



REGIONE PUGLIA
Provincia di Foggia
COMUNE DI APRICENA



OGGETTO

PROGETTO PER LA REALIZZAZIONE DI UN IMPIANTO EOLICO
 NEL COMUNE DI APRICENA IN LOCALITA' TRIFONE - SERRILLO

COMMITTENTE

WIND ENERGY APRICENA S.r.l.

Via Caravaggio, 125 - 65125 Pescara (PE)
 P.IVA: 02315340683

PROGETTAZIONE

Codice Commessa PHEEDRA: 20_26_EO_APR



PHEEDRA

PHEEDRA S.r.l. Via Lago di Nemi, 90
 74121 - Taranto
 Tel. 099.7722302 - Fax 099.9870285
 e-mail: info@pheedra.it - web: www.pheedra.it

Dott. Ing. Angelo Micolucci



1	Maggio 2021	PRIMA EMISSIONE	MS	AM	VS
REV.	DATA	ATTIVITA'	REDATTO	VERIFICATO	APROVATO

OGGETTO DELL'ELABORATO

RELAZIONE IDRAULICA

FORMATO	SCALA	CODICE DOCUMENTO					NOME FILE	FOGLI
		SOC.	DISC.	TIPO DOC.	PROG.	REV.		
A4	-	APR	CIV	REL	025	01	APR-CIV-REL-025_01	-

Committente: Wind Energy Apricena S.r.l. Via Caravaggio 125 65125 Pescara	PROGETTO PER LA REALIZZAZIONE DI UN PARCO EOLICO NEL COMUNE DI APRICENA IN LOCALITA' TRIFONE-SERRILLO	Nome del file: APR-CIV-REL-025_01
---	---	---

SOMMARIO

1. PARCO EOLICO	2
1.1. Premessa.....	2
2. INQUADRAMENTO INTERVENTO	3
3. ANALISI IDROLOGICA	6
3.1. Individuazione del bacino imbrifero	7
3.2. Calcolo delle portate di piena	11
3.3. Metodo del Curve Number.....	14
4. ANALISI IDRAULICA	24
5. INTERFERENZE DEL CAVIDOTTO CON LA RETE IDROGRAFICA	28
6. CONCLUSIONI	33

Committente: Wind Energy Apricena S.r.l. Via Caravaggio 125 65125 Pescara	PROGETTO PER LA REALIZZAZIONE DI UN PARCO EOLICO NEL COMUNE DI APRICENA IN LOCALITA' TRIFONE-SERRILLO	Nome del file: APR-CIV-REL-025_01
---	---	---

1. PARCO EOLICO

1.1. PREMESSA

La società "Wind Energy Apricena Srl" è promotrice di un progetto per l'installazione di un Impianto Eolico nel territorio della Provincia di Foggia (FG) su di un'area che interessa i comuni di Apricena e San Severo in un territorio che si è rivelato interessante per lo sviluppo di un impianto eolico.

Gli aerogeneratori saranno collegati tra di loro mediante un cavidotto in media tensione interrato che collegherà l'impianto alla Sottostazione elettrica di progetto prevista sul territorio di San Severo (FG).

La sottostazione elettrica 30/150 kV, è oggetto del presente progetto; e sarà realizzata, così come meglio esplicitato negli elaborati specifici allegati, in località Motta Regina nel Comune di San Severo (FG).

Il progetto riguarda la realizzazione di un impianto eolico composto da 12 aerogeneratori ognuno da 5,50 MW da installare nel comune di Apricena (FG) in località "Trifone - Serrillo" con opere di connessione ricadenti nel comune di San Severo (FG), commissionato dalla società Wind Energy Apricena Srl.

Gli aerogeneratori saranno collegati tra di loro mediante un cavidotto in media tensione interrato. A partire dall'impianto eolico in progetto è prevista la posa di un cavidotto interrato per il collegamento dello stesso alla sottostazione di trasformazione e consegna 30/150 KV di progetto.

Lo studio è finalizzato ad appurare quali sono le interferenze delle opere in progetto con la rete idrografica dell'area e la compatibilità delle stesse con caratteristiche costruttive, di installazione e di funzionamento degli aerogeneratori eolici che ai sensi dell'**art. 9** comma **1** lettera **i**) che si stralcia per facilità di lettura:

"Nelle aree perimetrate ad alta probabilità di inondazione e/o aree allagate sono esclusivamente consentiti:

□ in relazione ad opere ed infrastrutture a rete pubbliche o di interesse pubblico

i) la realizzazione, l'ampliamento o la ristrutturazione delle opere e delle infrastrutture pubbliche o di interesse pubblico, riferite a servizi pubblici essenziali che non siano altrimenti localizzabili o per le quali il progetto sottoposto all'approvazione dell'autorità competente dimostri l'assenza di alternative tecnicamente ed economicamente sostenibili;"

Nel caso di specie per la realizzazione degli impianti eolici a Legge **387/03** art. **12** comma **1** prescrive:

"Le opere per la realizzazione degli impianti alimentati da fonti rinnovabili, nonché' le opere connesse e le infrastrutture indispensabili alla costruzione e all'esercizio degli stessi impianti, autorizzate ai sensi del comma 3, sono di pubblica utilità ed indifferibili ed urgenti."

L'individuazione dell'ubicazione degli aerogeneratori è frutto di verifiche sia dal punto di vista geologico ed idrogeologico che dal punto di vista anemologico. Il sito scelto è risultato il più idoneo tra quelli analizzati per qualità e quantità del vento, ridotti impatti ambientali generati, accessibilità per il montaggio degli impianti in prossimità della rete elettrica di alta tensione esistente.

PHEEDRA Srl Servizi di Ingegneria Integrata Via Lago di Nemi, 90 74121 - Taranto (Italy) Tel. +39.099.7722302 - Fax: +39.099.9870285 Email: info@pheedra.it - web: www.pheedra.it	RELAZIONE IDRAULICA	Pag. 2 di 35
---	---------------------	----------------------------

2. INQUADRAMENTO INTERVENTO

Dal punto di vista cartografico, il sito d'intervento ricade nella Tavoleta n.396 della Carta I.G.M. in scala 1: 25.000 su di un'area che interessa i comuni di Foggia, Troia; Castelluccio dei Sauri e Deliceto che si è rivelata interessante per lo sviluppo di un impianto eolico.

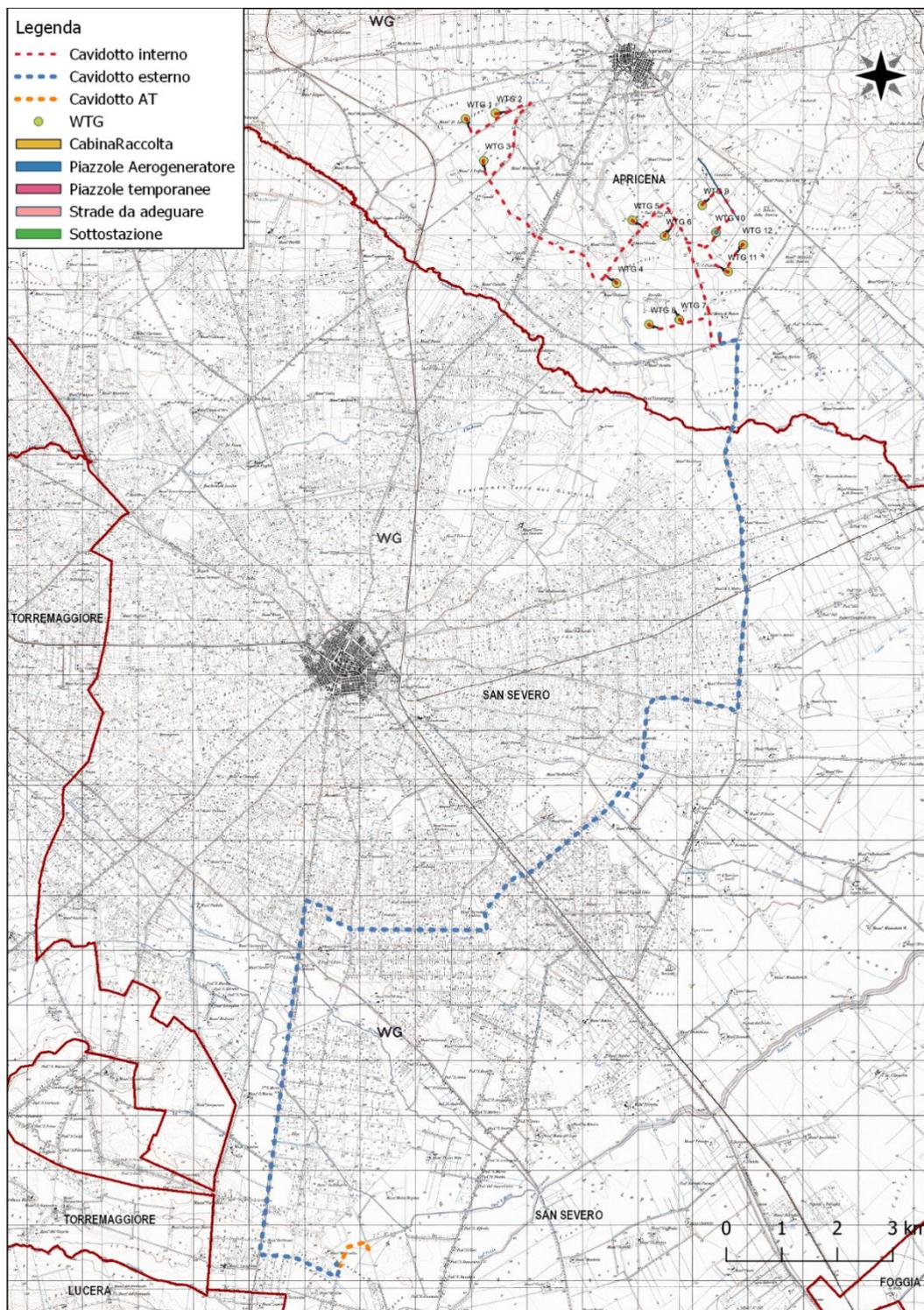


Figura 1 - Inquadramento impianto su Stralcio IGM 1:25.000

L'impianto si estende in direzione nord-sud dal territorio comunale del Comune di Apricena a San Severo. Gli aerogeneratori saranno collegati tra di loro mediante un cavidotto in media tensione interrato. per il collegamento dello stesso alla sottostazione di trasformazione e consegna 30/150 KV di progetto.

La sottostazione di trasformazione è prevista in prossimità della stazione elettrica RTN "San Severo" esistente. Lo stallo nella SSE sarà connesso, tramite un cavidotto interrato in alta tensione allo stallo AT della SE.

Dal punto di vista geolitologico il territorio presenta complessivamente una matrice sabbiosa con episodi conglomeratici. Si tratta di conglomerati poligenici fortemente cementati con matrice sabbiosa, a stratificazione a volte ben evidente, i ciottoli che compongono tale formazione sono in generale ben arrotondati e con dimensioni variabilissime (dai 5 ai 10 centimetri di diametro). ma la loro composizione è eterogenea: frammisti, infatti, agli elementi dei flysch (calcari, brecce calcaree, arenarie, ecc.) si rinvengono anche ciottoli di rocce eruttive.

Come indicato in precedenza, l'Autorità di Bacino della Puglia, attraverso la Carta Idrogeomorfologica, ha definito l'andamento e lo sviluppo del reticolo idrografico dell'area in esame.

La Carta Idrogeomorfologica, a partire dalle informazioni di ordine idrologico contenute in cartografie più antiche (I.G.M. in scala 1: 25.000) ed utilizzando dati topografici e morfologici di più recente acquisizione, fornisce un quadro conoscitivo di elevato dettaglio inerente al reale sviluppo del reticolo idrografico nel territorio di competenza dell'AdB Puglia. Tale strumento è utilizzato come elemento conoscitivo essenziale anche per la redazione dei P.U.G. e costituisce una delle cartografie di riferimento del PPTR.

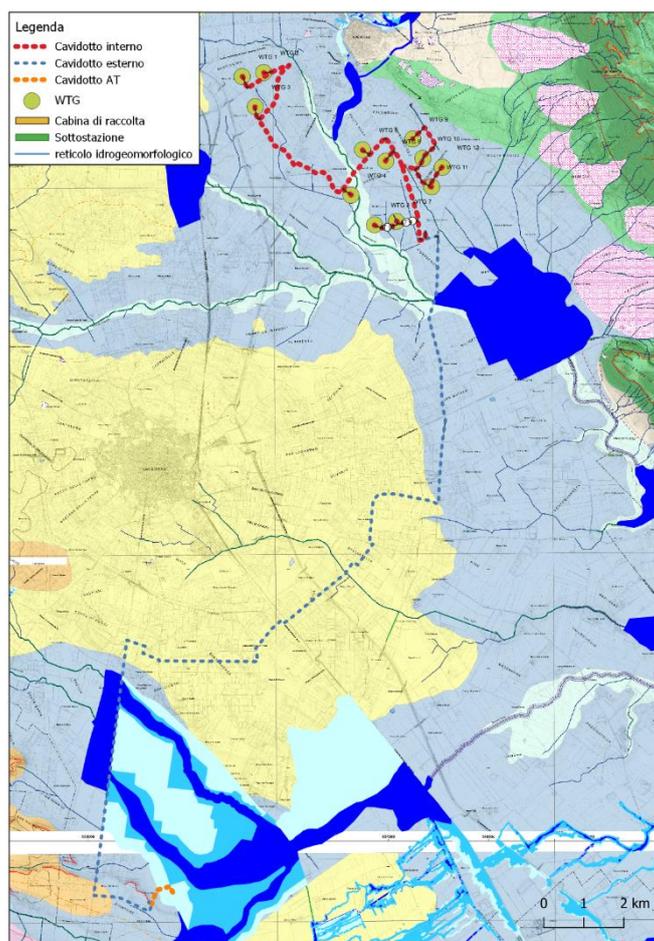


Figura 2 - Inquadramento impianto su Carta Idrogeomorfologica

La seguente immagine evidenzia che il cavidotto di media tensione interferisce con il reticolo idrografico in molteplici punti di intersezione che saranno trattati, al fine di non interferire con l'idrografia dell'area, con tecniche avanzate di superamento quali la **Trivellazione Orizzontale Controllata (TOC)** (in inglese *directional drilling* o *horizontal directional drilling, HDD*), o *perforazione teleguidata*, è una tecnologia *no dig* idonea alla installazione di nuove condotte senza effettuare scavi a cielo aperto. A tal proposito si evidenzia che il cavidotto, come evidente nell'immagine precedente, percorre le aree a Pericolosità idraulica su strada esistente e le interferenze verranno superate, come da tavola di progetto APR-CIV-TAV-017_01.

