



COMUNE DI BRINDISI



REGIONE PUGLIA



AREA METROPOLITANA DI
BRINDISI

PROGETTO RELATIVO ALLA COSTRUZIONE ED ESERCIZIO DI UN IMPIANTO AGROVOLTAICO AVENTE POTENZA IN IMMISSIONE PARI A 59,53 MW E POTENZA MODULI PARI A 68,59 MW_P CON RELATIVO COLLEGAMENTO ALLA RETE ELETTRICA - IMPIANTO AEPV-C03 UBICATO IN AGRO DEL COMUNE DI BRINDISI

ELABORATO:

RELAZIONE DI COMPATIBILITÀ IDRAULICA

IDENTIFICAZIONE ELABORATO

Livello Prog.	Codice Rintracciabilità	Tipo Doc.	Sez. Elaborato	N° Foglio	Tot. Fogli	N° Elaborato	DATA	SCALA
DEF	201900555	RT	02	1	44	02.RIC	Giugno 2020	-:-

REVISIONI

REV	DATA	DESCRIZIONE	ESEGUITO	VERIFICATO	APPROVATO

PROGETTAZIONE



MAYA ENGINEERING SRLS
C.F./P.IVA 08365980724
Dott. Ing. Vito Calio
Amministratore Unico
4, Via San Girolamo
70017 Putignano (BA)
M.: +39 328 4819015
E.: v.calio@maya-eng.com
PEC: vito.calio@ingpec.eu

MAYA ENGINEERING SRLS
4, Via San Girolamo
70017 Putignano (BA)
C.F./P.IVA 08365980724

(TIMBRO E FIRMA)

TECNICO

Dott. ing. Michele DE MARCO



1A, Via Rodi
74023 Grottaglie (TA)
C.F. DMRMHL72C14E205T
P.IVA 02376680738



(TIMBRO E FIRMA)

SPAZIO RISERVATO AGLI ENTI

RICHIEDENTE

BRINDISI SOLAR 3 SRL
C.F./P.IVA 02611120748
6, Via Antonio Francavilla
72019 San Vito dei Normanni (BR)

(TIMBRO E FIRMA PER BENESTARE)

INDICE

PREMESSA	2
1 INQUADRAMENTO TERRITORIALE	3
2 ANALISI TOPOGRAFICA	6
3 ANALISI IDROLOGICA	7
3.1 <i>Analisi morfometrica</i>	7
3.2 <i>Curve di possibilità pluviometrica</i>	9
4 ANALISI IDRAULICA	15
4.1 <i>Massimizzazione delle portate di piena col metodo SCS</i>	15
4.2 <i>Simulazione idraulica bi-dimensionale</i>	28
CONCLUSIONI	31
BIBLIOGRAFIA	33

Allegati alla relazione:

1. Inquadramento su IGM
2. Inquadramento su Carta IdroGeomorfologica
3. Inquadramento su Ortofoto
4. DTM Regione Puglia
5. Bacini Idrografici
6. Curve Number
7. Simulazione Idraulica Bidimensionale (TR200 anni) – Base IGM – Impianto AEPCV-C03
8. Simulazione Idraulica Bidimensionale (TR500 anni) - Base Ortofoto – Impianto AEPCV-C03
9. Simulazione Idraulica Bidimensionale (TR200 anni) – Base IGM – Cavidotto interrato
10. Simulazione Idraulica Bidimensionale (TR500 anni) - Base Ortofoto – Cavidotto interrato

PREMESSA

Il presente lavoro è stato redatto su incarico della società proponente **Brindisi Solar 3 srl**, con sede in San Vito dei Normanni (BR) alla Via Antonio Francavilla n° 6 P.IVA e CF : 02611120748, che intende realizzare un impianto agrovoltaiico della potenza stimata in immissione di 59,53 MW, ubicato nel territorio del Comune di Brindisi (BR) su terreni in area SIN limitrofi alla centrale termoelettrica di Cerano distinti al catasto terreni ai Fogli-155, 168,-169 e 170 e alla particelle riportate negli allegati progettuali di cui il proponente ha acquisito diritto di superficie con contratto preliminare registrato.

Valutata la sovrapposizione delle aree di intervento con il reticolo idrografico della Carta Idrogeomorfologica, così come modificata nel 2014 dall'Autorità Bacino della Puglia e trasmessa al Comune di Brindisi con nota prot. n. 2270 del 21.02.2014 per la formale condivisione (avvenuta con DGC n. 135/2014), risulta che alcuni lotti dell'impianto in argomento sono soggetti alle prescrizioni di cui all'art. 6 e 10 delle N.T.A. del P.A.I..

Pertanto, il presente studio è stato redatto rapportando l'ubicazione degli interventi alle aree di tutela previste dalle suddette norme al fine di verificare la sussistenza delle condizioni di sicurezza idraulica dell'area; il tutto in conformità con le impostazioni tracciate all'interno del documento denominato "Principali Indicazioni Metodologiche" - Allegato 3 alla Delibera di Adozione del PAI n. 25 del 15/12/2004.

Nello specifico le "Indicazioni Metodologiche" prevedono le seguenti fasi:

Fase conoscitiva:

- acquisizione della cartografia disponibile: cartografia IGM scala 1:25.000, CTN scala 1:5.000 e 1:1.000;
- acquisizione dati geometrici e topografici con strumentazione GPS e Drone radiocomandato;

Analisi Geomorfologica

- costruzione del Modello Digitale del Terreno;
- delimitazione del bacino idrografico e sottobacini;
- individuazione reticolo idrografico;

Analisi Idrologica

- definizione della/e curva/e di possibilità climatica mediante la metodologia VAPI
- implementazione del modello idrologico
- calcolo delle portate di piena per Tr 200

Analisi Idraulica

- implementazione del modello idraulico bidimensionale attraverso il software di calcolo InfoWorks ICM 4.0;
- elaborazione della carta delle aree inondabili per i prefissati tempi di ritorno in ambiente ArcGIS

Tutte le analisi condotte sono state riferite alla Cartografia Tecnica Regionale nel sistema di riferimento UTM33 WGS84.

1 INQUADRAMENTO TERRITORIALE

L'area oggetto di intervento è localizzata all'interno della zona E individuata all'interno della pianificazione comunale di Brindisi, ossia nelle norme tecniche di attuazione del vigente P.R.G., con destinazione rurale ad uso prevalentemente agricolo senza particolari caratteristiche o specificità.

Gli impianti fotovoltaici sono localizzati in località Cerano del Comune di Brindisi e risultano serviti dalla strada provinciale SP88 oltreché da viabilità comunale ed interpodereale.

L'area di intervento è contraddistinta al Catasto Terreni del comune di appartenenza al Foglio 155, 168, 169, 170 e 171, e meglio identificata negli allegati progettuali.

Il cavidotto di collegamento tra l'impianto e la stazione Utenza di trasformazione MT – AT, localizzata in agro di Brindisi (BR) in località Tuturano, percorre prevalentemente la strada comunale n. 85 e la SP 81.

L'impianto occupa parzialmente o totalmente le particelle elencate come rappresentato nell'elaborato planimetria generale d'impianto su catastale.



Figura 1 - Inquadramento area di progetto su ortofoto

La cartografia ufficiale disponibile sul territorio è la seguente:

- Foglio IGM 1:25.000v: 204 IV-SO (Stazione di Tuturano)
- Tavole 495031, 495032, 495041, 495042, 495043, 495044, 495081, 495083, 495084, 496013, 496014 e 496054 della Cartografia Tecnica Regionale
- Fogli 495 "Mesagne" e 496 "Squinzano" della Carta Idrogeomorfologica della Regione Puglia
- DTM disponibile sul Portale Cartografico della Regione Puglia (www.sit.puglia.it)

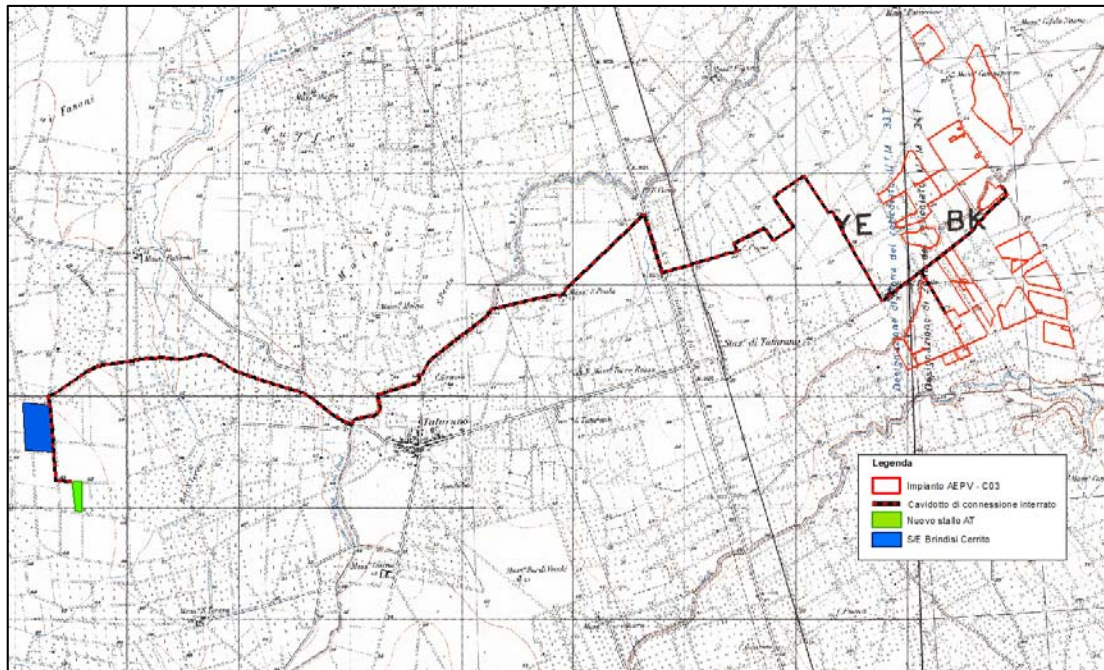


Figura 2 - Inquadramento area di progetto (IGM 1:25.000)

