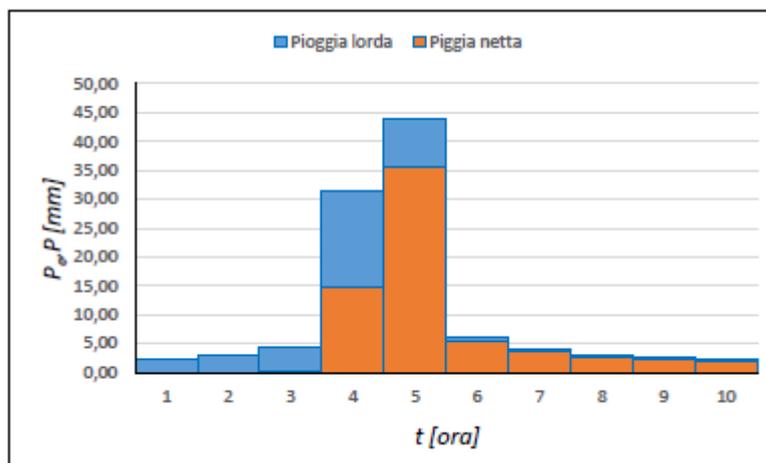


Fig.5.2.3 – Confronto piogge lorde – piogge nette

A questo punto, prima di analizzare il trasferimento del deflusso superficiale, sono stati definiti i contorni dei due sottobacini inerenti i due corsi d’acqua interessati dall’ATTRAVERSAMENTO 1 e dall’ATTRAVERSAMENTO 2.

Dunque si è proceduto ad analizzare il trasferimento del deflusso superficiale alle sezioni di chiusura dei due sottobacini. Per questa analisi è stato utilizzato il “metodo razionale” attraverso cui è stato possibile ottenere l’idrogramma di piena.

Al fine di applicare tale metodo è stato necessario ricavare il “tempo di corrivazione (t_c)”, definito tramite la seguente relazione:

$$t_c = t_a + t_r [s]$$

in cui:

- t_a è il tempo di accesso, cioè il tempo che una particella d’acqua impiega per raggiungere l’impluvio oggetto di analisi;
- t_r è il tempo di rete, cioè il tempo che una particella d’acqua impiega per raggiungere la sezione di chiusura del relativo sottobacino.

6. Studio Idraulico

Terminato lo studio idrologico, avendo già delimitato i confini dei due sottobacini oggetto di analisi, si è proceduto al dimensionamento delle opere idrauliche da installare sui tratti dei corsi d’acqua interessati dall’ATTRAVERSAMENTO 1 e dall’ATTRAVERSAMENTO 2. Per fare ciò è stato utilizzato il “modello cinematico”, basato sulle seguenti ipotesi:

- la formazione della piena è determinata solo da spostamenti di massa liquida;

- il percorso delle particelle d’acqua è invariabile nel tempo;
- la velocità di una particella non è influenzata dalle altre;
- la portata alla sezione di chiusura di ciascun sottobacino è la somma delle particelle che si presentano al medesimo istante.

Per ciascun sottobacino sono state calcolate le lunghezze dei tratti dei due corsi d’acqua interessati dall’attraversamento, le pendenze, le aree e la percentuale di superficie permeabile.

Fatto ciò, per ciascun sottobacino, è stato eseguito un processo iterativo che ha previsto la costruzione della scala delle portate di moto uniforme e il calcolo della portata al colmo di piena relativa alla sezione di chiusura di ciascun sottobacino, utilizzando la formula razionale.

La scala delle portate di moto uniforme è stata costruita attraverso la **formula di Chezy**, mostrata di seguito, da cui è stato possibile ricavare la velocità.

$$Q = A\chi\sqrt{Ri} \text{ [m}^3\text{/s]},$$

in cui:

- A è l’area della sezione bagnata (considerata rettangolare per motivazioni strutturali spiegate nel successivo paragrafo);
- χ è il parametro delle perdite di carico (coefficiente di attrito);
- R è il raggio idraulico;
- i è la pendenza del corso d’acqua.

A sua volta, il parametro delle perdite di carico è stato determinato tramite la seguente espressione di Gauckler-Strickler:

$$\chi = K_s R^{1/6}$$

in cui K_s è il parametro che considera le perdite di carico.