Allo stesso modo, al fine di non creare squilibri alla rete idrografica esistente, si sono effettuati degli studi idrologici, atti a computare le portate al colmo di piena e dimensionare le opere idrauliche, di attraversamento stradale di nuova realizzazione, interferenti con l'idrografia superficiale.

Per l'accertamento della posizione delle opere in progetto rispetto alle previsioni delle N.T.A. del P.A.I per la tutela delle aree AP, MP e BP e del reticolo idrografico, si è proceduto ad accertamenti in sito, ed a verifiche cartografiche, eseguite su due livelli di scala sulla cartografia IGM e sulla CTR regionale.

In particolare, con riferimento all'intervento, oggetto di studio, si è riscontrato che una delle strade di nuova realizzazione, per l'accesso alla WTG 7 e 8, intercetta in due sezioni di attraversamento il reticolo idrografico AT 8 e AT 10, tuttavia considerando che la strada intercetta anche un reticolo secondario della carta IGM (prolungamento di quello individuato sulla carta idrogeomorfologica), visualizzabile anche su ortofoto si è individuata la portata al colmo anche per l'attraversamento AT 9. Si precisa a tal fine che le strade di nuova realizzazione verranno realizzate in MacAdam, costituita da una massicciata di pietrisco sabbia e acqua, costipata e spianata ripetutamente da rullo compressore, integrata da un sottofondo di pietrame di grossa pezzatura, quindi senza ulteriore incremento di superfici impermeabili atte ad aumentare il deflusso idrico superficiale. Infine, per garantire l'invarianza al sistema di drenaggio dei terreni, considerato che la strada di accesso alla cabina di raccolta intercetta un canale di drenaggio del terreno si è considerata una tubazione di dimensione idonea per ripristinare il naturale deflusso individuata alla sezione 11.

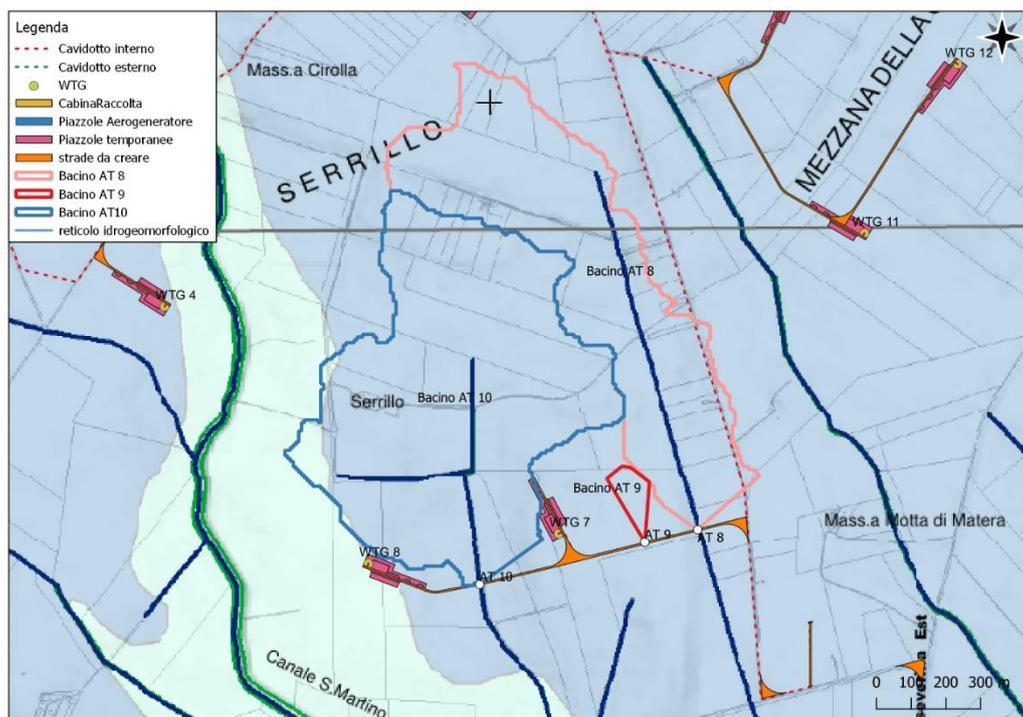


Figura 3 - Interferenze interventi di viabilità di accesso con reticolo idrografico della Carta Idrogeomorfologica

3. ANALISI IDROLOGICA

Sulla base della cartografia redatta dall'Autorità di bacino della regione puglia, si sono quindi verificate le interferenze fra i reticoli idrografici e le opere interferenti al fine di poterne valutare l'impatto idrologico e per la mitigazione delle stesse. In particolare, verranno suddivise le interferenze da attraversamento dovute all'intersezione del tracciato viabilità (nuova o in adeguamento) e dei cavidotti di collegamento, con il reticolo idrografico al fine di avere un quadro completo dell'impatto idraulico.

Per la viabilità si sono individuate tre interferenze con le strade di accesso agli aerogeneratori WTG 7 e 8. I bacini idrografici sottesi dalle sezioni di chiusura AT 8 e AT 9 e AT 10 degli attraversamenti rispettivamente sono il Bacino AT8 Bacino AT9 e AT10.

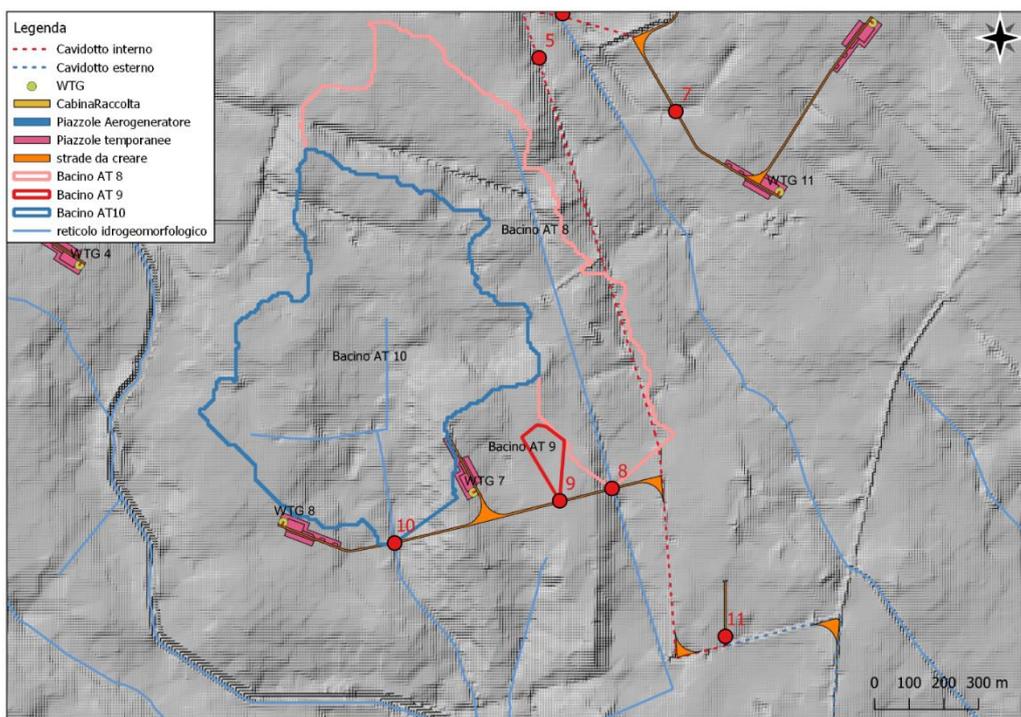


Figura 4 - Individuazione bacini idrologici su DTM (Digital Terrain Model)

I corsi d'acqua indicati sono caratterizzati da un regime idraulico di tipo torrentizio, con prolungati periodi di magra o di secca, interrotti da improvvisi ed a volte violenti eventi di piena corrispondente o immediatamente successivi agli eventi meteorici più cospicui, considerato che l'intervento ha previsto l'intersezione dei reticoli esistenti si è previsto il ripristino della sezione naturale dell'alveo tramite tombature equivalenti.

Si procederà quindi ad una valutazione delle portate al colmo di piena, considerando nelle sezioni di interferenza fra nuova viabilità e reticolo, con tempo di ritorno TR 200 anni ai sensi dell'Art.36 dalle NTA del PAI.

Committente: Wind Energy Apricena S.r.l. Via Caravaggio 125 65125 Pescara	PROGETTO PER LA REALIZZAZIONE DI UN PARCO EOLICO NEL COMUNE DI APRICENA IN LOCALITA' TRIFONE-SERRILLO	Nome del file: APR-CIV-REL-025_01
---	---	---

3.1. INDIVIDUAZIONE DEL BACINO IMBRIFERO

Dopo l'acquisizione dei dati territoriali e cartografici di base, si è proceduto alla delimitazione e caratterizzazione dei bacini di interesse con l'ausilio di QGIS, sistema geografico informatizzato che consente di ottenere carte tematiche interattive utili al fine della valutazione del rischio.

Con l'utilizzo di QGIS è stato possibile tracciare i confini geografici (linea di dislivello) del bacino in base ad una prefissata sezione di chiusura e determinare le relative informazioni geometriche (area, perimetro, altitudine), geologiche e di uso del territorio.

È necessario individuare e caratterizzare il bacino per determinare la portata che defluisce attraverso la sezione in esame. Si elencano le operazioni eseguite, attivando, di volta in volta, l'ultimo tema creato:

- 1) si è caricato il DEM per la zona interessata, ottenuto dal SIT puglia;
- 2) ottenuto il DEM si è attivata la funzione Fill sinks, che permette di eseguire l'interpolazione dei dati altimetrici immessi attraverso il grid, in maniera da ottenere continuità nel modello del terreno;
- 3) attraverso la funzione Catchment area si sono individuate le flow direction (direzioni di scorrimento delle acque superficiali: fiumi, torrenti, lame etc.) e le flow accumulation (aree contribuenti);
- 4) si è applicata la funzione Channel network che permette di determinare il reticolo idrografico, con diversi gradi di risoluzione;
- 5) con la funzione Watershed basins si sono determinati tutti i bacini della mappa;
- 6) Infine, con la funzione Upslow area, inserendo le coordinate del punto appartenente alla sezione di chiusura di interesse per la lama, si è determinato bacino sotteso alla sezione di chiusura; infatti scegliendo come sezione di chiusura la foce del corso d'acqua si ottiene il bacino principale; se invece la sezione di chiusura è una qualunque sezione fluviale posta a monte della foce, si individua il bacino secondario o sottobacino;
- 7) Con la funzione Raster Layer statistic si sono determinate le caratteristiche morfologiche, area, perimetro e altitudine media del sottobacino sotteso alla sezione di chiusura.

Committente: Wind Energy Apricena S.r.l. Via Caravaggio 125 65125 Pescara	PROGETTO PER LA REALIZZAZIONE DI UN PARCO EOLICO NEL COMUNE DI APRICENA IN LOCALITA' TRIFONE-SERRILLO	Nome del file: APR-CIV-REL-025_01
---	---	---

I parametri geomorfologici caratteristici dei bacini idrografici sono indicati nelle tabelle seguenti:

DATI GEOMORFOLOGICI BACINO AT 8

Superficie (kmq)	0,4528
Altezza media del bacino	41
Altezza massima asta principale (m)	45
Altezza minimima asta principale (m)	38
Pendenza media del bacino (%)	1,29
Lunghezza asta principale (km)	1,58
Lunghezza asta principale (m)	1578
Pendenza media asta principale	0,004

DATI GEOMORFOLOGICI BACINO AT 9

Superficie (kmq)	0,0140
Altezza media del bacino	40
Altezza massima asta principale (m)	41
Altezza minimima asta principale (m)	40
Pendenza media del bacino (%)	0,23
Lunghezza asta principale (km)	0,23
Lunghezza asta principale (m)	230
Pendenza media asta principale	0,004

DATI GEOMORFOLOGICI BACINO AT 10

Superficie (kmq)	0,6331
Altezza media del bacino	40
Altezza massima asta principale (m)	43
Altezza minimima asta principale (m)	36
Pendenza media del bacino (%)	1,12
Lunghezza asta principale (km)	1,22
Lunghezza asta principale (m)	1223
Pendenza media asta principale	0,006

Per completare lo studio del bacino si sono ricavati i dati relativi al tipo di suolo caricando le mappe della permeabilità e dell'uso del suolo. Con il comando geoprocessing intersezione, sono state effettuate le seguenti intersezioni: tema del bacino - mappa della permeabilità, tema del bacino - mappa dell'uso del suolo, tema del bacino - mappa della litologia; tale elaborazione ha fornito, i dati necessari all'applicazione del metodo del Curve Number.