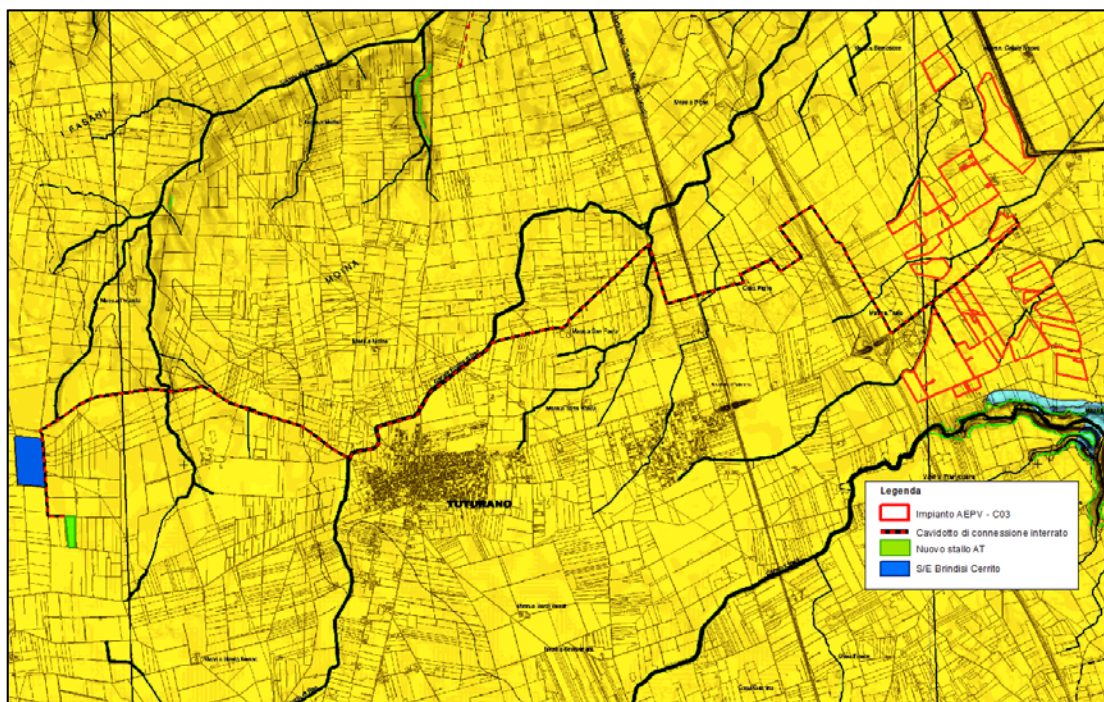


Figura 3 - Estratto della Carta Idrogeomorfologica della Regione Puglia - Fogli 495 "Mesagne" e 496 "Squinzano"

L'area di interesse, attraverso l'analisi delle ultime perimetrazioni del PAI su cartografia ufficiale consultabile in maniera interattiva tramite il WebGIS dell'AdB Puglia sul sito <http://www.adb.puglia.it>, non ricade in nessuna delle tre zone classificate ad Alta, Media, Bassa pericolosità idraulica, come definita di cui agli artt. 7, 8 e 9 delle Norme Tecniche di Attuazione (Novembre 2005) del Piano d'Assetto Idrogeologico dell'Autorità di Bacino della Puglia.

Porzione dell'impianto, invece, rientra formalmente nell'ambito di applicazione degli artt. 6 e 10 delle NTA del PAI. La valutazione di tali ambiti è stata fatta prendendo in considerazione il reticolo idrografico riportato sulla Carta Idrogeomorfologica della Regione Puglia, aggiornata dalla Segreteria Tecnica dell'Autorità di Bacino e trasmessa al Comune di Brindisi con la nota prot. n. 2270 del 21.02.2014. L'iter istruttorio di formale condivisione della suddetta Carta da parte dell'Amministrazione Comunale si è concluso con Delibera di Giunta n. 135 del 11.04.2014.

2 ANALISI TOPOGRAFICA

Il DTM della Regione Puglia è stato assunto come base plano-altimetrica per le elaborazioni idrologiche, mentre per le elaborazioni numeriche (analisi di stabilità), il DTM è stato aggiornato con i dati ufficiali Li.D.A.R. fornito dalla società SIT srl con una risoluzione orizzontale di 1x1 m e verticale centimetrica.

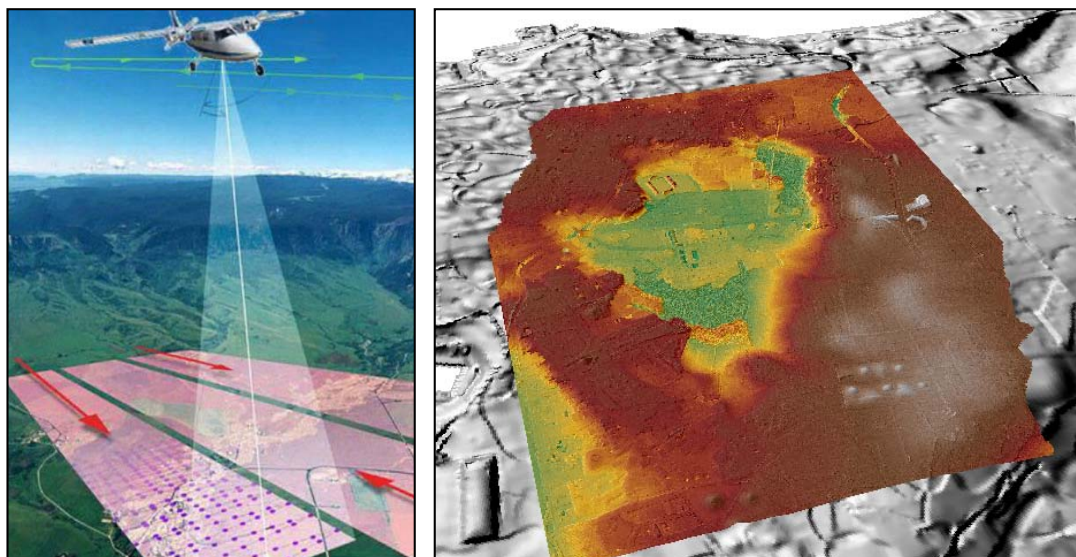


Figura 4 - Schema di esecuzione del rilievo Lidar e risultato dell'elaborazione

I principali vantaggi del rilievo Li.D.A.R. sono: elevata qualità metrica del rilievo, alta densità di campionamento, possibilità di trascurare la vegetazione. Ciò che si ottiene con un rilievo Lidar è un insieme di punti ad ognuno dei quali è associato un dato relativo alle coordinate geografiche (sistema WGS 84), alla quota calcolata sulla base della differenza di tempo intercorsa tra il segnale emesso e quello riflesso ed il valore dell'intensità di segnale riflessa.

Lì dove la copertura Li.D.A.R. non era sufficientemente dettagliata è stato eseguito un rilievo topografico di approfondimento specifico delle geometrie dei recapiti finali ed eventuali ponti e attraversamenti.

Il rilievo è stato condotto direttamente nella proiezione Universal Transverse of Mercator - Datum WGS84 - zona 33N con una strumentazione GPS RTK di nuova generazione che combina i tre sistemi di posizionamento GPS, GLONASS e Galileo. Si tratta del ricevitore GNSS avanzato Topcon mod. HiPerHR del quale si riportano nel seguito alcune delle sue caratteristiche tecniche..

<p>Ricevitore GNSS Doppia Frequenza Topcon HiPerHR</p>		<p>Rilievo statico: orizzontale 5mm. + 1o2 p.p.m (sqm) sulla lunghezza della base misurata (per basi < 10 Km.); verticale 10 mm.+ 2 o 3 p.p.m (sqm) sulla lunghezza della base misurata rilievo cinematica RTK: 10 mm. + 1 o 2 p.p.m. (in funzione della durata del rilievo);</p>
--	---	--

Tabella 1 – Caratteristiche dello strumento GPS utilizzato

Il passaggio dalle quote geodetiche strumentali a quelle riferite al livello medio del mare riportate sulla cartografia tecnica regionale, è stato condotto utilizzando quattro punti di appoggio a quota nota.

3 ANALISI IDROLOGICA

3.1 Analisi morfometrica

Il primo passo per poter svolgere un'analisi idrologica di dettaglio è rappresentato dalla definizione delle principali caratteristiche morfometriche dei bacini idrografici gravanti sull'area oggetto di studio.

La base necessaria per determinare le principali caratteristiche morfometriche dei bacini idrografici gravanti sull'area oggetto di studio è costituita dal DTM.

Utilizzando la procedura di calcolo descritta nel seguito, da una serie di modelli distribuiti del territorio (detti in seguito *griglie o matrici*) sono stati applicati particolari algoritmi che consentono di estrapolare le necessarie informazioni idrauliche del territorio.

Uno di questi algoritmi è denominato *slope* (pendenza) che concettualmente identifica la massima variazione nel valore di una cella della griglia (nel nostro caso il DEM) rispetto alle celle circostanti.

Uno dei possibili risultati di questo calcolo può essere una matrice di valori che esprime la pendenza in percentuale oppure in gradi.