La formula razionale, invece, calcola la portata al colmo di piena relativa alla sezione di chiusura con la seguente equazione:

$$Q = \frac{\varphi i S}{360} \left[\frac{\text{m}^3}{\text{s}} \right]$$

in cui:

- S è l’area del sottobacino espressa in ettari;
- φ è il valore del coefficiente di afflusso;
- i è l’intensità di pioggia

Il coefficiente di afflusso è stato ricavato tramite il metodo del coefficiente di afflusso:

$$\varphi = \varphi_{permeabile}(1 - \%S_{impermeabile}) + \varphi_{impermeabile}(\%S_{impermeabile})$$

Dato che il sottobacino interessa un'area caratterizzata dal solo terreno naturale al netto di piccoli tratti di strade asfaltate, si è ritenuto trascurabile l'aliquota di superficie impermeabile.

A questo punto si è proceduto alla determinazione dell'intensità di pioggia. Per fare ciò è stato calcolato dapprima il tempo di corrivazione (t_c) dato dalla somma del tempo di accesso e del tempo di rete, come scritto in precedenza. Noto il tempo di corrivazione, è stata applicata la **formula di Ferreri-Ferro** al fine di trovare le altezze di pioggia con durata inferiore all'ora:

$$h = h_{60} t_c^{0,386} [mm]$$

in cui h_{60} è l'altezza di pioggia oraria ricavata nello studio idrologico per fissato tempo di ritorno $T = 60$ anni, mentre t_c è il tempo di corrivazione è espresso in ore.

Dividendo le altezze di pioggia per il tempo di corrivazione sono state trovate le intensità di pioggia. Avendo tutti i dati necessari, si è proceduto al calcolo della portata tramite la formula razionale.

Questo processo iterativo è stato continuato per ciascun sottobacino fino a quando la portata calcolata con la formula razionale è risultata uguale alla portata di moto uniforme. Una volta raggiunta la convergenza è stato possibile ricavare il carico idraulico che interesserà ciascun attraversamento. In particolare è stato stimato un carico idraulico di 0,55 m e 0,76 m rispettivamente per l'ATTRAVERSAMENTO 1 e per l'ATTRAVERSAMENTO 2.

Per ciascuno dei due attraversamenti, dunque, sono state progettate delle opere idrauliche di sezione rettangolare, aventi entrambi una luce di 1 m al fine di consentire il deflusso delle acque a pelo libero, e di cui di seguito si illustrano le caratteristiche.

7. Caratteristiche strutturali delle opere idrauliche

Gli attraversamenti saranno realizzati tramite la posa in opera di una struttura scatolare in cemento armato avente sezione rettangolare.

L'opera è stata progettata per permettere il deflusso naturale delle acque lungo gli impluvi esistenti e per garantire il passaggio in sicurezza dei mezzi di trasporto, durante la fase di realizzazione e manutenzione dell'impianto eolico.

Dunque, in corrispondenza dei due attraversamenti (ATTRAVERSAMENTO 1 e ATTRAVERSAMENTO 2) saranno realizzate due strutture tali da garantire la duplice esigenza sopra riportata, così come indicato nelle Figure 7.1 e 7.2.

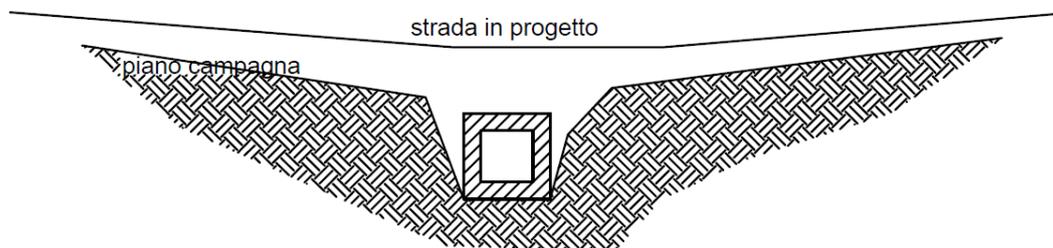


Fig.7.1 – Indicazione della posizione dello scatolare rispetto alla strada in progetto – sezione trasversale