PHEEDRA Srl Servizi di Ingegneria Integrata Via Lago di Nemi, 90 74121 - Taranto (Italy) Tel. +39.099.7722302 - Fax: +39.099.9870285 Email: info@pheedra.it - web: www.pheedra.it	RELAZIONE IDRAULICA	Pag. 8 di 35
---	---------------------	--------------

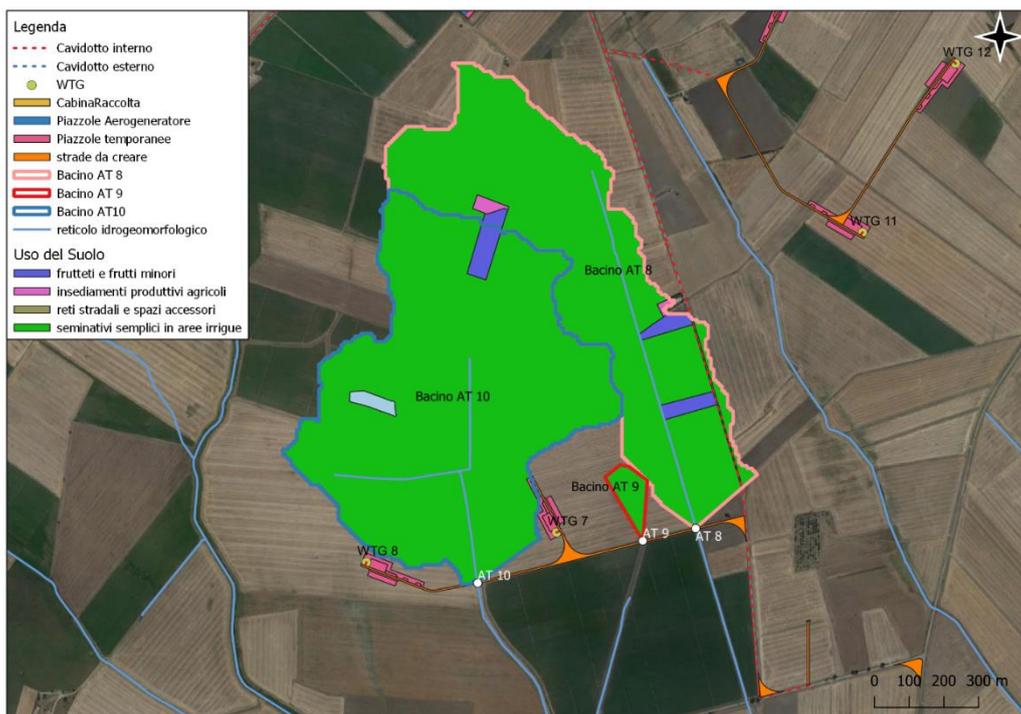


Figura 5 - Intersezione con Carta Uso del Suolo

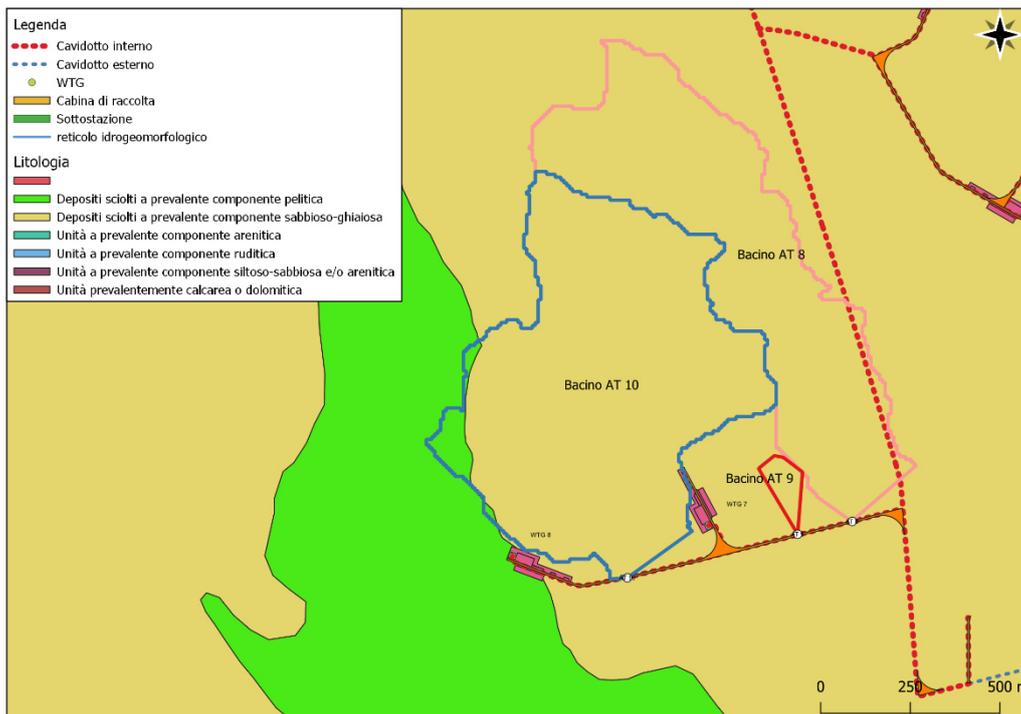


Figura 6 - Intersezione con Carta della Geolitologia

Committente: Wind Energy Apricena S.r.l. Via Caravaggio 125 65125 Pescara	PROGETTO PER LA REALIZZAZIONE DI UN PARCO EOLICO NEL COMUNE DI APRICENA IN LOCALITA' TRIFONE-SERRILLO	Nome del file: APR-CIV-REL-025_01
---	---	---

Gli elementi forniti dal programma hanno consentito l'avvio dello studio idrologico volto alla determinazione delle portate al colmo di piena associate a tempi di ritorno di 30, 200 anni.

A parità d'intensità e di altre condizioni è la precipitazione della durata uguale al tempo di corrivazione a determinare la massima portata in un bacino; se viene superato il tempo di corrivazione, la pioggia continua a cadere, con la stessa intensità, la portata si mantiene costante sul valore massimo, per poi cominciare a decrescere non appena la pioggia cessa, o comunque, si riduce d'intensità.

Se per contro la durata della precipitazione è inferiore al tempo di corrivazione, l'acqua proveniente dalle zone più lontane del bacino raggiunge la sezione terminale quando già ha avuto inizio la fase decrescente, giacché le aree più vicine hanno già cessato di dare il loro contributo.

È stata effettuata la verifica idraulica per garantire che il compluvio sia di dimensioni adeguate a garantire il transito della portata di piena con tempo di ritorno pari a 30 e 200 anni e che non ci sia variazione della situazione di pericolosità, già rilevata, a causa della nuova portata scolante immessa.

PHEEDRA Srl Servizi di Ingegneria Integrata Via Lago di Nemi, 90 74121 - Taranto (Italy) Tel. +39.099.7722302 - Fax: +39.099.9870285 Email: info@pheedra.it - web: www.pheedra.it	RELAZIONE IDRAULICA	Pag. 10 di 35
---	---------------------	---------------

Committente: Wind Energy Apricena S.r.l. Via Caravaggio 125 65125 Pescara	PROGETTO PER LA REALIZZAZIONE DI UN PARCO EOLICO NEL COMUNE DI APRICENA IN LOCALITA' TRIFONE-SERRILLO	Nome del file: APR-CIV-REL-025_01
---	---	---

3.2. CALCOLO DELLE PORTATE DI PIENA

Per il calcolo delle portate di piena, rispetto alle quali verificare le sezioni del canale in prossimità delle opere di progetto, possono essere adottate diverse metodologie di calcolo, tra cui la procedura di calcolo delle portate di piena proposta nel Va.Pi. e la procedura del Curve Number del Soil Conservation Service. Queste metodologie di calcolo sono le più utilizzate per i bacini idrografici della Puglia.

Data l'estensione limitata dei bacini in esame, l'utilizzo del metodo Va.Pi. comporta un sovradimensionamento delle portate, che va comunque a vantaggio di sicurezza nella progettazione e nella verifica delle opere.

La grandezza idrologica di interesse da definire in questo caso è il massimo valore della portata in corrispondenza delle sezioni di chiusura del bacino idrografico.

Per il calcolo delle portate di piena è stato condotto uno studio conforme a quanto prescritto dalle Norme tecniche di attuazione del PAI ed in particolare a quanto previsto dal progetto Valutazione delle Piene (VaPi) del Gruppo Nazionale di Difesa dalle Catastrofi Idrogeologiche (GNDCI). In particolare, le portate sono state stimate sulla base delle curve di possibilità pluviometrica calcolate con il metodo VAPI-Puglia del G.N.D.C.I..

La metodologia adottata nel progetto Vapi. fa riferimento ad un approccio probabilistico a doppia componente (TCEV) che interpreta gli eventi massimi annuali come il risultato di una miscela di due popolazioni distinte: la prima produce gli eventi massimi ordinari, più frequenti ma meno intensi; la seconda produce gli eventi massimi straordinari, meno frequenti ma spesso catastrofici.

I diversi parametri del modello probabilistico sono valutati a scale regionali differenti, in funzione dell'ordine statistico del parametro stesso; in pratica l'analisi regionale degli estremi idrologici massimi (massimi annuali delle precipitazioni e massimi annuali delle portate fluviali) è condotta suddividendo l'area di studio in zone geografiche che possono considerarsi omogenee nei confronti dei parametri statistici della distribuzione di probabilità che si è deciso di adottare, e che sono via via più ampie man mano che l'ordine dei parametri aumenta.

La regionalizzazione che ne consegue è di tipo gerarchico, basata su livelli successivi di indagine, in modo tale da ottimizzare l'informazione ricavabile dai dati e dal numero disponibili di stazioni della zona studiata.

I° Livello: Regione Puglia

II° Livello: Puglia settentrionale Puglia centro – meridionale

III° Livello:

- Zona 1 Gargano
- Zona 2 Tavoliere
- Zona 3 Murge
- Zona 4 Subappennino
- Zona 5 Nord Barese – Murgia centrale
- Zona 6 Penisola salentina

In definitiva il territorio pugliese è stato suddiviso in 6 aree pluviometriche omogenee (fig.9), per ognuna delle quali è possibile calcolare la Curva di Possibilità Pluviometrica ottenendo così anche in siti sprovvisti di stazioni di misura o con serie storica di lunghezza ridotta i valori medi dei massimi annuali delle precipitazioni di diversa durata t.

Per stimare le portate di piena con tempo di ritorno di 200 anni, è necessario valutare gli afflussi meteorici che le generano, desumibili dalla "Curva di possibilità pluviometrica"; tale curva può essere ricavata dai risultati della regionalizzazione eseguita dal CNR-GNDCI, che suddivide il territorio di competenza dell'Autorità di

PHEEDRA Srl Servizi di Ingegneria Integrata Via Lago di Nemi, 90 74121 – Taranto (Italy) Tel. +39.099.7722302 – Fax: +39.099.9870285 Email: info@pheedra.it – web: www.pheedra.it	RELAZIONE IDRAULICA	Pag. 11 di 35
---	---------------------	---------------

Bacino della Puglia in sei aree omogenee pluviometriche, per ognuna delle quali è possibile calcolarla sulla base delle seguenti equazioni:

Zona 1: $X(t, z) = 28.66 t^{(0.000503z+0.720 / 3.178)}$

Zona 2: $X(t, z) = 22.23 t^{0.247}$

Zona 3: $X(t, z) = 25.325 t^{(0.696+0.000531z) / 3.178}$

Zona 4: $X(t, z) = 24.70 t^{0.256}$

Zona 5: $X(t, z) = 28.2 t^{(0.628+0.0002z) / 3.178}$

Zona 6: $X(t, z) = 33.7 t^{(0.488+0.0022z) / 3.178}$

dove t = durata della precipitazione e z = altezza media del bacino considerato.

I bacini idrografici dell'area di studio ricadono internamente nella zona omogenea 1

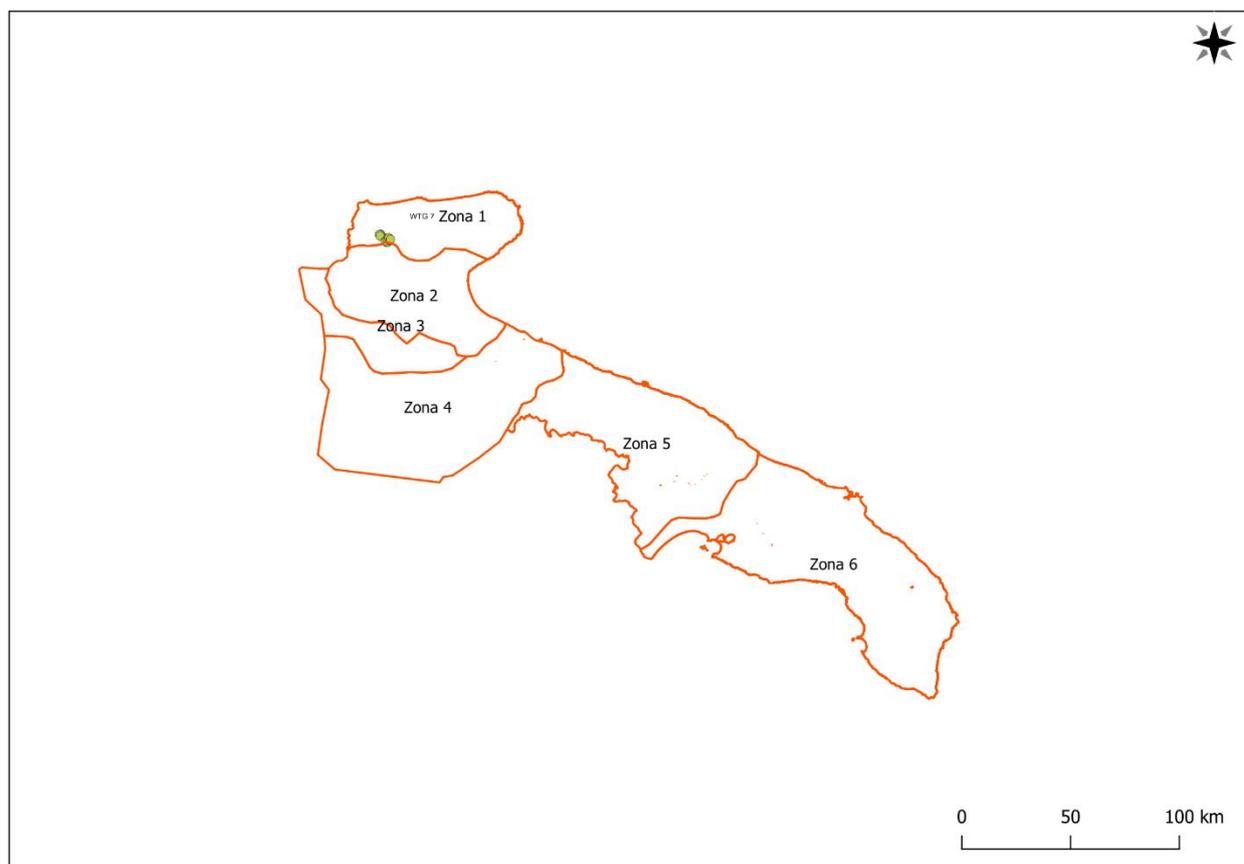


Figura 7 - Livello di regionalizzazione della Regione Puglia

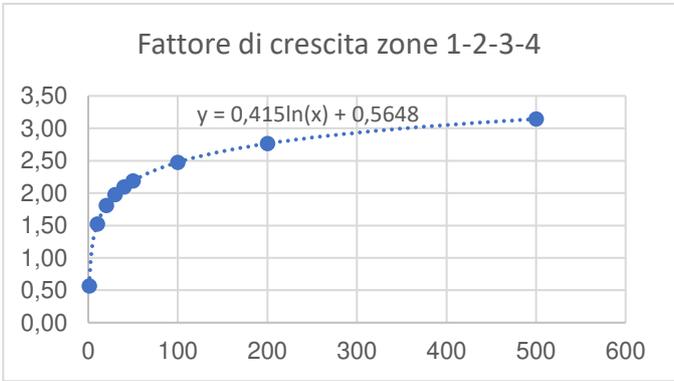
Andando quindi a considerare la formulazione prevista per tale zona:

Zona 1: $X(t, z) = 28.66 t^{(0.000503z+0.720 / 3.178)}$

Si è determinato il fattore di crescita delle portate Kt funzione del tempo di ritorno che ci consente di differenziare la portata secondo i tempi di ritorno prescelti:

$KT = 0.415 \ln T + 0.5648$ (zone 1-2-3-4)

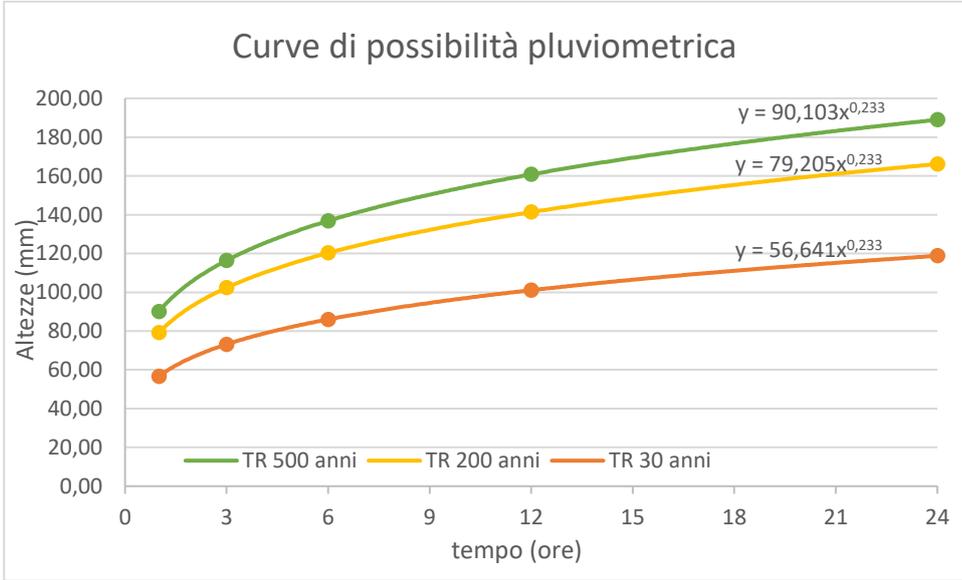
- K (T= 30) = 1.98
- K (T= 200) = 2.76
- K (T= 500) = 3.14



Si sono così determinate le altezze di pioggia relative al tempo di ritorno:

Tempo (ore)	TR 30 h (mm)	TR 200 h (mm)	TR 500 h (mm)
1	56,64	79,20	90,10
3	73,16	102,30	116,38
6	85,98	120,23	136,77
12	101,04	141,30	160,74
24	118,75	166,06	188,91

Da cui derivano le curve di possibilità pluviometriche relative a 30 200 e 500 anni:



Committente: Wind Energy Apricena S.r.l. Via Caravaggio 125 65125 Pescara	PROGETTO PER LA REALIZZAZIONE DI UN PARCO EOLICO NEL COMUNE DI APRICENA IN LOCALITA' TRIFONE-SERRILLO	Nome del file: APR-CIV-REL-025_01
---	---	---

3.3. METODO DEL CURVE NUMBER

Il calcolo è stato eseguito con il metodo del Curve Number, proposto dal Soil Conservation Service del Dipartimento dell'Agricoltura degli Stati Uniti. La formulazione usata permette di ricavare la pioggia netta depurata in base all'espressione:

$$h_{netta} = \frac{(h_{lorda} - I)^2}{(h_{lorda} + S - I)}$$

dove h_{lorda} è la pioggia stimata per assegnata distribuzione di probabilità, S (in mm) rappresenta l'assorbimento del bacino, espresso dalla relazione:

$$S = 254 \cdot \left(\frac{100}{CN} - 1 \right)$$

ed I è l'assorbimento iniziale, legato empiricamente al parametro S dalla relazione $I = 0,2 \cdot S$.

In particolare, il metodo del CN sintetizza le caratteristiche idrologiche di un bacino attraverso un unico parametro CN che definisce la relazione precipitazione-volume di deflusso in bacini idrografici di cui è nota, oltre che la morfologia, la copertura vegetale e il tipo idrologico di suolo presenti nelle carte tematiche.

Il parametro CN, ricavato dall'analisi qualitativa delle carte tematiche, rappresenta la capacità di una porzione di terreno del bacino imbrifero di produrre deflusso ed è stato calcolato sulla base delle caratteristiche geopedologiche e vegetazionali del bacino stesso.

Il valore del CN si ottiene per incrocio delle caratteristiche del suolo (quattro tipi A, B, C, D) a permeabilità decrescente e delle caratteristiche di uso prevalente.

- Gruppo A: suoli aventi scarsa potenzialità di deflusso e capacità di infiltrazione, in condizioni di saturazione, molto levata; comprende sabbie profonde, con bassa percentuale di limi e argille molto permeabili.
- Gruppo B: suoli aventi moderata potenzialità di deflusso e capacità di infiltrazione, anche in condizioni di saturazione, elevata; comprende la maggior parte dei suoli sabbiosi meno profondi rispetto al gruppo A;
- Gruppo C: suoli aventi potenzialità di deflusso moderatamente alta e scarsa capacità di infiltrazione e saturazione; comprende suoli contenenti considerevoli quantità di argille e colloidali.
- Gruppo D: Suoli aventi potenzialità di deflusso molto elevate e scarsissima capacità di infiltrazione a saturazione; comprende argille ad elevata capacità di rigonfiamento, ma anche suoli sottili con orizzonti pressoché impermeabili in vicinanza della superficie.

I valori del CN normalmente utilizzati per i tipi di suolo A, B, C e D e per una condizione standard di umidità del terreno agli inizi dell'evento di pioggia ("AMC", Antecedent Moisture Condition, di classe II) sono riportati nella seguente tabella.

PHEEDRA Srl Servizi di Ingegneria Integrata Via Lago di Nemi, 90 74121 - Taranto (Italy) Tel. +39.099.7722302 - Fax: +39.099.9870285 Email: info@pheedra.it - web: www.pheedra.it	RELAZIONE IDRAULICA	Pag. 14 di 35
---	---------------------	---------------

Committente: Wind Energy Apricena S.r.l. Via Caravaggio 125 65125 Pescara	PROGETTO PER LA REALIZZAZIONE DI UN PARCO EOLICO NEL COMUNE DI APRICENA IN LOCALITA' TRIFONE-SERRILLO	Nome del file: APR-CIV-REL-025_01
---	---	---

Tipo di suolo	Descrizione
A deflusso superficiale potenziale basso	<p>I suoli di questo gruppo, quando sono completamente saturi, hanno deflusso superficiale potenziale (runoff) basso, ed è alta la permeabilità. Sono caratterizzati da avere meno del 10% di argilla e oltre il 90% di sabbia e/o ghiaia e la tessitura è sabbiosa o ghiaiosa. La conducibilità idraulica (Ksat) è maggiore di 14,4 cm/h per tutta la profondità, la profondità dell'orizzonte impermeabile è maggiore di 50 cm, e la profondità della falda superficiale è superiore a 60 cm.</p> <p>Appartengono a questo gruppo anche le rocce con alta permeabilità per fratturazione e/o carsismo</p>
B deflusso superficiale potenziale moderatamente basso	<p>I suoli di questo gruppo, quando sono completamente saturi, hanno deflusso superficiale potenziale (runoff) moderatamente basso, e l'acqua attraversa il suolo senza impedimenti. Sono caratterizzati da avere tra il 10% e il 20% di argilla e tra il 50 e il 90% di sabbia e la tessitura è sabbioso-franca, franco-sabbiosa. La conducibilità idraulica (Ksat) varia tra 3,6 e 14,4 cm/h per tutta la profondità, la profondità dell'orizzonte impermeabile è maggiore di 50 cm, e la profondità della falda superficiale è superiore a 60 cm.</p> <p>Appartengono a questo gruppo anche le rocce con permeabilità, medio-alta e media, per fratturazione e/o carsismo</p>
C deflusso superficiale potenziale moderatamente alto	<p>I suoli di questo gruppo, quando sono completamente saturi, hanno deflusso superficiale potenziale (runoff) moderatamente alto, e l'acqua attraversa il suolo con qualche limitazione. Sono caratterizzati da avere tra il 20% e il 40% di argilla e meno del 50% di sabbia e la tessitura è prevalentemente franca, franco-limosa, franco-argilloso-sabbioso, franco-argillosa, e franco-argilloso-limosa.</p> <p>La conducibilità idraulica (Ksat) varia tra 0,36 e 3,6 cm/h per tutta la profondità, la profondità dell'orizzonte impermeabile è maggiore di 50 cm, e la profondità della falda superficiale è superiore a 60 cm</p> <p>Appartengono a questo gruppo anche le rocce con bassa e medio-bassa permeabilità per fratturazione e/o carsismo</p>
D deflusso superficiale potenziale alto	<p>I suoli di questo gruppo, quando sono completamente saturi, hanno deflusso superficiale potenziale (runoff) alto, e l'acqua attraversa il suolo con forti limitazioni. Sono caratterizzati da avere oltre il 40% di argilla e meno del 50% di sabbia e la tessitura è argillosa, talvolta anche espandibili.</p> <p>La conducibilità idraulica (Ksat) è $\leq 0,36$ cm/h per tutta la profondità, la profondità dell'orizzonte impermeabile è compresa tra 50 cm e 100 cm, e la profondità della falda superficiale è entro i 60 cm</p> <p>Appartengono a questo gruppo anche le rocce con permeabilità molto bassa, le rocce impermeabili e le aree non rilevate o non classificate.</p>

Tabella 1 - Tabella che descrive le diverse classi in funzione dei gruppi di Tipo di suolo

Codice Uso del Suolo (UDS)	UDS	A	B	C	D
AREE PORTUALI	123	98	98	98	98
AREE AEROPORTUALI ED ELIPORTI	124	92	93	94	95
AREE ESTRATTIVE	131	89	92	94	95
DISCARICHE E DEPOSITI DI ROTTAMI	132	90	92	94	95
CANTIERI	133	90	92	94	95
AREE VERDI URBANE	141	65	74	81	84
CIMITERI	143	57	77	85	89
VIGNETI	221	72	81	88	91
FRUTTETI E FRUTTI MINORI	222	67	78	85	89
OLIVETI	223	72	81	88	91
ARBORICOLTURA CON ESSENZE FORESTALI	224	67	78	85	89
PRATI STABILI	231	67	71	81	89
COLTURE TEMPORANEE ASSOCIATE A COLTURE PERMANENTI	241	59	74	82	86
SISTEMI COLTURALI E PARTICELLARI COMPLESSI	242	63	73	82	88
AREE PREVALENTEMENTE OCCUPATE DA COLTURA AGRARIE CON PRESENZA DI SPAZI NATURALI IMPORTANTI	243	62	71	78	81
AREE AGROFORESTALI	244	45	66	77	83
BOSCHI MISTI DI CONIFERE E LATIFOGIE	313	39	51	63	70
AREE A PASCOLO NATURALE	321	67	71	81	89
SPIAGGE DUNE E SABBIE	331	56	73	82	86
PARETI ROCCIOSE E FALESIE	332	98	98	98	98
AREE CON VEGETAZIONE RADA	333	70	75	84	90
PALUDI INTERNE	411	100	100	100	100
PALUDI SALMASTRE	421	100	100	100	100
SALINE	422	100	100	100	100
ZONE INTERTIDALI	423	98	98	98	98
LAGUNE, LAGHI E STAGNE COSTIERI	521	100	100	100	100
MARI	523	100	100	100	100
TESSUTO RESIDENZIALE COMPATTO E DENSO	1111	89	92	94	96
TESSUTO RESIDENZIALE RADO	1112	78	80	85	87
TESSUTO RESIDENZIALE RADO E NUCLEIFORME A CARATTERE RESIDENZIALE E SUBURBANO	1121	74	75	78	80
TESSUTO AGRO-RESIDENZIALE SPARSO E FABBRICATI RURALI A CARATTERE TIPICAMENTE AGRICOLO O RURALE	1122	65	67	70	72
INSEDIAMENTI INDUSTRIALI/ARTIG. E COMM. E SPAZI ANNESSI	1211	89	92	94	95
INSEDIAMENTO DI GRANDI IMPIANTI DI SERVIZI	1212	89	92	94	95
RETI STRADALI E SPAZI ACCESSORI (SVINCOLI, STAZIONI DI SERVIZIO, AREE DI PARCHEGGIO ECC.)	1221	98	98	98	98
RETI FERROVIARIE COMPRESSE LE SUPERFICI ANNESSE (STAZIONI, SMISTAMENTI, DEPOSITI ECC.)	1222	96	96	96	96
GRANDI IMPIANTI DI CONCENTRAMENTO E SMISTAMENTO MERCI (INTERPORTI E SIMILI)	1223	92	93	94	95
IMPIANTI A SERVIZIO DELLE RETI DI DISTRIBUZIONE (TELECOMUNICAZIONI/ENERGIA/IDRICHE)	1224	92	93	94	95