In pratica l'algoritmo esegue una media quadratica della massima variazione di quota nelle quattro direzioni del piano parallele al grigliato considerando le otto celle che contornano la cella in questione.

a	b	c
d	e	f
g	h	i

$$[dz/dx] = ((c + 2f + i) - (a + 2d + g)) / (8 * x_cellsize)$$

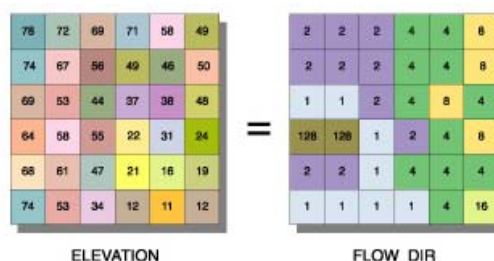
$$[dz/dy] = ((g + 2h + i) - (a + 2b + c)) / (8 * y_cellsize)$$

Dalla matrice così ottenuta un opportuno algoritmo, diffuso in ambiente GIS, elabora la cosiddetta *flow direction grid* (griglia delle direzioni di flusso). Questa griglia contiene in ogni cella il valore codificato della direzione di massima pendenza tra la cella stessa e le celle circostanti.

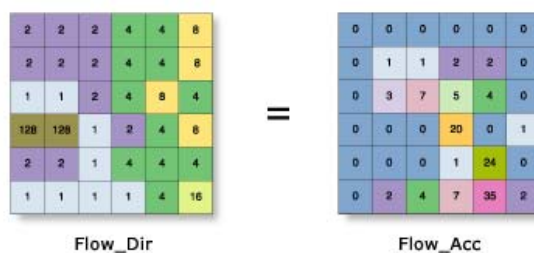
Al numero che compare in ogni cella della griglia è associato univocamente una direzione cartesiana secondo lo schema seguente:

1	Est	2	Sud-Est
4	Sud	8	Sud-Ovest
16	Ovest	32	Nord-Ovest
64	Nord	128	Nord-Est

Di seguito è riportato un esempio di una rappresentazione del passaggio dal DEM ad una griglia costituita dalle direzioni preferenziali dei flussi.



Definita la griglia delle direzioni di flusso un algoritmo, sempre in ambiente GIS, conta il numero di celle tributarie di ogni singola cella e ne attribuisce il valore alla corrispondente cella in una nuova griglia denominata *flow accumulation grid* (accumuli di flusso) così rappresentata:



Dalla generazione della griglia di accumulo è possibile successivamente stabilire un numero minimo di celle tributarie e “marcare” in questo modo la linea di pluviocomplessione naturale.

Queste tecniche, come si è anticipato, consentono la perimetrazione di un *bacino idrografico* oltre che la determinazione di tutti i parametri morfometrici di esso caratteristici.

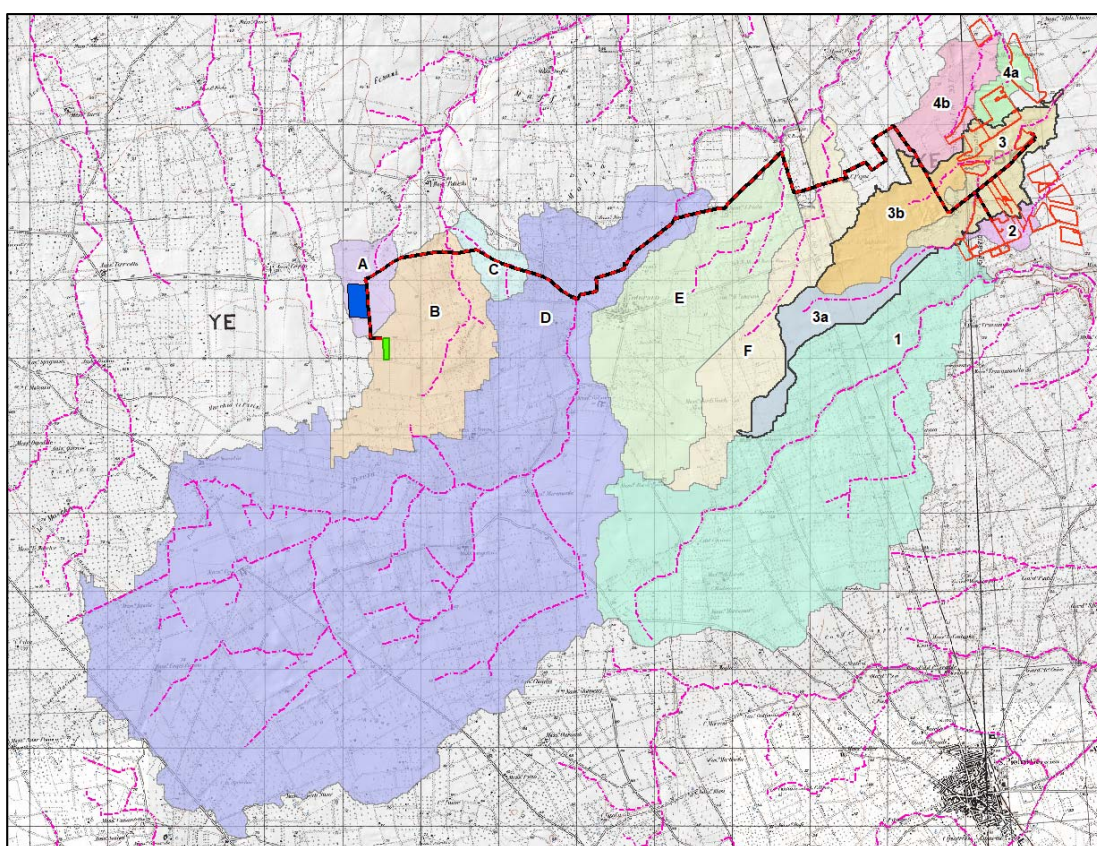


Figura 5 - Bacini idrografici afferenti all'area di studio

Le caratteristiche morfometriche dei bacini idrografici così individuati sono riportate nella seguente tabella.

Id Bacino	area (Km²)	Slope (%)	quota media (m slm)	lunghezza asta (Km)
1	12.27	0.88	45.51	9.501
2	0.30	0.96	27.14	1.560
3a	1.15	0.56	38.76	4.221
3b	1.50	1.35	32.87	3.510
3	4.11	1.09	32.21	7.737
4a	0.46	1.21	23.24	1.623

4b	1.24	1.16	26.28	2.814
A	0.79	1.12	58.94	1.654
B	3.58	0.91	57.82	5.491
C	0.54	1.15	52.00	1.714
D	29.57	0.796	62.95	13.155
E	5.26	0.89	43.60	6.217
F	2.88	0.78	40.25	6.503

Tabella 2 - Caratteristiche morfometriche dei bacini idrografici

3.2 Curve di possibilità pluviometrica

La valutazione della massima precipitazione al variare del tempo di ritorno è stata svolta rifacendosi alla metodologia proposta dal Gruppo Nazionale Difesa delle Catastrofi Idrogeologiche (GNDCI) del Consiglio Nazionale delle Ricerche nell'ambito degli studi per la "Analisi regionale dei massimi annuali delle precipitazioni in Puglia centro-meridionale".

Il modello statistico utilizzato fa riferimento alla distribuzione TCEV con regionalizzazione di tipo gerarchico.

Per l'individuazione delle regioni omogenee di primo e secondo livello si è fatto ricorso a generazioni sintetiche Montecarlo in grado di riprodurre la struttura correlativa delle serie osservate.

L'utilizzo della TCEV ha consentito di ricostruire un modello regionale con struttura gerarchica, basata su tre livelli di regionalizzazione, mediante il quale è possibile individuare regioni in cui risulta costante il coefficiente di asimmetria (primo livello di regionalizzazione), e sottoregioni in cui risulta costante anche il coefficiente di variazione (secondo livello di regionalizzazione).

Il valore Pd,T del massimo annuale di precipitazione di assegnato tempo di ritorno per una prefissata durata, viene espresso come prodotto tra il suo valore medio X_t ed una quantità K_T , detta fattore probabilistico di crescita, funzione del periodo di ritorno T, definito dal rapporto:

$$K_T = \frac{P_{d,T}}{X_t}$$

La curva di distribuzione di probabilità data dal precedente rapporto corrisponde alla curva di crescita, che ha caratteristiche regionali in quanto è unica nell'ambito della regione nella quale sono costanti i parametri della TCEV legati al coefficiente di asimmetria e al coefficiente di variazione.

Pertanto, fissati i parametri di forma e di scala della distribuzione di probabilità cumulata, all'interno della zona pluviometrica omogenea, previamente identificata al secondo livello di regionalizzazione, è possibile esprimere la relazione tra il tempo di ritorno T ed il fattore di crescita K_T , ritenendo trascurabile la sua variabilità con la durata.

Con il terzo livello di regionalizzazione viene analizzata la variabilità spaziale del parametro di posizione delle serie storiche in relazione a fattori locali; in particolare si ricercano eventuali legami esistenti tra i valori medi dei massimi annuali delle piogge di diversa durata ed i parametri geografici significativi (ad esempio la quota sul livello del mare) delle diverse località, consentendo in definitiva di proporre la stima dei valori medi dei massimi annuali di precipitazione anche in siti sprovvisti di stazioni di misura o con serie storica di lunghezza ridotta.

Nell'analisi delle piogge orarie, in analogia ai risultati classici della statistica idrologica, per ogni sito è possibile legare il valore medio X_t dei massimi annuali della precipitazione media di diversa durata t alle durate stesse, attraverso la relazione:

$$X_t = at^n$$

essendo “a” ed “n” i parametri caratteristici della curva di probabilità pluviometrica, variabili da sito a sito.

In definitiva il territorio di competenza della regione Puglia è stato suddiviso in 6 aree pluviometriche omogenee, (Figura 8) per ognuna delle quali è possibile calcolare la Curva di Possibilità Pluviometrica sulla base delle seguenti equazioni:

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

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

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

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

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

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

dove:

t = durata della precipitazione;

z = quota media del sito.



Figura 6 - Zone omogenee al 3° livello di regionalizzazione

Noto il valore di X_t è possibile ricavare il valore della pioggia massima per prefissato tempo di ritorno a partire dalla conoscenza del fattore probabilistico di crescita K_t .