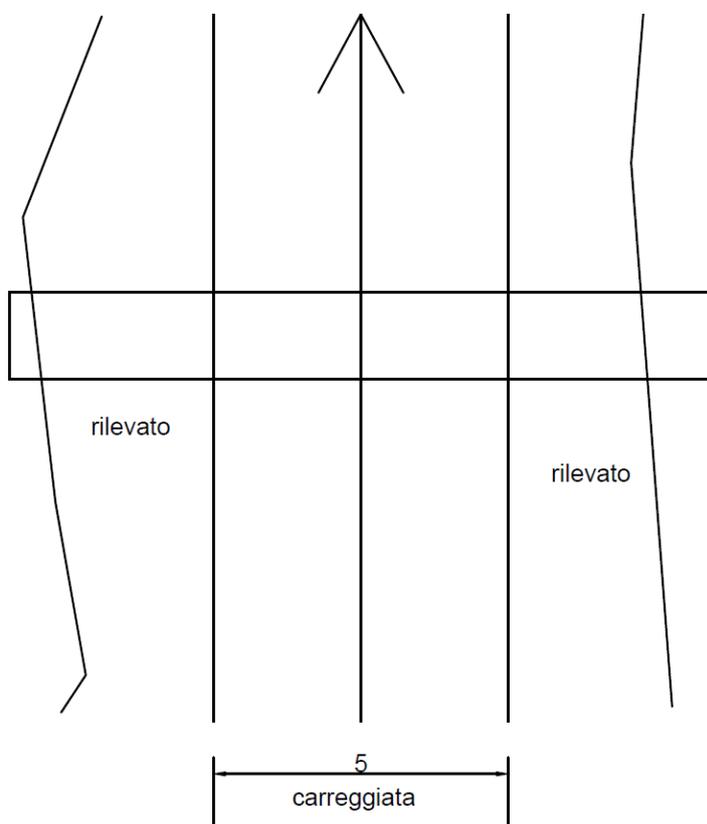


Fig.7.2 – Indicazione della posizione dello scatolare rispetto alla strada in progetto – pianta

La sezione trasversale e longitudinale dell'opera avrà le caratteristiche geometriche riportate nelle Figura 7.3 e 7.4.

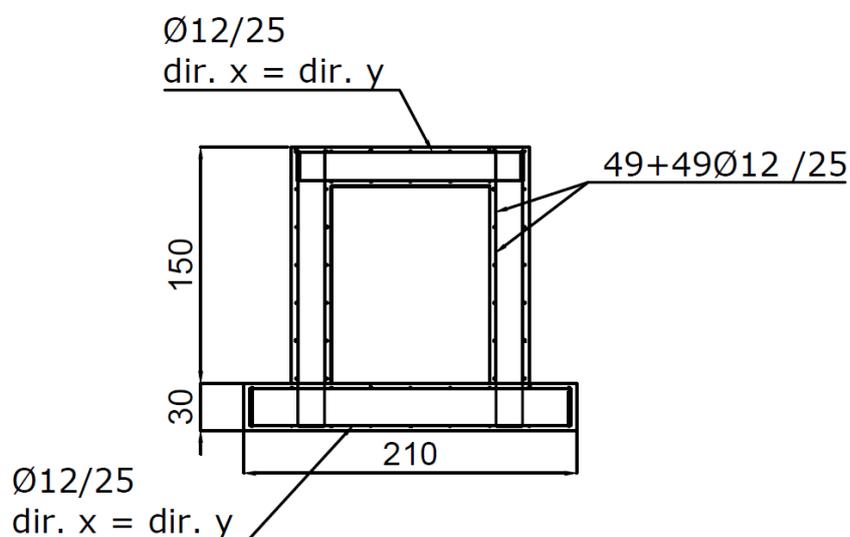


Fig.7.3 – Sezione trasversale dell'opera di attraversamento dell'impiuvio

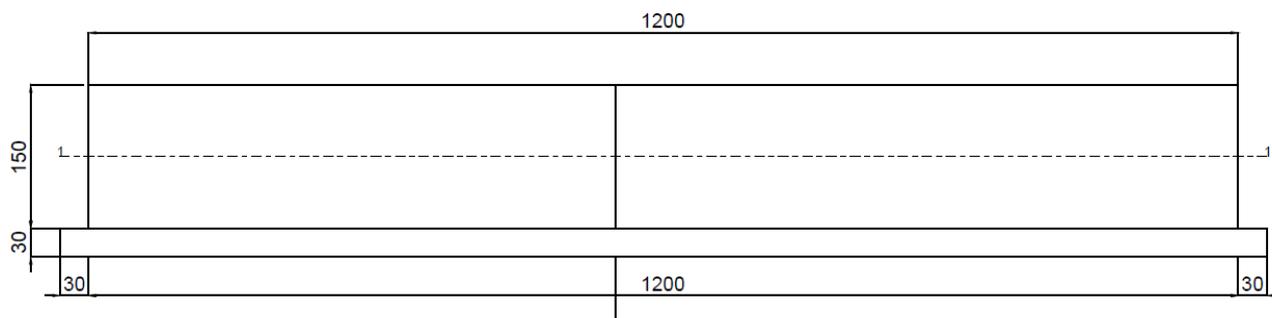


Fig.7.4 – Sezione longitudinale dell'opera di attraversamento dell'impiuvio

Per gli ulteriori approfondimenti tecnici strutturali circa l'esecuzione dell'opera si rimanda agli elaborati "Rel.26 Relazione tecnica strutturale delle opere di regimazione idraulica" e "Tav.38 Particolare opere di regimazione idraulica".