Codice Uso del Suolo (UDS)	UDS	A	B	C	D
DISCARICHE	1321	90	92	94	95
DEPOSITI DI ROTTAMI A CIELO APERTO, CIMITERI DI AUTOVEICOLI	1322	90	92	94	95
AREE RICREATIVE E SPORTIVE	1421	70	78	83	88
AREE ARCHEOLOGICHE	1422	49	69	79	84
SEMINATIVI IN AREE NON IRRIGUE	2111	58	72	81	85
PRATI ARTIFICIALI. COLTURE FORAGGERE OVE SI PUÒ RICONOSCERE UNA SORTA DI AVVICENDAMENTO CON I SEMINATIVI E UNA CERTA PRODUTTIVITÀ, SONO SEMPRE POTENZIALMENTE RICONVERTITI A SEMINATIVO, POSSONO ESSERE RICONOSCIBILI MURETTI O MANUFATTI	2112	67	71	81	89
SEMINATIVI SEMPLICI E COLTURE ORTICOLE A PIENO CAMPO	2121	66	77	85	89
RISAIE	2122	98	98	98	98
VIVAI	2123	66	77	85	89
COLTURA IN SERRA	2124	98	98	98	98
COLTURE TEMPORANEE ASSOCIATE ALL'OLIVO	2411	59	74	82	86
COLTURE TEMPORANEE ASSOCIATE AL VIGNETO	2412	59	74	82	86
COLTURE TEMPORANEE ASSOCIATE AD ALTRE COLTURE PERMANENTI (PASCOLI E SEMINATIVI ARBORATI CON COPERTURA DELLA SUGHERA DAL 5 AL 25%)	2413	59	74	82	86
BOSCO DI LATIFOGLIE	3111	39	51	63	70
ARBORICOLTURA CON ESSENZE FORESTALI (LATIFOGLIE)	3112	39	51	63	70
BOSCHI DI CONIFERE	3121	39	51	63	70
CONIFERE A RAPIDO ACCRESCIMENTO	3122	39	51	63	70
FORMAZIONI VEGETALI BASSE E CHIUSE, STABILI, COMPOSTE PRINCIPALMENTE DI CESPUGLI, ARBUSTI E PIANTE ERBACEE (ERICHE, ROVI, GINESTRE, GINEPRI NANI ECC.)	3221	51	58	73	80
FORMAZIONI DI RIPANON ARBOREE	3222	51	58	73	80
MACCHIA MEDITERRANEA	3231	51	58	73	80
GARIGA	3232	51	58	73	80
AREE A RICOLONIZZAZIONE NATURALE	3241	45	55	68	75
AREE A RICOLONIZZAZIONE ARTIFICIALE	3242	45	55	68	75
SPIAGGE DI AMPIEZZA SUPERIORE A 25M	3311	56	73	82	86
AREE DUNALI NON COPERTE DA VEGETAZIONE DI AMPIEZZA SUPERIORE A 25M	3312	56	73	82	86
AREE DUNALI CON COPERTURA VEGETALE CON AMPIEZZA SUPERIORE A 25 M	3313	56	73	82	86
LETTI ASCIUTTI DI TORRENTI DI AMPIEZZA SUPERIORE A 25M	3315	56	73	82	86
FIUMI, TORRENTI E FOSSI	5111	100	100	100	100
CANALI E IDROVIE	5112	100	100	100	100
BACINI NATURALI	5121	100	100	100	100
BACINI ARTIFICIALI	5122	100	100	100	100
LAGUNE, LAGHI E STAGNE COSTIERI A PRODUZIONE ITTICA NATURALE	5211	100	100	100	100

Committente: Wind Energy Apricena S.r.l. Via Caravaggio 125 65125 Pescara	PROGETTO PER LA REALIZZAZIONE DI UN PARCO EOLICO NEL COMUNE DI APRICENA IN LOCALITA' TRIFONE-SERRILLO	Nome del file: APR-CIV-REL-025_01
---	---	---

Codice Uso del Suolo (UDS)	UDS	A	B	C	D
ACQUACOLTURE IN LAGUNE, LAGHI E STAGNI COSTIERI	5212	100	100	100	100
ESTUARI E DELTA	5213	100	100	100	100
AREE MARINE A PRODUZ. ITTICA NATURALE	5231	100	100	100	100
ACQUACOLTURE IN MARE LIBERO	5232	100	100	100	100
PIOPPETI, SALICETI, EUCALITTETI ECC. ANCHE IN FORMAZIONI MISTE	31121	39	51	63	70
SUGHERETE	31122	39	51	63	70
CASTAGNETI DA FRUTTO	31123	39	51	63	70
ALTRO	31124	39	51	63	70

Tabella 2 - Valore del Curve Number in funzione dell'uso del suolo (Corine) e del tipo di suolo

Dalla combinazione della attribuzione della classe di tipo di suolo e dell'uso del suolo, tramite la Tabella 3 sopra riportata è stato possibile ricavare il valore del CN-II medio dell'intera area che nel caso di specie ha condotto allo stesso valore:

CN II = 67

Nella presente trattazione si sono ipotizzate, a seconda delle caratteristiche dei bacini oggetto di studio, condizioni AMC tipo III (Antecedent Moisture Conditions) che prevede l'assunzione di un unico valore CN III, determinato a partire dal valore di CN II attraverso la seguente formulazione:

$$CN III = \frac{CNII}{0,43 + 0,0057 \cdot CNII} = 82,52$$

Con riferimento al calcolo della portata al colmo Q_p (m^3/s) il metodo SCS-CN considera un idrogramma approssimato di forma triangolare che ha una fase crescente di durata t_a (tempo di accumulo) e una fase di esaurimento di durata t_e (tempo di esaurimento) e il cui volume, espresso in m^3 , ha la seguente espressione:

$$V = \frac{Q_p}{2} (t_a + t_e) = \frac{Q_p \cdot t_b}{2}$$

avendo indicato con t_b la durata dell'evento di piena.

Poiché è stato stabilito sperimentalmente che nella fase crescente dell'idrogramma defluisce un volume idrico che è pari al 37.5% del volume totale V di deflusso, ne consegue che la durata della fase crescente è pari a 0,375 volte la durata dell'evento di piena t_b e pertanto:

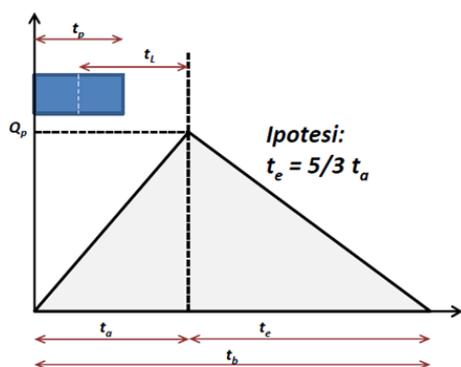
$$t_b = 2,67 t_a$$

Utilizzando le formule di cui sopra, esprimendo il volume di deflusso V in mm , il tempo t_a in ore, l'area A del bacino in Km^2 si ottiene:

$$Q_p = 0,208 \frac{VA}{t_a}$$

La determinazione di t_a , nell'ipotesi di precipitazione di intensità costante di durata t_p e indicando con T_L il tempo di ritardo, calcolato con la formula di Mokus:

$$T_L = 0,342 \frac{L^{0.8}}{s^{0.5}} \left(\frac{100}{CN} - 9 \right)^{0.7}$$



Per la determinazione della durata di pioggia si è determinato:

$$t_a = 0,5T_c + T_L$$

$$t_b = 8/3 t_a$$

Si è infine determinato il tempo di corrivazione $0,6 T_L$ ottenendo un valore del tempo di corrivazione **Tc**.

Si sono così determinate le portate al colmo per i tempi di ritorno di 30 e 200 e 500 anni.

I risultati possono essere così sintetizzati:

METODO SCS CN (DETERMINAZIONE PORTATA AL COLMO) BACINO AT8

Curve Number

CN(II)	67,00
CN(III)	82,52

Tempi

TL (Mokus)	0,96	Tempo di ritardo
Tc ($0,6 \cdot TL$)	1,60	Tempo di corrivazione
ta (ore)	1,76	Tempo di accumulo
tb (ore)	4,70	Durata totale

Determinazione perdite per infiltrazione

S	53,79	Volume specifico di saturazione
la	10,76	Perdite iniziali

Altezza di Pioggia relativa al tempo di corrivazione

Hc	30,99
----	-------

Altezze di pioggia relative ai tempi di ritorno

H 30 (mm)	59,41	Pioggia lorda (TR 30 anni)
H 200 (mm)	89,78	Pioggia lorda (TR 200 anni)
H 500 (mm)	104,45	Pioggia Lorda (TR 500 anni)

Altezza di pioggia netta

Pe 30 (mm)	23,10	Pioggia netta (TR 30 anni)
Pe netta 200 (mm)	47,02	Pioggia netta (TR 200 anni)
Pe netta 500 (mm)	59,52	Pioggia netta (TR 500 anni)

Portate al colmo di piena

PHEEDRA Srl

Committente: Wind Energy Apricena S.r.l. Via Caravaggio 125 65125 Pescara	PROGETTO PER LA REALIZZAZIONE DI UN PARCO EOLICO NEL COMUNE DI APRICENA IN LOCALITA' TRIFONE-SERRILLO	Nome del file: APR-CIV-REL-025_01
---	---	---

Q 30 (mc/s)	1,23
Q 200 (mc/s)	2,51
Q 500 (mc/s)	3,18

METODO SCS CN (DETERMINAZIONE PORTATA AL COLMO) BACINO AT9

Curve Number

CN(II)	67,00
CN(III)	82,52

Tempi

TL (Mokus)	0,49	Tempo di ritardo
Tc (0,6*TL)	0,81	Tempo di corrivazione
ta (ore)	0,89	Tempo di accumulo
tb (ore)	2,38	Durata totale

Determinazione perdite per infiltrazione

S	53,79	Volume specifico di saturazione
la	10,76	Perdite iniziali

Altezza di Pioggia relativa al tempo di corrivazione

Hc	31,24
----	-------

Altezze di pioggia relative ai tempi di ritorno

H 30 (mm)	59,89	Pioggia lorda (TR 30 anni)
H 200 (mm)	90,51	Pioggia lorda (TR 200 anni)
H 500 (mm)	105,30	Pioggia Lorda (TR 500 anni)

Altezza di pioggia netta

Pe 30 (mm)	23,45	Pioggia netta (TR 30 anni)
Pe netta 200 (mm)	47,63	Pioggia netta (TR 200 anni)
Pe netta 500 (mm)	60,26	Pioggia netta (TR 500 anni)

Portate al colmo di piena

Q 30 (mc/s)	0,08
Q 200 (mc/s)	0,16
Q 500 (mc/s)	0,20

METODO SCS CN (DETERMINAZIONE PORTATA AL COLMO) BACINO AT10

Curve Number

CN(II)	67,00
CN(III)	82,52

Tempi

TL (Mokus)	0,84	Tempo di ritardo
Tc (0,6*TL)	1,40	Tempo di corrivazione
ta (ore)	1,54	Tempo di accumulo
tb (ore)	4,11	Durata totale

PHEEDRA Srl Servizi di Ingegneria Integrata Via Lago di Nemi, 90 74121 - Taranto (Italy) Tel. +39.099.7722302 - Fax: +39.099.9870285 Email: info@pheedra.it - web: www.pheedra.it	RELAZIONE IDRAULICA	Pag. 20 di 35
---	---------------------	---------------

Committente: Wind Energy Apricena S.r.l. Via Caravaggio 125 65125 Pescara	PROGETTO PER LA REALIZZAZIONE DI UN PARCO EOLICO NEL COMUNE DI APRICENA IN LOCALITA' TRIFONE-SERRILLO	Nome del file: APR-CIV-REL-025_01
---	---	---

Determinazione perdite per infiltrazione

S	53,79	Volume specifico di saturazione
la	10,76	Perdite iniziali

Altezza di Pioggia relativa al tempo di corrivazione

Hc	30,18
----	-------

Altezze di pioggia relative ai tempi di ritorno

H 30 (mm)	57,84	Pioggia lorda (TR 30 anni)
H 200 (mm)	87,42	Pioggia lorda (TR 200 anni)
H 500 (mm)	101,70	Pioggia Lorda (TR 500 anni)

Altezza di pioggia netta

Pe 30 (mm)	21,98	Pioggia netta (TR 30 anni)
Pe netta 200 (mm)	45,05	Pioggia netta (TR 200 anni)
Pe netta 500 (mm)	57,14	Pioggia netta (TR 500 anni)