Per la valutazione del fattore di crescita si è utilizzata la seguente relazione:

$$K_T = a + b \ln T$$

Dove **a** e **b** sono due parametri che variano in funzione della zona considerata e per la Puglia centro - meridionale (zona 5 e 6) assumono i valori riportati nella (Tabella 2).

Zona omogenea	a	b
---------------	---	---

Puglia centro - meridionale	0.1599	0.5166
-----------------------------	--------	--------

Tabella 3 - Valori dei parametri a e b

L'applicazione della metodologia Vapi all'area oggetto di studio, determinati tutti i parametri necessari, ha portato alla determinazione delle curve di probabilità pluviometrica.

Alla luce di quanto detto, l'area oggetto di intervento ricade, quindi nell'ambito delle aree pluviometriche omogenee individuate nel territorio regionale nella **zona 5** pertanto l'equazione da applicare è la seguente:

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

Ai fini della determinazione delle Curve di Possibilità Climatica, attraverso lo studio statistico del DEM, si determinano la quota media sul livello del mare del bacino.

I valori assunti dal fattore di crescita calcolati per i tempi di ritorno 30, 200, 500 anni sono riportati nella tabella sottostante.

TEMPO DI RITORNO	K_T
30 anni	1.92
200 anni	2.90
500 anni	3.37

Tabella 4 - Valore del fattore di crescita K_T

Si riportano nel seguito la rappresentazione grafica delle curve di possibilità pluviometrica e le loro equazioni in funzione del tempo di pioggia.

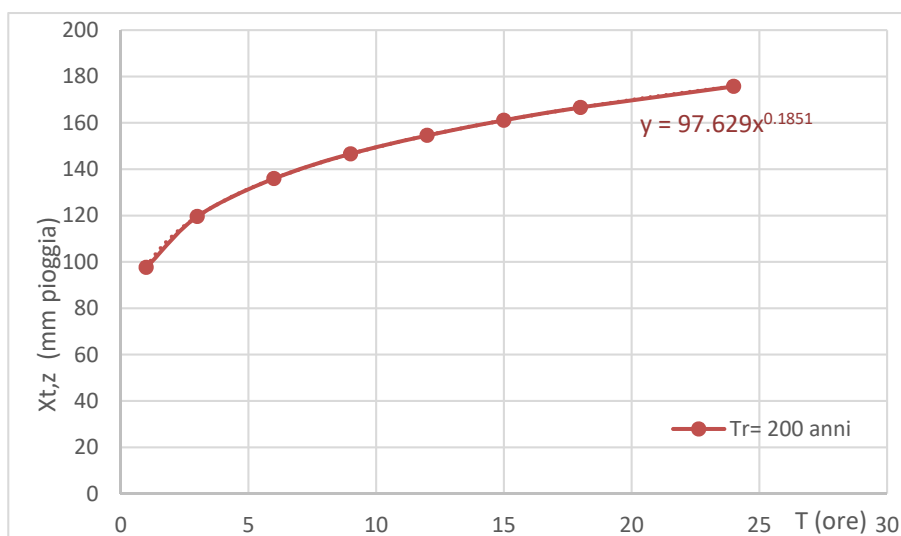


Grafico 1 - Curve di possibilità pluviometrica per 200 – Bacino 1

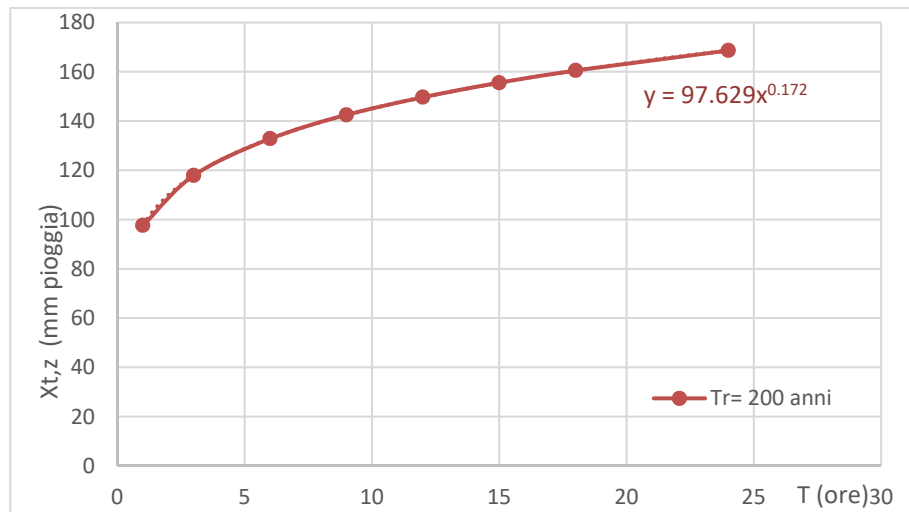


Grafico 2 - Curve di possibilità pluviometrica per 200 – Bacini 2 e 4b

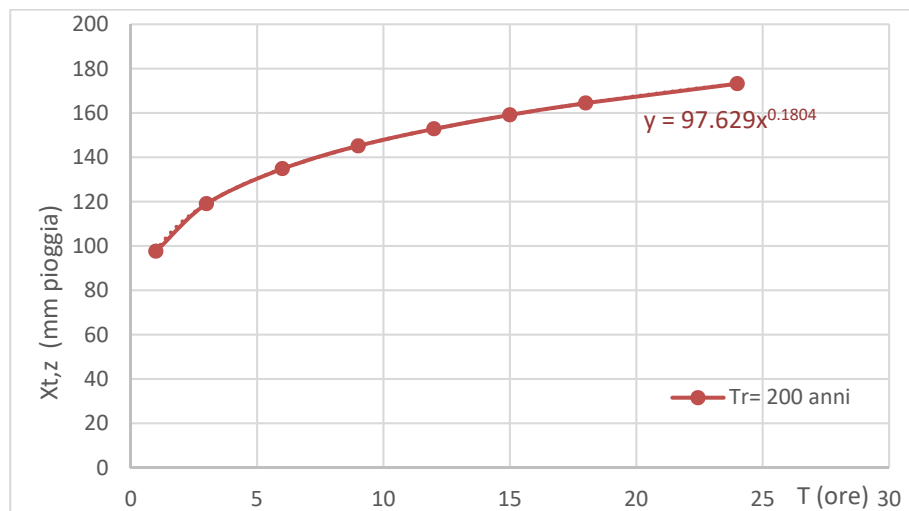


Grafico 3 - Curve di possibilità pluviometrica per 200 – Bacino 3a

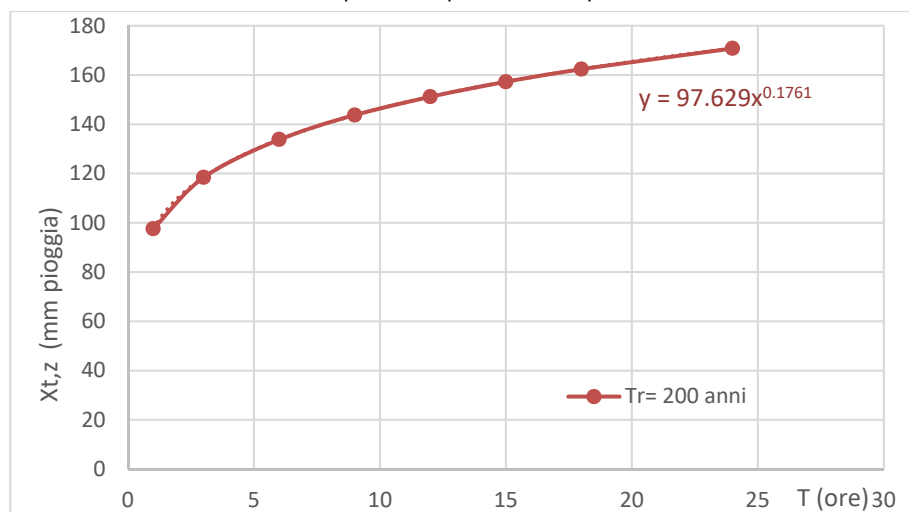


Grafico 4 - Curve di possibilità pluviometrica per 200 – Bacini 3b e 3

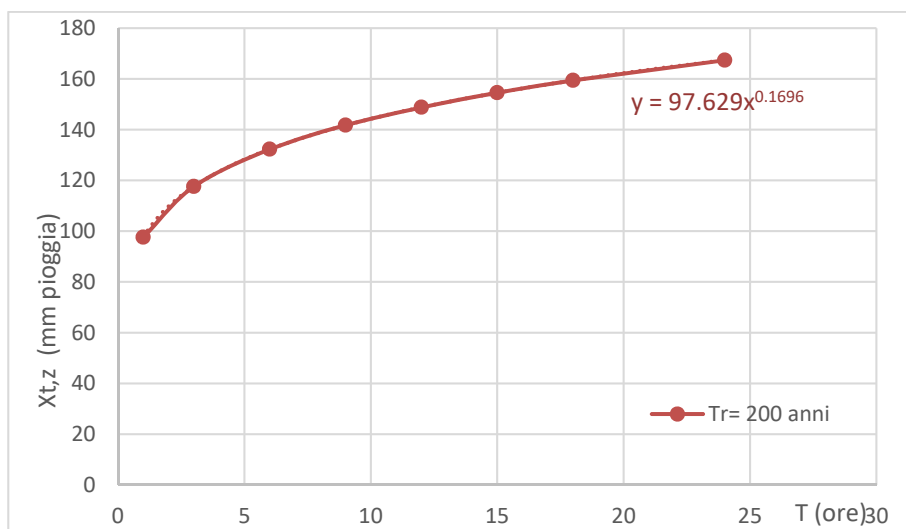


Grafico 5 - Curve di possibilità pluviometrica per 200 – Bacino 4a

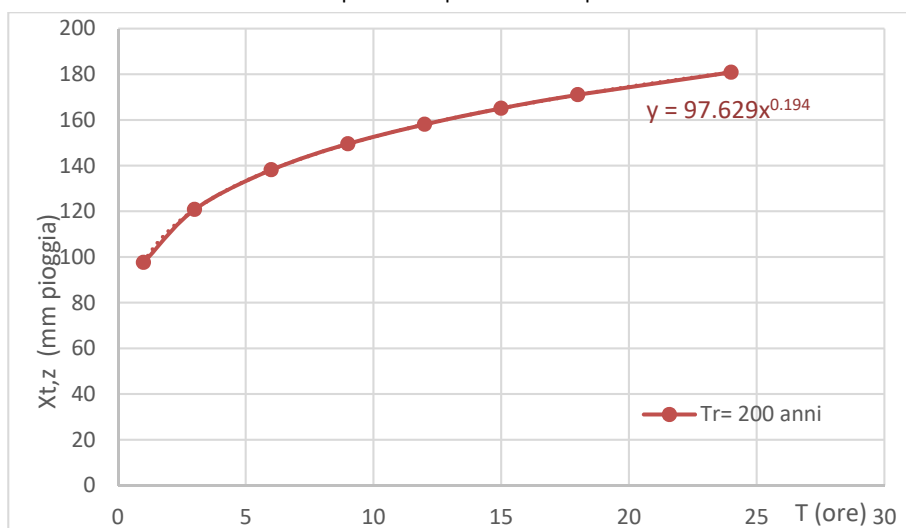


Grafico 6 - Curve di possibilità pluviometrica per 200 – Bacini A e B

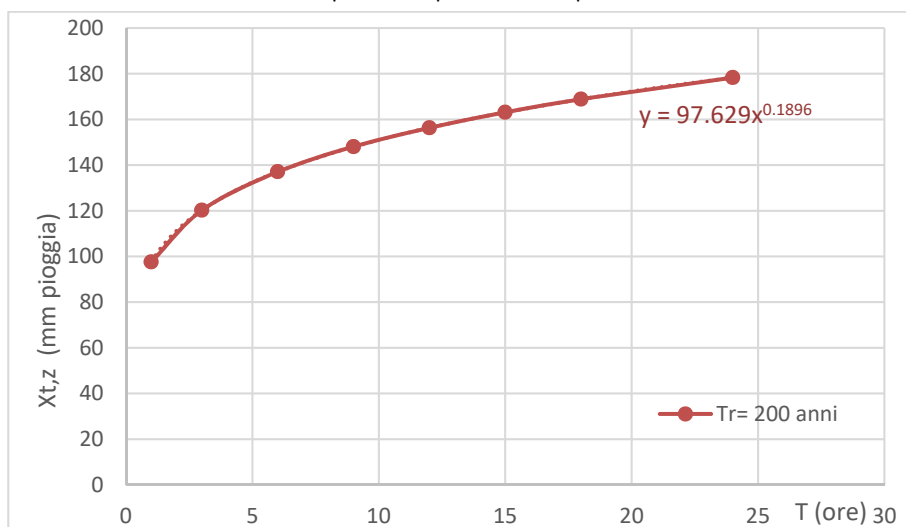


Grafico 7 - Curve di possibilità pluviometrica per 200 – Bacino C

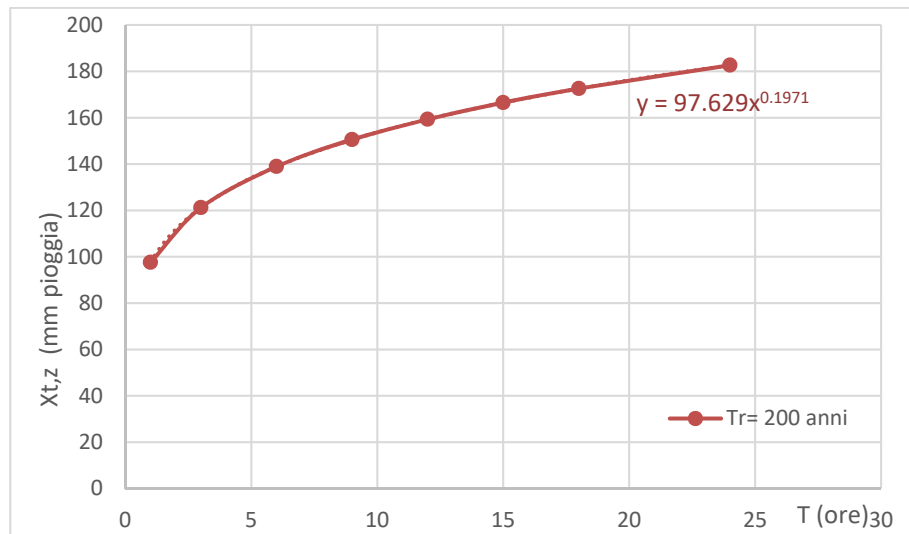


Grafico 8 - Curve di possibilità pluviometrica per 200 – Bacino D

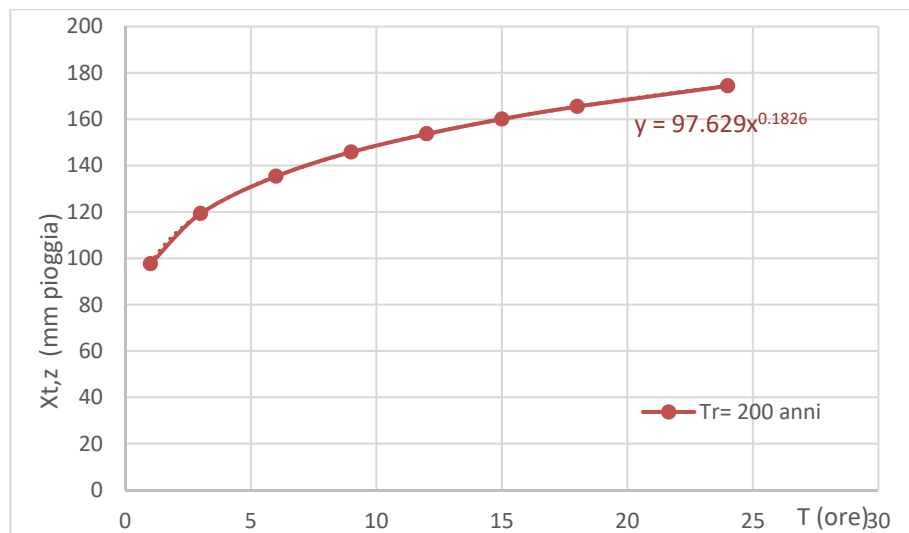


Grafico 9 - Curve di possibilità pluviometrica per 200 – Bacini E e F

4 ANALISI IDRAULICA

4.1 Massimizzazione delle portate di piena col metodo SCS

Per la determinazione degli eventi di piena si applicano modelli idrologici afflussi–deflussi basati sulle caratteristiche del bacino in forma globale.

In particolare l'analisi degli eventi critici viene affrontata applicando il **Metodo SCS** (Ferro V., 2006).

Il metodo del Soil Conservation Service dà la possibilità sia della determinazione del volume della piena o della sua portata al colmo sia della completa ricostruzione dell'idrogramma di piena.

Per la determinazione del volume di piena il metodo si fonda sull'ipotesi che sia sempre valida la seguente relazione:

$$\frac{V}{P_n} = \frac{W}{S}$$

in cui i termini sono espressi in millimetri e si è indicato con V il volume di deflusso, con P_n la precipitazione netta, con W l'invaso del suolo, cioè il volume idrico effettivamente immagazzinato nel suolo, e con S il valore massimo del suddetto invaso.

La precipitazione netta si ottiene sottraendo alla precipitazione totale P le perdite iniziali dovute all'immagazzinamento superficiale, imputabile alla presenza sulla superficie del bacino di zone che, per la loro morfologia, consentono l'accumulo dei volumi idrici; all'intercettazione ad opera della copertura vegetale presente; ed all'infiltrazione prima della formazione del deflusso:

$$P_n = P - I_a$$

Tenendo conto che le perdite iniziali possono essere correlate all'invaso massimo del suolo mediante la seguente relazione:

$$I_a = 0.2S$$

e che la precipitazione netta P_n si ripartisce completamente tra il volume di deflusso superficiale e l'invaso del suolo:

$$P_n = V + W$$

sostituendo il valore di W ricavato da quest'ultima nella prima relazione, tenendo conto dell'espressione della pioggia netta e del valore delle perdite iniziali, si perviene alla seguente relazione:

$$V = \frac{(P - 0.2S)^2}{(P + 0.8S)}$$

L'applicazione di tale relazione presuppone, oltre alla conoscenza della precipitazione totale P, la stima del massimo invaso S del suolo che, teoricamente, può assumere tutti i valori positivi compresi tra zero (suolo perfettamente impermeabile) e infinito (nessuna formazione di deflusso).

La valutazione di S viene condotta mediante la seguente relazione:

$$S = 25.4 \left(\frac{1000}{CN_{III}} - 10 \right)$$

in cui figura in parametro CN, denominato *Curve Number*, che assume valori compresi tra 100 e 0.

Il CN rappresenta l'attitudine del bacino esaminato a formare deflusso ed è stato stimato, per i bacini considerati, sulla base dei valori riportati, in relazione alle caratteristiche idrologiche dei suoli e di copertura vegetale presente nel bacino.

Per quanto riguarda le caratteristiche idrologiche dei suoli, l' SCS ha effettuato una distinzione in quattro classi:

1. CLASSE A: permeabilità alta (capacità di infiltrazione molto elevata, scarsa potenzialità di deflusso).
2. CLASSE B: permeabilità media (elevata capacità di infiltrazione, moderata potenzialità di deflusso).
3. CLASSE C: permeabilità bassa (scarsa capacità di infiltrazione e saturazione, potenzialità di deflusso moderatamente alta).
4. CLASSE D: permeabilità nulla (scarsissima capacità di infiltrazione e saturazione, potenzialità di deflusso molto elevata; pressoché impermeabili).