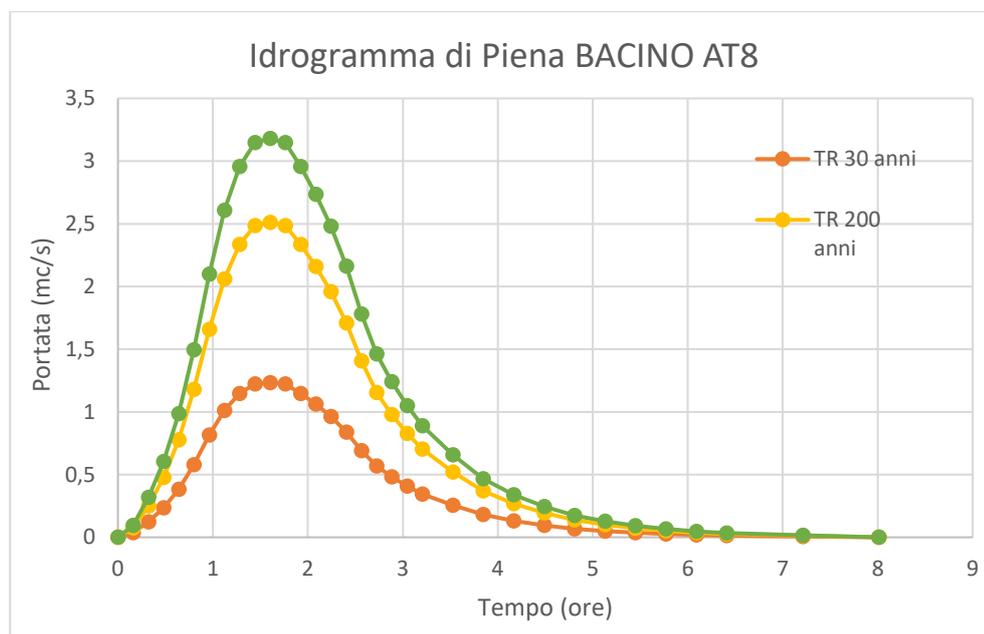
Portate al colmo di piena

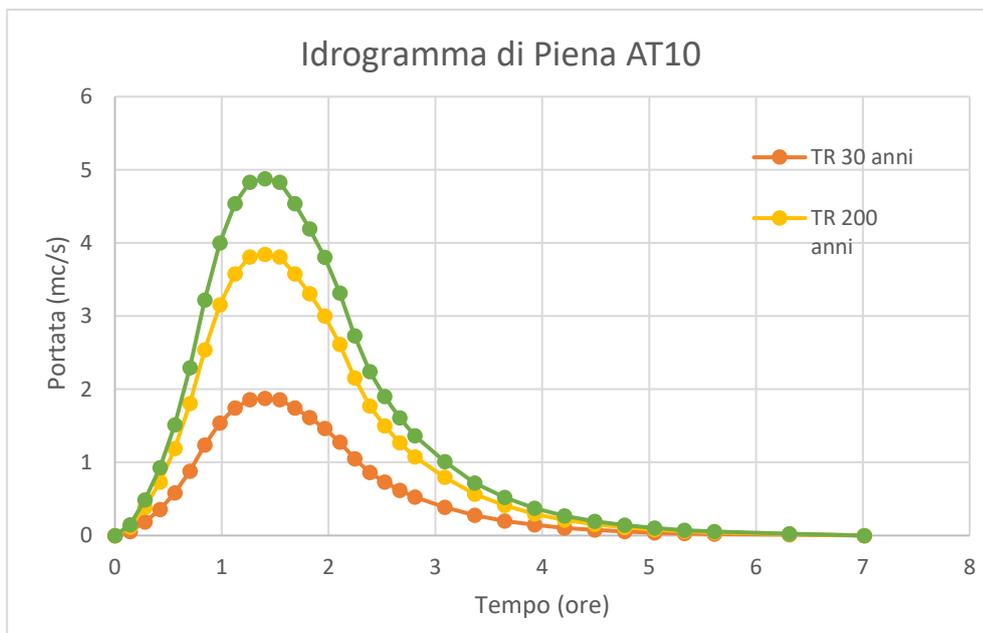
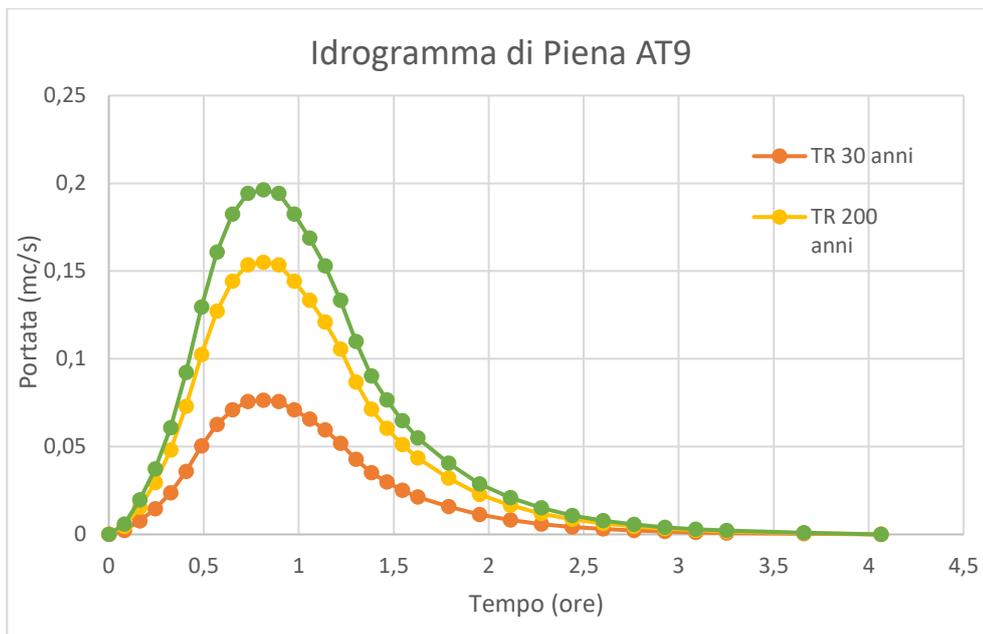
Q 30 (mc/s)	1,88
Q 200 (mc/s)	3,85
Q 500 (mc/s)	4,88

L'idrogramma unitario SCS relativo ad un volume di deflusso V pari a un millimetro, si costruisce a partire dall'idrogramma adimensionale di Mockus che è una curva adimensionale, ricavata da numerosi idrogrammi unitari ottenuti da idrogrammi di piena registrati in bacini di differente estensione e posizione geografica, che mette in relazione il rapporto tra la generica portata Q all'istante t e la portata al colmo Q_p che si verifica all'istante t_a (durata della fase di crescita) con la variabile adimensionale t/t_a .

Per il suddetto idrogramma unitario il 37,5% del volume totale di deflusso, che corrisponde ovviamente all'intera area ricadente tra l'idrogramma e l'asse delle ascisse t/t_a , si verifica in corrispondenza della sola fase ascendente dell'idrogramma stesso. In altri termini il volume di deflusso corrispondente alla fase crescente dell'idrogramma è pari al 37,5% del volume totale di deflusso.

Si sono determinati gli idrogrammi di piena dei bacini sulla base della formulazione dell'idrogramma di Mockus:





Committente: Wind Energy Apricena S.r.l. Via Caravaggio 125 65125 Pescara	PROGETTO PER LA REALIZZAZIONE DI UN PARCO EOLICO NEL COMUNE DI APRICENA IN LOCALITA' TRIFONE-SERRILLO	Nome del file: APR-CIV-REL-025_01
---	---	---

4. ANALISI IDRAULICA

Effettuato il calcolo della portata massima, ovvero del picco dell'idrogramma di piena relativamente ai diversi tempi di ritorno, si è proceduto alla progettazione delle sezioni di attraversamento ed alla verifica idraulica dei canali, al fine di valutare l'interferenza delle opere in progetto con gli eventi di piena eccezionali (TR 200 anni) prendendo come riferimento lo stato attuale.

Come evidenziato nei calcoli successivi, le sezioni assumono sempre un funzionamento a pelo libero con un grado di riempimento del 70% della sezione totale.

PHEEDRA Srl Servizi di Ingegneria Integrata Via Lago di Nemi, 90 74121 - Taranto (Italy) Tel. +39.099.7722302 - Fax: +39.099.9870285 Email: info@pheedra.it - web: www.pheedra.it	RELAZIONE IDRAULICA	Pag. 24 di 35
---	---------------------	---------------

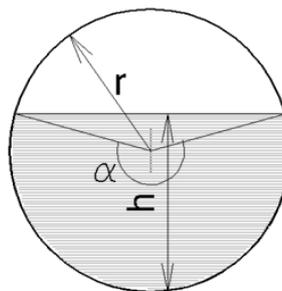
**CALCOLO CAPACITA' DI SMALTIMENTO
 SEZIONE IDRAULICA DI FORMA CIRCOLARE**

Descrizione = 1 TUBO IN CEMENTO DN1000
Punto di sezione= AT8

CARATTERISTICHE SEZIONE

DATI NOTI (da inserire)

d	⇒	1,00	DIAMETRO [m]
r	⇒	0,50	[m]
h	⇒	0,70	[m]
p	⇒	2,0%	Pendenza
m	⇒	0,25	Coeff. di scabrosità di Kutter



DATI RISULTANTI

Angolo al centro	α	⇒	227,2 [°]
Contorno bagnato	$Pb = 2\pi \left(\frac{\alpha}{360^\circ} r\right)$	⇒	1,982 [m]
Area di deflusso	$A = 1/2 r^2 \left(\frac{\pi\alpha}{180^\circ} - \text{sen } \alpha\right)$	⇒	0,5872 [m ²]
Raggio idraulico	$Ri = \frac{A}{Pb}$	⇒	0,296 [m]

CAPACITA' DI SMALTIMENTO per un'altezza d'acqua h = 0,7 m

FORMULE (moto uniforme)

Portata	$Q = AV$	dove	A = Area di deflusso V = Velocità di deflusso
Velocità di deflusso	$V = c\sqrt{Ri \cdot p}$	dove	c = coefficiente di attrito Ri = raggio idraulico p = pendenza
Coefficiente di attrito	$c = \frac{100\sqrt{Ri}}{m + \sqrt{Ri}}$	dove	m = Coeff. Di scabrosità di Kutter

RISULTATI

c	⇒	68,52	
V	⇒	5,27	[m/sec]
Q	⇒	3,097	[m ³ /sec] ≥Q200=2,51 [m3/sec]

Figura 8 - Tabella di Calcolo Tombino di attraversamento AT 8

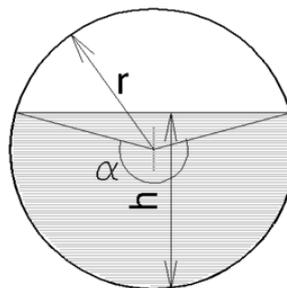
**CALCOLO CAPACITA' DI SMALTIMENTO
 SEZIONE IDRAULICA DI FORMA CIRCOLARE**

Descrizione = 1 TUBO IN CEMENTO DN 600
Punto di sezione= AT9

CARATTERISTICHE SEZIONE

DATI NOTI (da inserire)

d	⇒	0,60	DIAMETRO [m]
r	⇒	0,30	[m]
h	⇒	0,40	[m]
p	⇒	2,0%	Pendenza
m	⇒	0,25	Coeff. di scabrosità di Kutter



DATI RISULTANTI

Angolo al centro	α	⇒	218,9 [°]
Contorno bagnato	$Pb = 2\pi \left(\frac{\alpha}{360^\circ} - r \right)$	⇒	1,146 [m]
Area di deflusso	$A = 1/2 r^2 \left(\frac{\pi \alpha}{180^\circ} - \text{sen } \alpha \right)$	⇒	0,2002 [m ²]
Raggio idraulico	$Ri = \frac{A}{Pb}$	⇒	0,175 [m]

CAPACITA' DI SMALTIMENTO per un'altezza d'acqua h = 0,4 m

FORMULE (moto uniforme)

Portata	$Q = AV$	dove	A = Area di deflusso V = Velocità di deflusso
Velocità di deflusso	$V = c \sqrt{Ri p}$	dove	c = coefficiente di attrito Ri = raggio idraulico p = pendenza
Coefficiente di attrito	$c = \frac{100 \sqrt{Ri}}{m + \sqrt{Ri}}$	dove	m = Coeff. Di scabrosità di Kutter

RISULTATI

c	⇒	62,57	
V	⇒	3,70	[m/sec]
Q	⇒	0,741	[m ³ /sec]
			≥ Q200=0,16 [m3/sec]

Figura 9 - Tabella di Calcolo Tombini di attraversamento AT 9

**CALCOLO CAPACITA' DI SMALTIMENTO
 SEZIONE IDRAULICA DI FORMA CIRCOLARE**

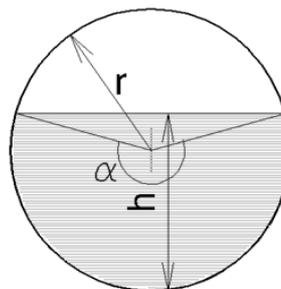
Descrizione = 1 TUBO IN CEMENTO DN1200

Punto di sezione= AT10

CARATTERISTICHE SEZIONE

DATI NOTI (da inserire)

d	⇒	1,20	DIAMETRO [m]
r	⇒	0,60	[m]
h	⇒	0,80	[m]
p	⇒	2,0%	Pendenza
m	⇒	0,25	Coeff. di scabrosità di Kutter



DATI RISULTANTI

Angolo al centro	α	⇒	218,9 [°]
Contorno bagnato	$Pb = 2\pi\left(\frac{\alpha}{360^\circ} r\right)$	⇒	2,293 [m]
Area di deflusso	$A = 1/2r^2\left(\frac{\pi\alpha}{180^\circ} - \text{sen } \alpha\right)$	⇒	0,8010 [m ²]
Raggio idraulico	$Ri = \frac{A}{Pb}$	⇒	0,349 [m]

CAPACITA' DI SMALTIMENTO per un'altezza d'acqua h = 0,8 m

FORMULE (moto uniforme)

Portata	$Q = AV$	dove	A = Area di deflusso V = Velocità di deflusso
Velocità di deflusso	$V = c\sqrt{Ri p}$	dove	c = coefficiente di attrito Ri = raggio idraulico p = pendenza
Coefficiente di attrito	$c = \frac{100\sqrt{Ri}}{m + \sqrt{Ri}}$	dove	m = Coeff. Di scabrosità di Kutter

RISULTATI

c	⇒	70,28	
V	⇒	5,87	[m/sec]
Q	⇒	4,705	[m ³ /sec] ≥Q200=3,85 [m3/sec]

Figura 10 - Tabella di Calcolo Tombini di attraversamento AT10

5. INTERFERENZE DEL CAVIDOTTO CON LA RETE IDROGRAFICA

Si individuano di seguito le interferenze fra il cavidotto e il reticolo idrografico che verranno dettagliatamente trattate nella tavola di progetto CPN-CIV-TAV-017 "Studio degli attraversamenti".