Il metodo tiene conto delle condizioni di umidità del suolo antecedenti all'inizio dell'evento (Antecedent Moisture Conditions, AMC) e a tal fine va precisato che i valori di CN riportati in tabella 5 si riferiscono a condizioni medie del parametro AMC denominato per questo AMCII.

Tipo di copertura	A	B	C	D
Aree agricole con presenza di spazi naturali	62	71	78	81
Aree Urbane	98	98	98	98
Area residenziale	77	85	90	92
Cava	60	60	60	60
Distretti industriali	81	88	91	93
Bacini di acqua	100	100	100	100
Colture erbacee da pieno campo a ciclo primaverile estivo	72	81	88	91
Colture orticole a ciclo estivo-autunnale/primaverile	72	81	88	91
Colture orticole a ciclo primaverile-estivo	72	81	88	91
Colture temporanee associate a colture permanente	62	71	78	81
Frutteti e frutti minori non irrigui	62	71	78	81
Frutteti e frutti minori irrigui	72	81	88	91
Oliveti irrigui	72	81	88	91
Oliveti non irrigui	62	71	78	81
Prati stabili non irrigui	30	58	71	78
Seminativi in aree non irrigue	62	71	78	81
Sistemi colturali e particellari complessi	72	81	88	91
Vigneti irrigui	72	81	88	91
Vigneti non irrigui	62	71	78	81
Zone boscate	45	66	77	83

Tabella 5 - Valori del coefficiente CN per la condizione AMC II

La stima del CN presuppone, inizialmente, la determinazione del gruppo idrologico di ciascun suolo ricadente all'interno del bacino e, all'interno di ciascun gruppo, l'individuazione di aree omogenee per destinazione d'uso, sistemazione e condizione idrica.

A ciascuna area omogenea, di nota superficie, viene attribuito l'appropriato CN sulla base di quelli riportati nella tabella 4; il valore di CN dell'intero bacino si ottiene come media pesata, con peso la superficie, dei valori stimati per le singole aree omogenee.

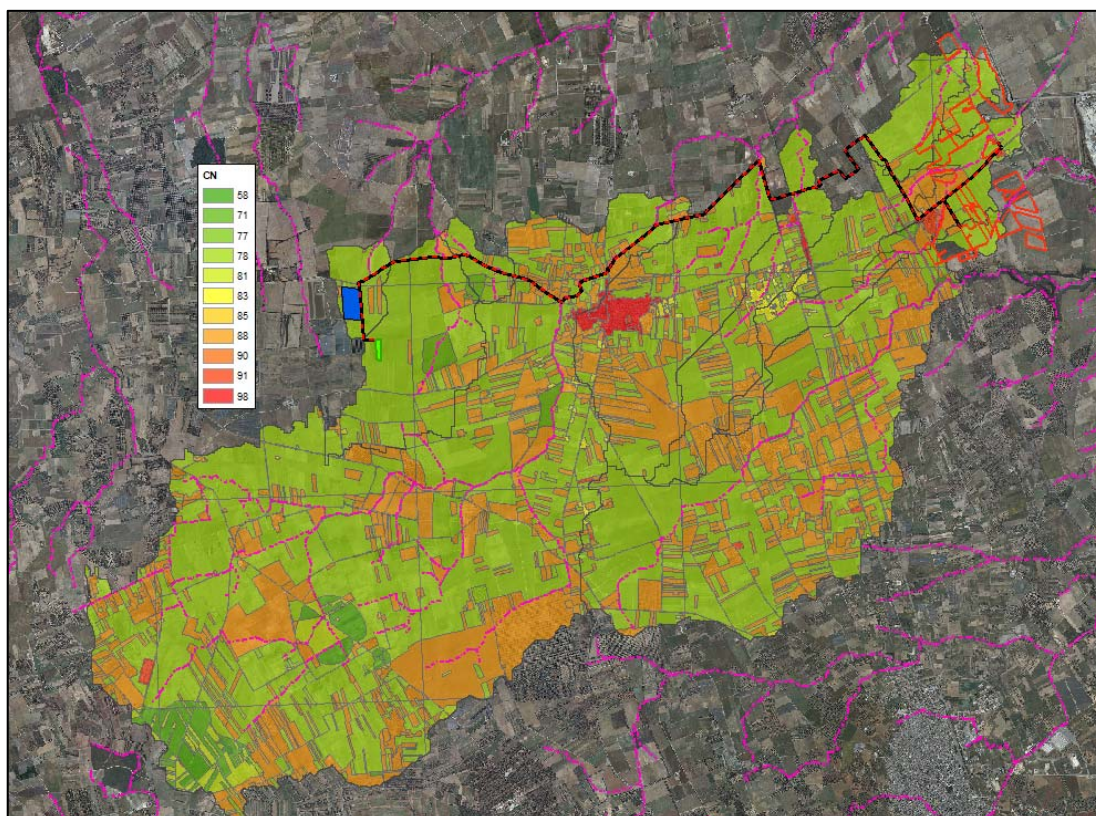


Figura 7 - Mappatura delle aree con CN omogeneo

L'individuazione, delle aree omogenee per destinazione d'uso e condizione idrica è stata svolta in ambiente GIS, intersecando gli shapefile di uso del suolo e permeabilità dell'area oggetto di studio.

Il Curve Number è un parametro adimensionale che oltre a dipendere dall'uso del suolo e dalla litologia affiorante, dipende anche dal grado di umidità del terreno, in funzione dell'altezza di pioggia caduta nei 5 giorni precedenti l'evento esaminato (Antecedent Moisture Condition): molto asciutto (<50 mm), standard (tra 50 e 110 mm) e molto umido (oltre 110 mm).

Nel caso in oggetto, i valori di CN così calcolati, rappresentativi del gruppo AMC II, sono stati corretti con il fattore della condizione umida attraverso la formula che segue:

$$CN_{III} = (3.4212 - 1.1999 \log (CN_{II})) (CN_{II})$$

Il valore di CN adottato nel calcolo della portata, corrispondente alla classe AMC-tipo III (CNIII), i valori sono riportati nella seguente tabella:

<i>Id Bacino</i>	<i>CN_{II}</i>	<i>CN_{III}</i>
1	82.41	92.48
2	78.86	90.31
3a	81.62	92.00
3b	81.42	91.88
3	81.58	91.98
4a	79.01	90.40
4b	78.63	90.16
A	79.86	90.93
B	79.39	90.64

C	79.18	90.51
D	81.34	91.83
E	83.58	93.18
F	81.63	92.01

Tabella 6 - Riepilogo CN adottati

La portata al colmo di piena corrisponde alla **massima portata** generata da una precipitazione di durata critica tale da mettere in crisi la rete idrografica e dipende fortemente dall'estensione del bacino. Questa circostanza è una logica conseguenza del fenomeno di trasferimento che impone che ogni particella liquida che cade in un punto del bacino deve seguire un suo percorso per giungere alla sezione di chiusura, impiegando, a parità di velocità di trasferimento, un tempo tanto maggiore quanto più lungo è il percorso da effettuare.

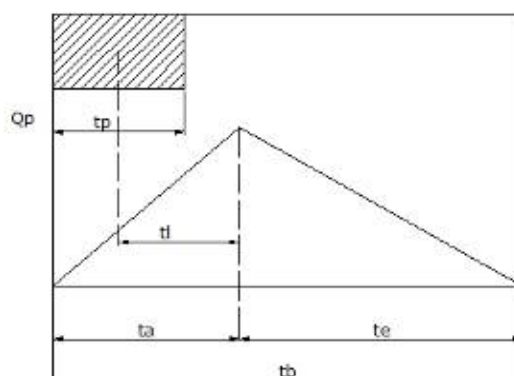


Grafico 10 - Idrogramma di Mockus

Per il calcolo della portata al colmo Q_p [m^3/s] con il metodo SCS, si è considerato un idrogramma approssimato di forma triangolare (Mockus), che ha una fase crescente di durata t_a ed una fase di esaurimento di durata t_e e il cui volume, espresso in m^3 , ha la seguente espressione:

$$Vol = \frac{Q_p}{2}(t_a + t_e) = \frac{Q_p t_b}{2} \quad (*)$$

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

Poiché è stato stabilito sperimentalmente che nella fase crescente dell'idrogramma di piena defluisce un volume idrico pari al 35.7% del volume totale V di deflusso, è possibile stabilire la relazione che lega t_a a t_b dalla seguente:

$$0.375 \frac{Q_p}{2}(t_b) = \frac{Q_p}{2}(t_a)$$

e cioè:

$$t_b = 2.67 t_a$$

Sostituendo quest'ultima nella espressione che lega il volume a t_b (*), esprimendo il volume di deflusso V (porzione di precipitazione netta che defluisce dalla sezione di controllo) in millimetri, l'area del bacino in chilometri quadrati e il tempo t_a in ore; si ottiene:

$$Q_p = 0.208 \frac{VA}{t_a} \quad [m^3 / s]$$

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 (distanza tra il baricentro dello istogramma e il picco dell'idrogramma triangolare), si effettua con la semplice relazione:

$$t_a = 0,5t_p + t_L$$

Per la determinazione del tempo di ritardo, espresso in ore, si utilizza la **formula di Mockus**:

$$t_L = 0,342 \frac{L^{0,8}}{s^{0,5}} \left(\frac{1000}{CN} - 9 \right)^{0,7}$$

in cui s è la pendenza del bacino espressa in %, L è la lunghezza dell'asta principale prolungata fino alla dispiuviale espressa in km e CN è il "curve number" medio del bacino (Ferro V., 2006).

Poiché la precipitazione critica per il bacino è quella avente una durata pari al tempo di corrivazione (t_c), la durata dell'evento meteorico di riferimento t_p viene imposta pari a t_c :

$$t_p = t_c$$

Il tempo di corrivazione è correlato al tempo di ritardo attraverso la seguente relazione:

$$\frac{t_L}{t_c} = 0,6$$

L'applicazione della procedura precedentemente esposta ai bacini individuati ha condotto alla determinazione delle portate al colmo per i tempi di ritorno di 30, 200 e 500 anni, di seguito riportati.

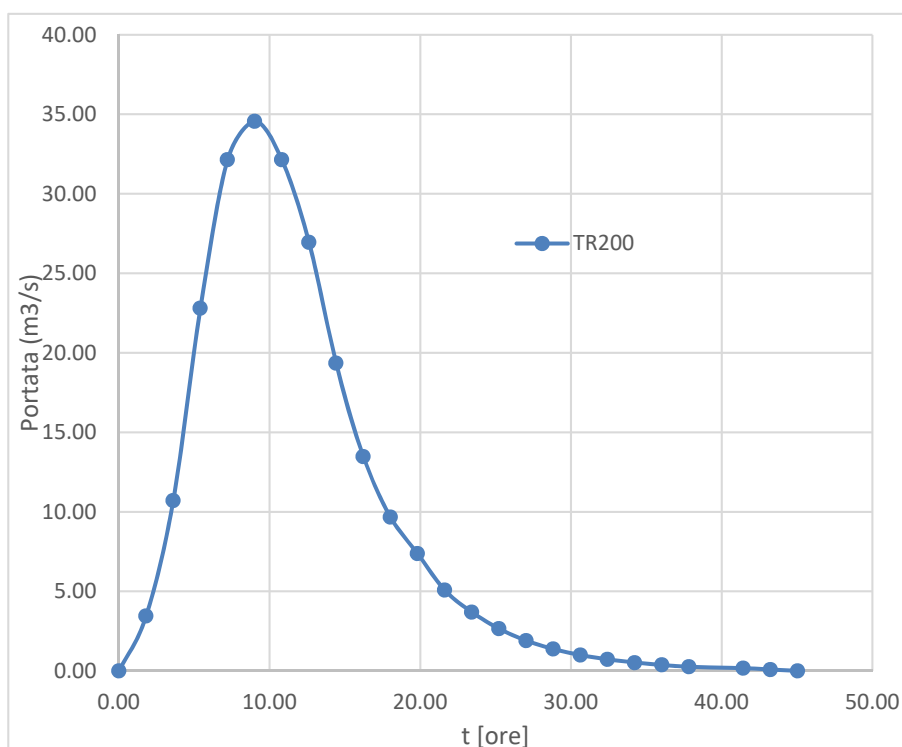


Grafico 11 - Idrogramma di Mockus nei tre tempi di ritorno TR200 – Bacino 1

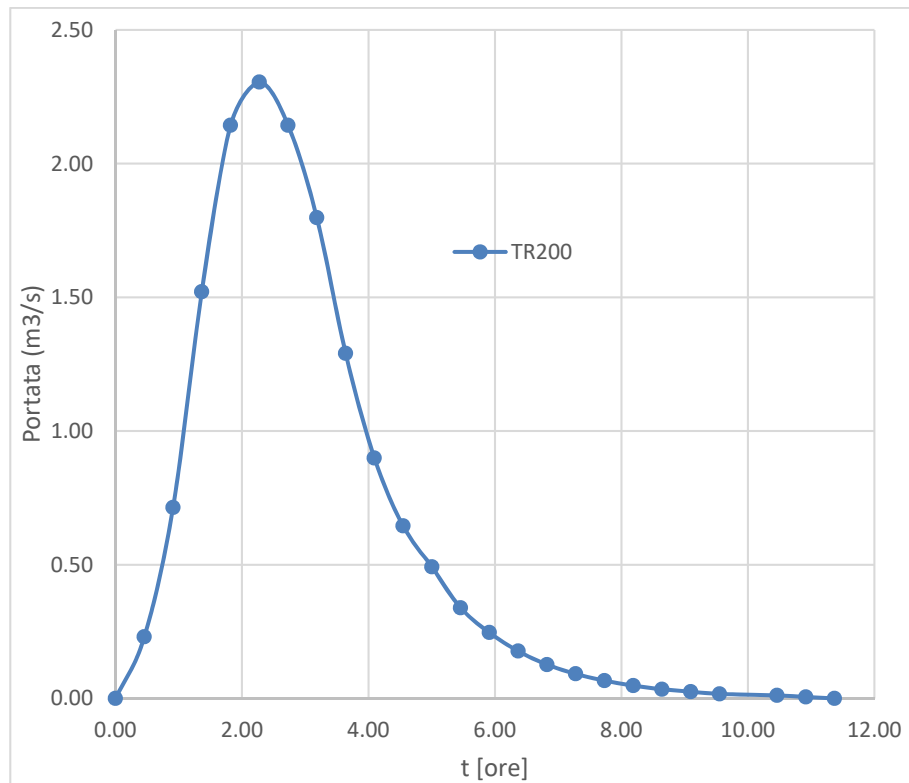