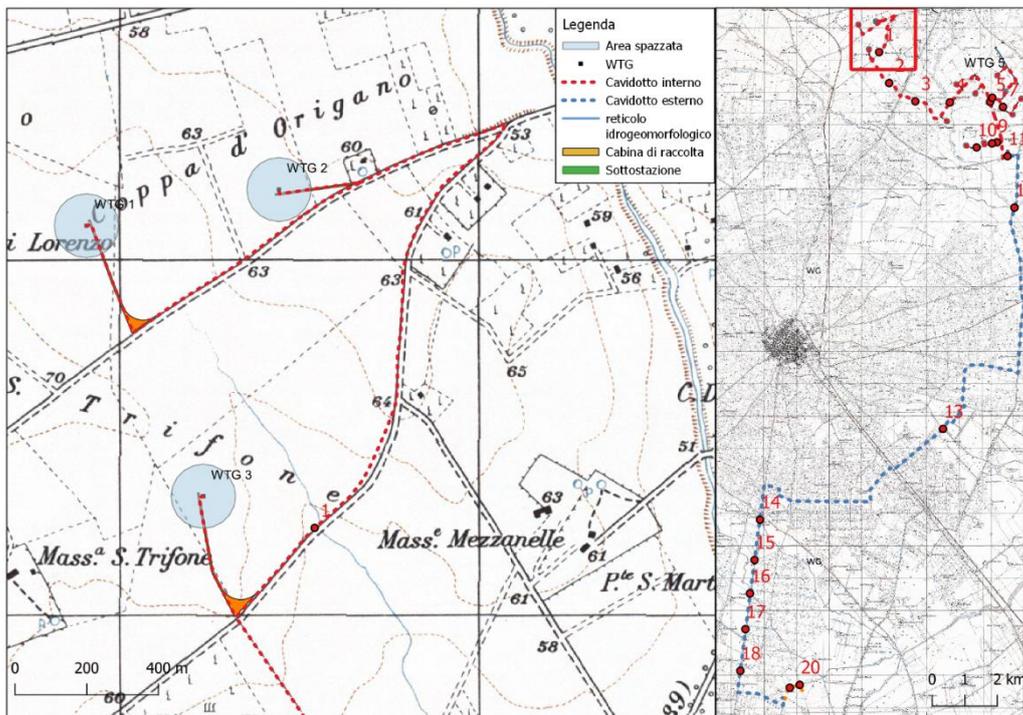


Figura 11 - Interferenze fra cavidotto e rete idrologica

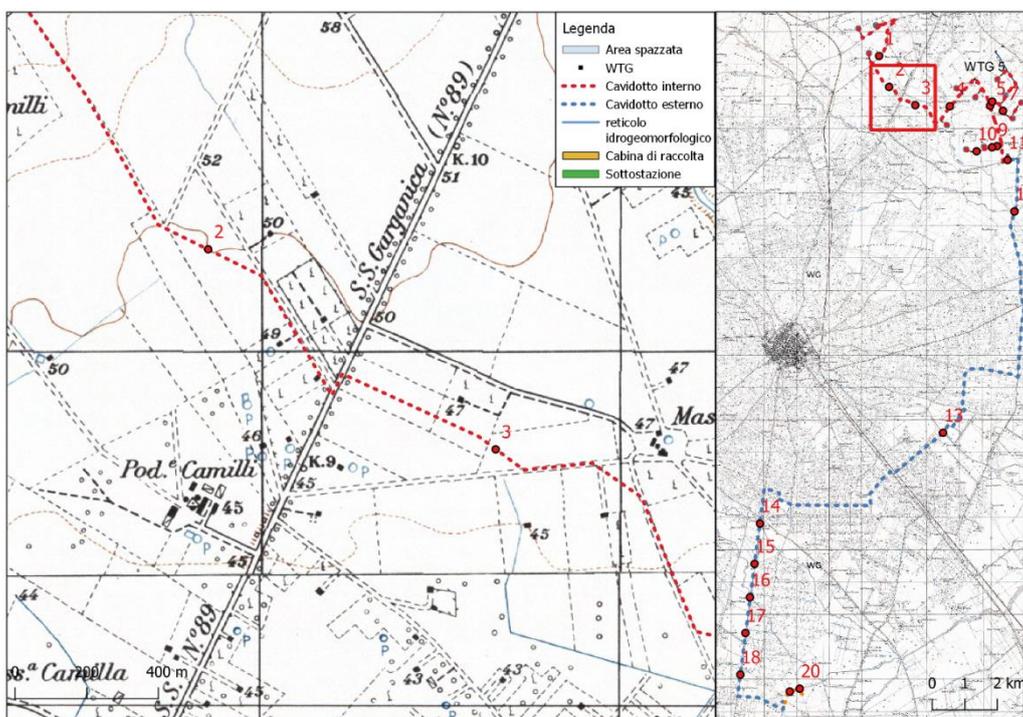


Figura 12 - Interferenze fra cavidotto e rete idrologica

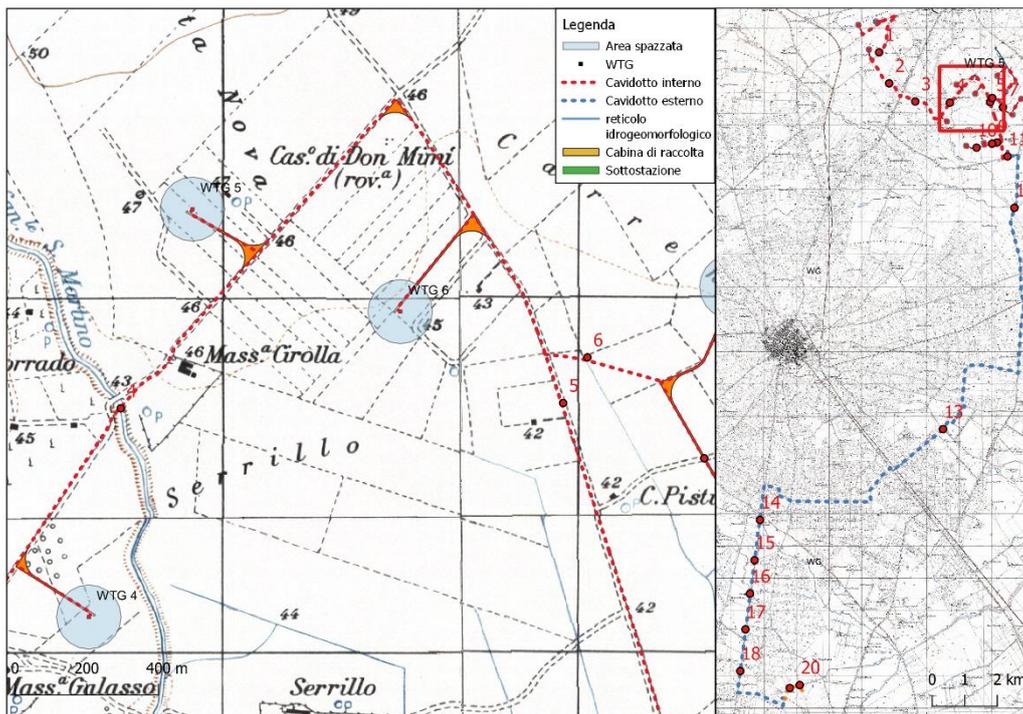


Figura 13 - Interferenze fra cavidotto e rete idrologica

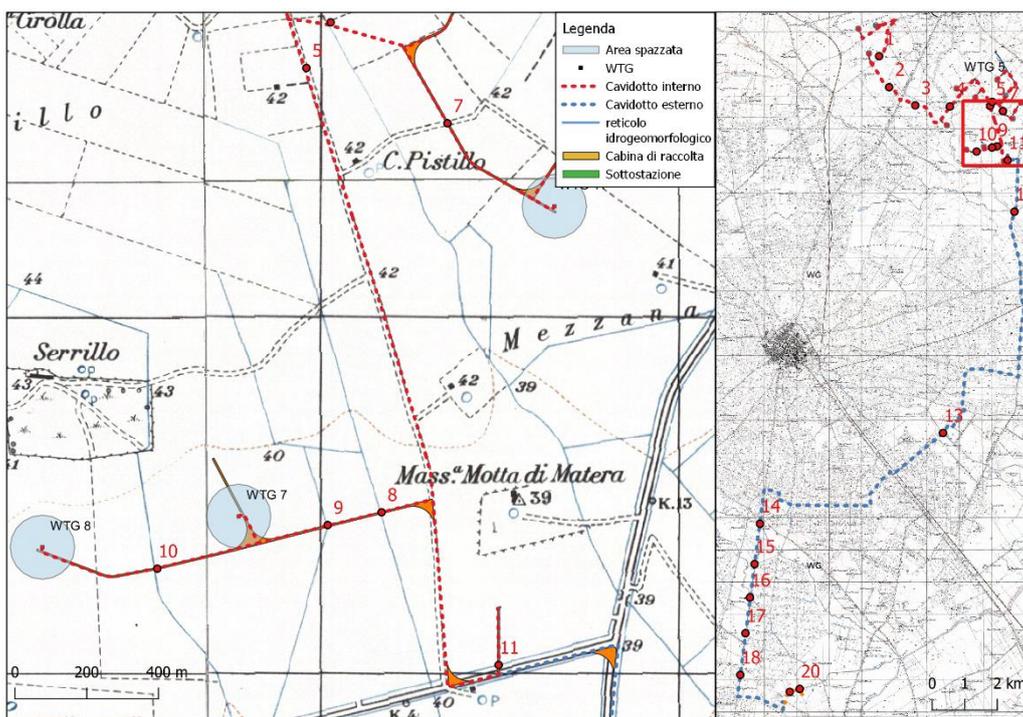


Figura 14 - Interferenze fra cavidotto e rete idrologica

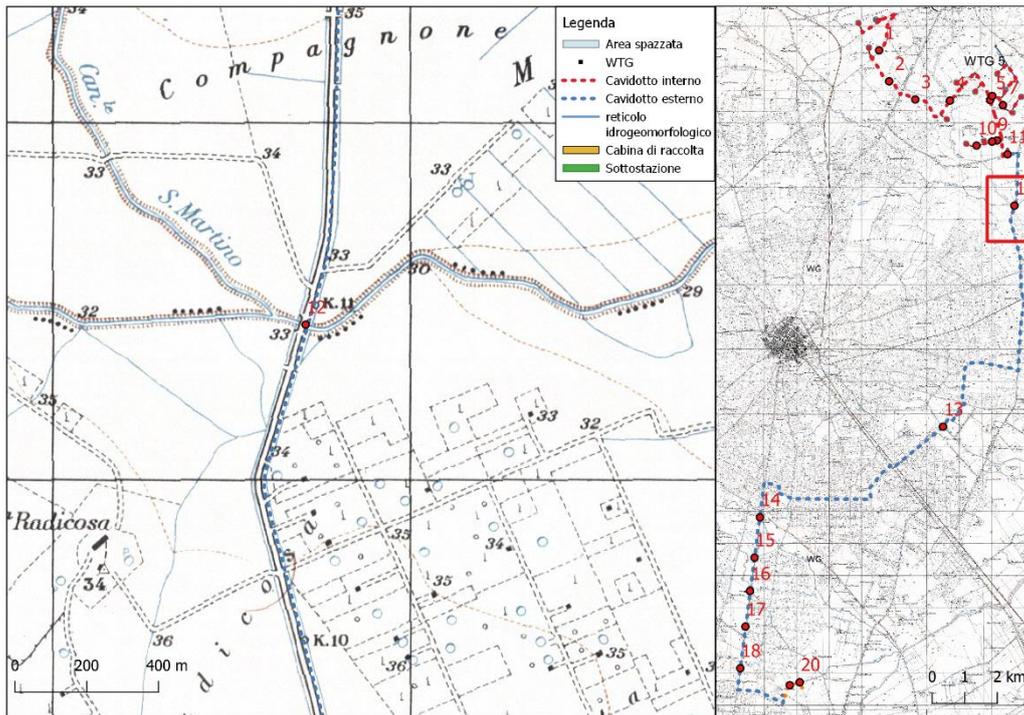


Figura 15 - Interferenze fra cavidotto e rete idrologica

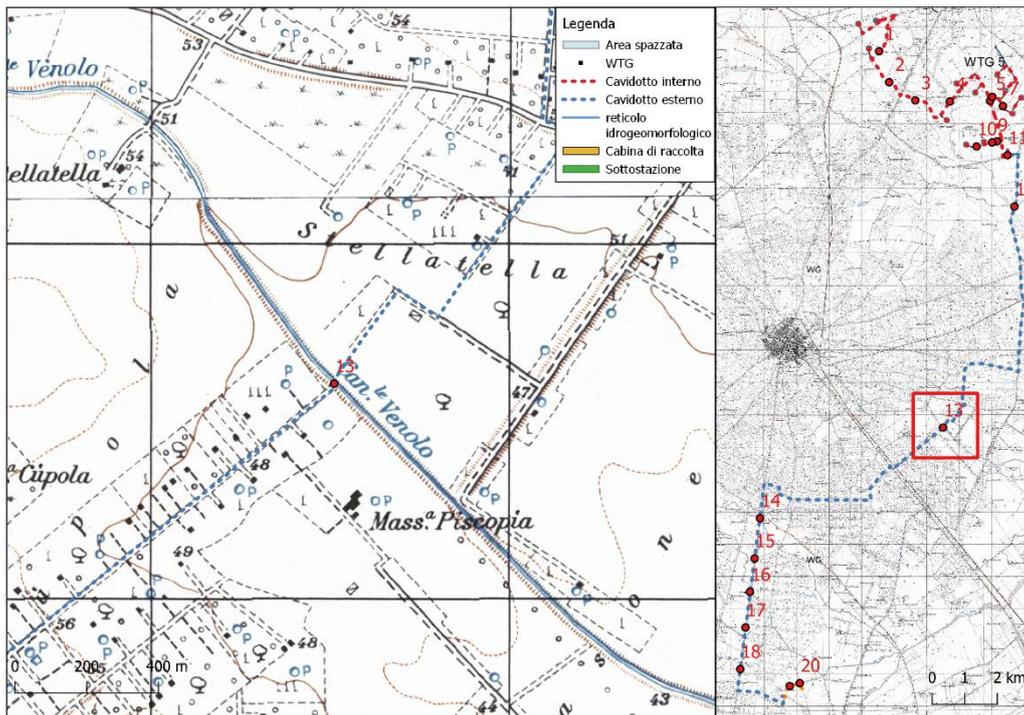


Figura 16 - Interferenze fra cavidotto e rete idrologica

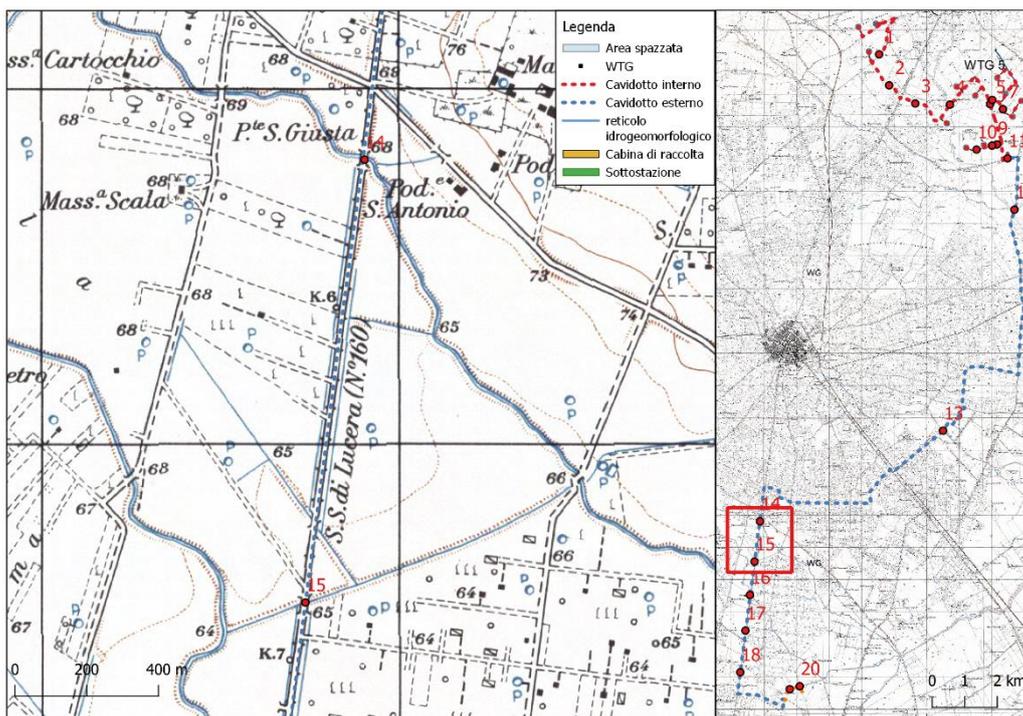


Figura 17 - Interferenze fra cavidotto e rete idrologica

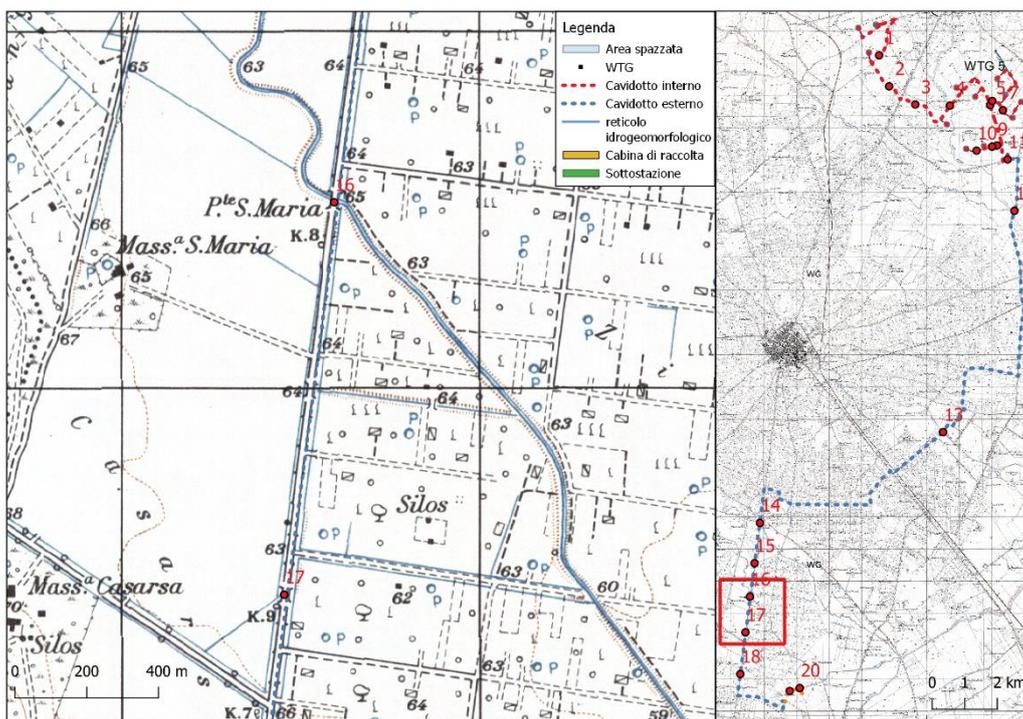


Figura 18 - Interferenze fra cavidotto e rete idrologica

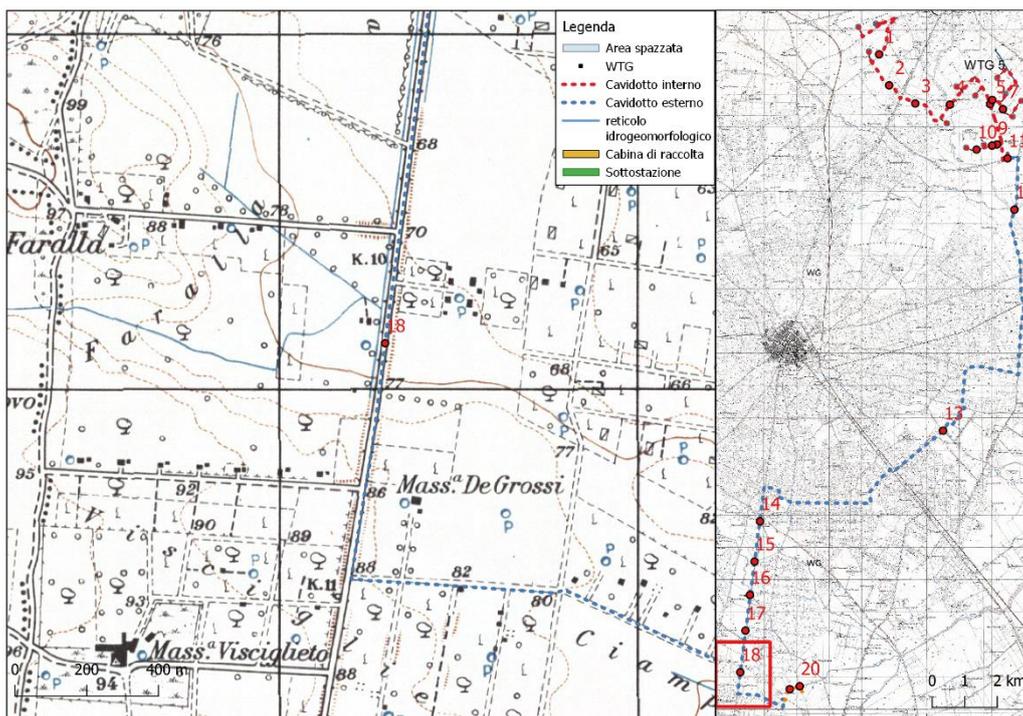


Figura 19 - Interferenze fra cavidotto e rete idrologica

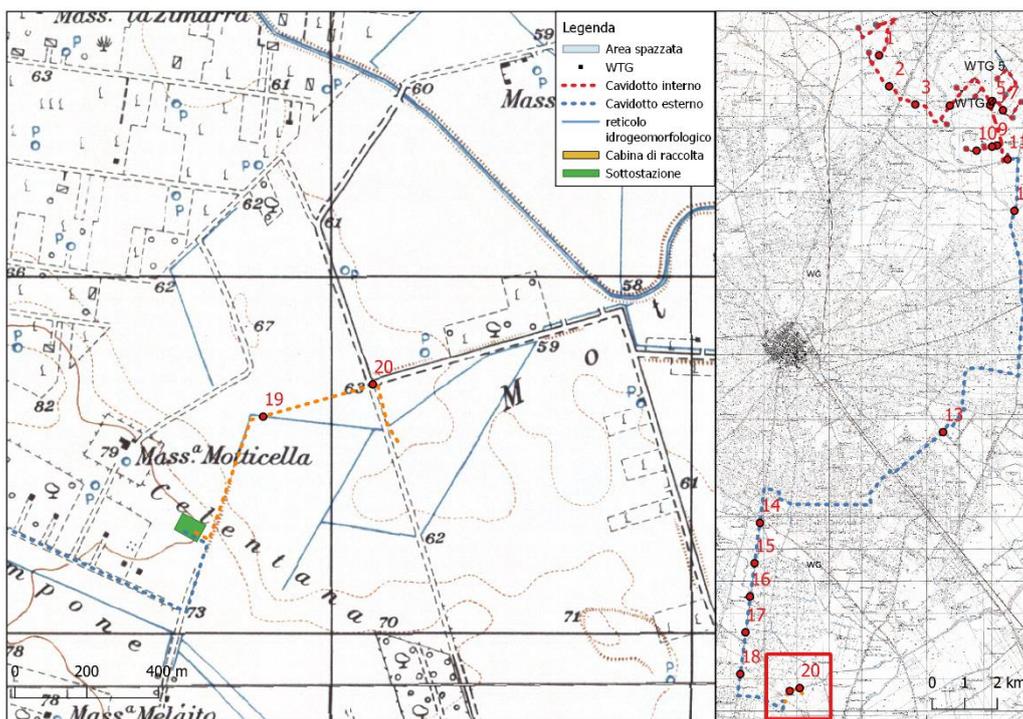


Figura 20 - Interferenze fra cavidotto e rete idrologica

Committente: Wind Energy Apricena S.r.l. Via Caravaggio 125 65125 Pescara	PROGETTO PER LA REALIZZAZIONE DI UN PARCO EOLICO NEL COMUNE DI APRICENA IN LOCALITA' TRIFONE-SERRILLO	Nome del file: APR-CIV-REL-025_01
---	---	---

6. CONCLUSIONI

A seguito di un accurato studio idrologico ed idraulico, affiancato da un'analisi della geomorfologia dell'area in esame, sono stati valutati gli eventi di piena caratteristici dei bacini idrografici che interessano tre intersezioni fra i reticoli e la nuova viabilità in progetto oltre alla risoluzione delle interferenze fra il cavidotto di connessione ed il reticolo idrografico.

L'intervento in progetto ha previsto, a seguito della intersezione della nuova viabilità di accesso alle torri WTG 7 e WTG 8, col reticolo idrografico, l'apposizione rispettivamente di:

- 1 Tombino circolare in C.A.V. di diametro 1000 mm in corrispondenza dell'intersezione AT 8;
- 1 Tombino circolare in C.A.V. di diametro 600 mm in corrispondenza dell'intersezione AT 9;
- 1 Tombini circolari in C.A.V. di diametro 1500 mm in corrispondenza dell'intersezione AT 10;
- 1 Tombino circolare in C.A.V. di diametro 600 mm in corrispondenza dell'intersezione INT 11.

Si è previsto l'impiego di un tombino circolare di diametro 600 mm a ripristino del canale di drenaggio intercettato dalla strada di accesso alla cabina di raccolta individuato come INT.11, per il ripristino dell'idraulica di superficie del sito.

Dalla verifica effettuata simulando la portata di piena duecentennale, si assume sempre un funzionamento a pelo libero dei tombini circolari con un grado di riempimento del 70% della sezione totale.

Si conclude, pertanto, che l'intervento, previsto ai sensi del punto b) dell'art. 9 comma 1 lett. i) delle NTA del PAI, risulta essere compatibile con le finalità e le prescrizioni previste dal Piano di Assetto Idrogeologico dell'Autorità di Bacino della Puglia.

PHEEDRA Srl Servizi di Ingegneria Integrata Via Lago di Nemi, 90 74121 - Taranto (Italy) Tel. +39.099.7722302 - Fax: +39.099.9870285 Email: info@pheedra.it - web: www.pheedra.it	RELAZIONE IDRAULICA	Pag. 33 di 35
---	---------------------	---------------