Grafico 12 - Idrogramma di Mockus nei tre tempi di ritorno TR200 – Bacino 2

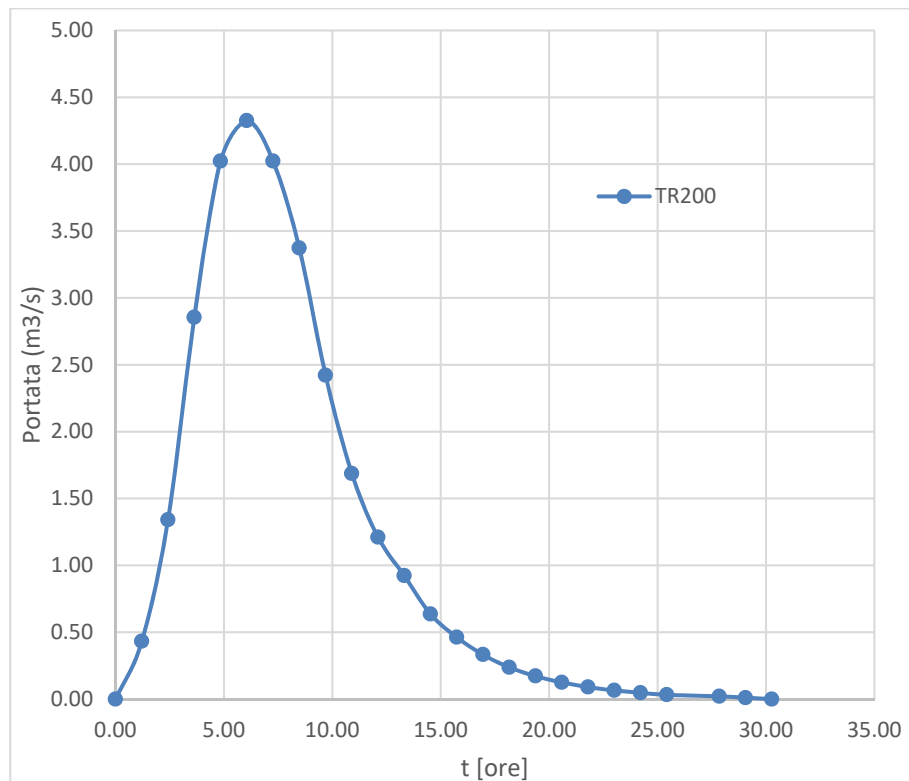


Grafico 13 - Idrogramma di Mockus nei tre tempi di ritorno TR200 – Bacino 3a

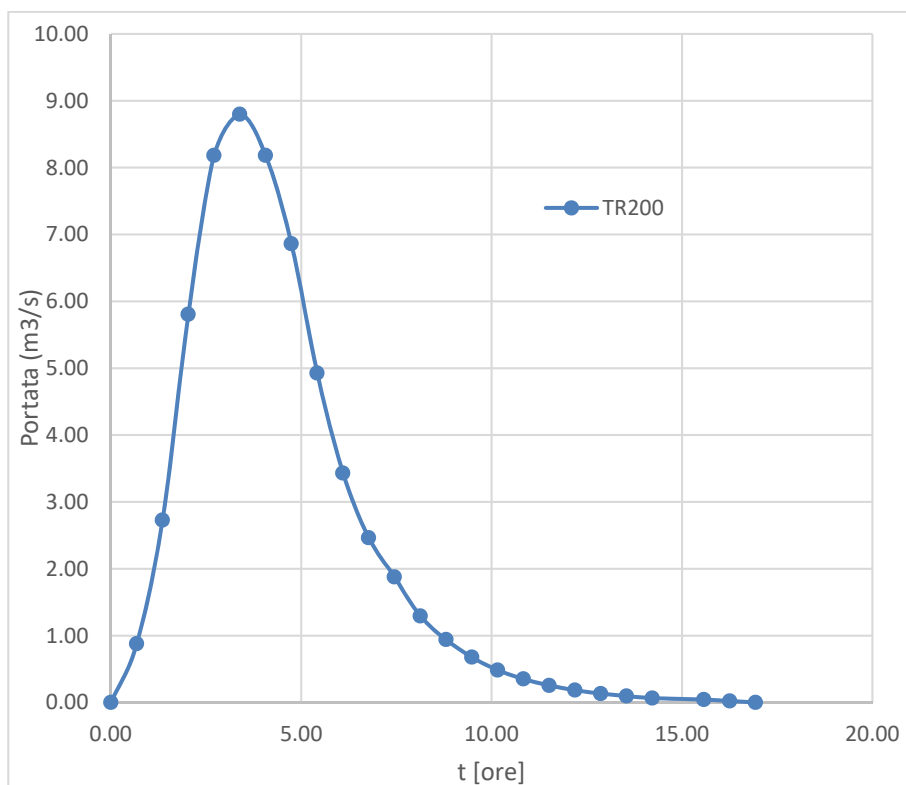


Grafico 14 - Idrogramma di Mockus nei tre tempi di ritorno TR200 – Bacino 3b

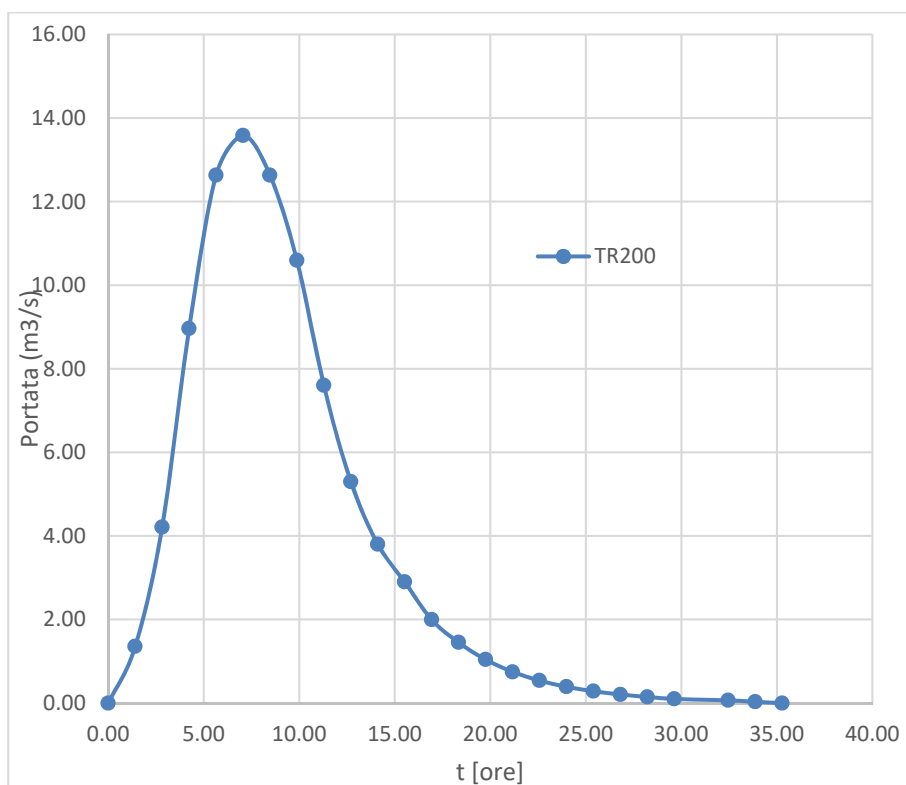


Grafico 15 - Idrogramma di Mockus nei tre tempi di ritorno TR200 – Bacino 3

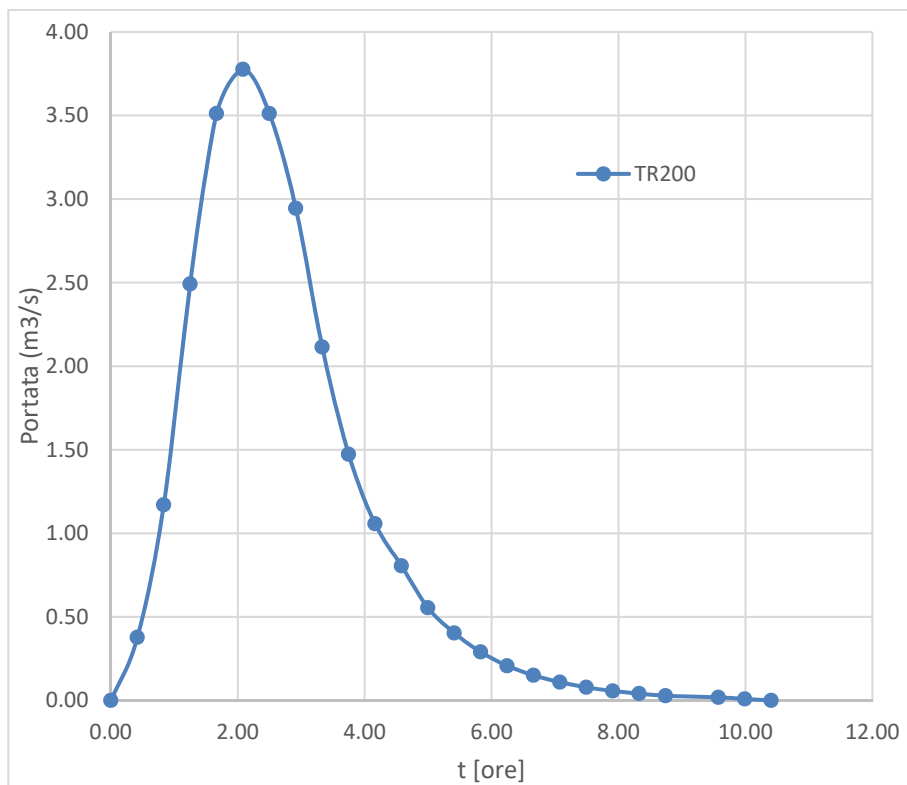


Grafico 16 - Idrogramma di Mockus TR200 - Bacino 4a

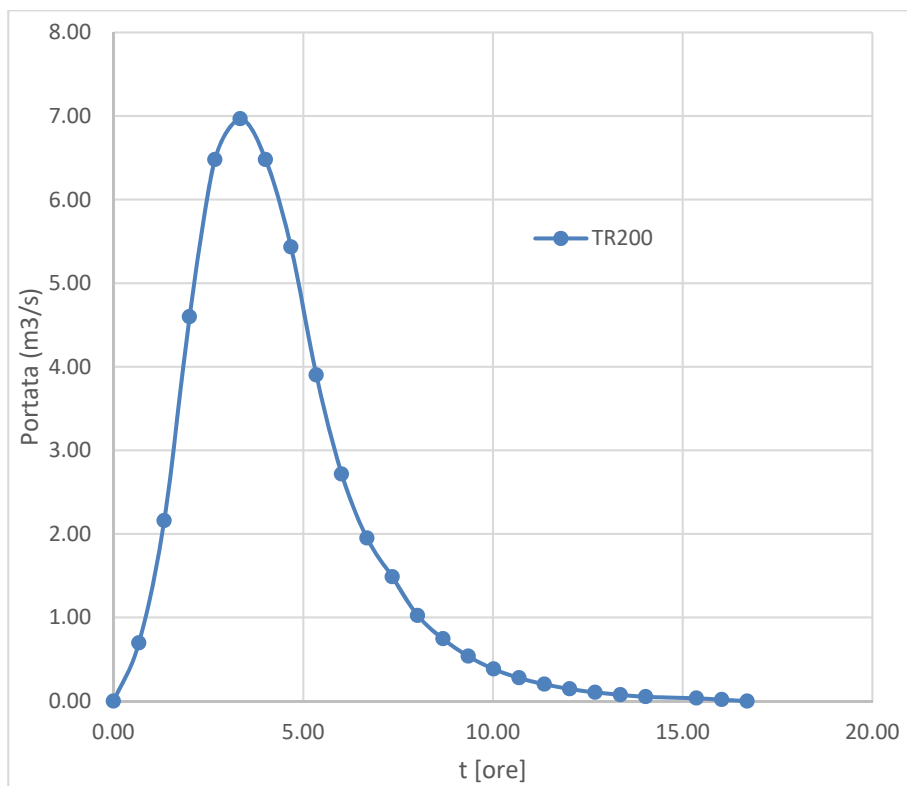


Grafico 17 - Idrogramma di Mockus TR200 - Bacino 4b

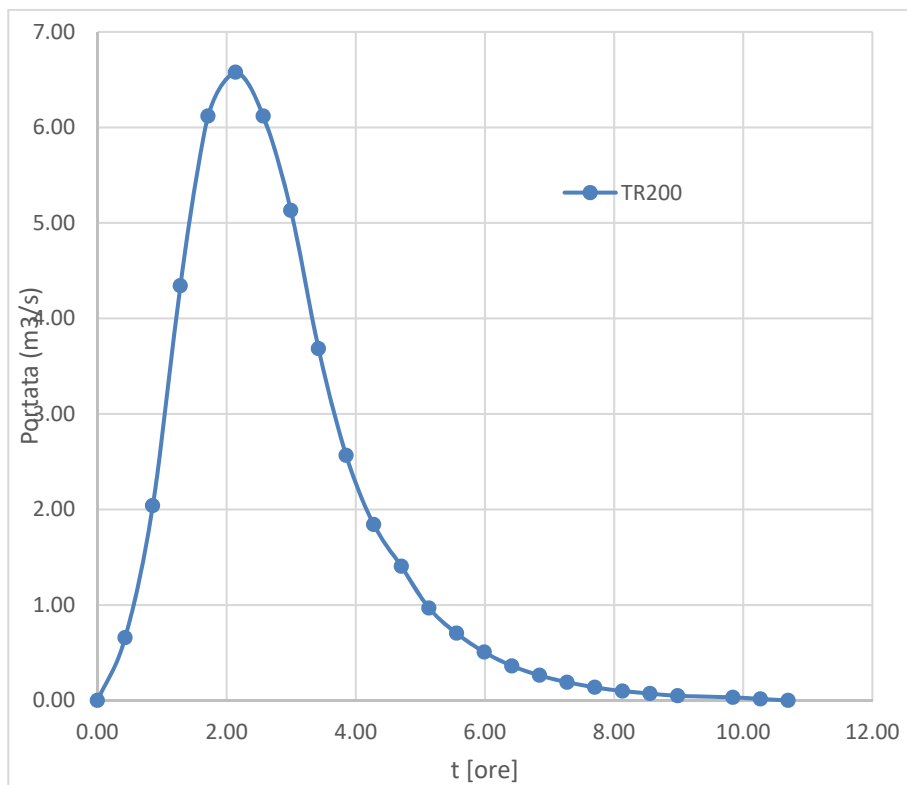


Grafico 18 - Idrogramma di Mockus TR200 – Bacino A

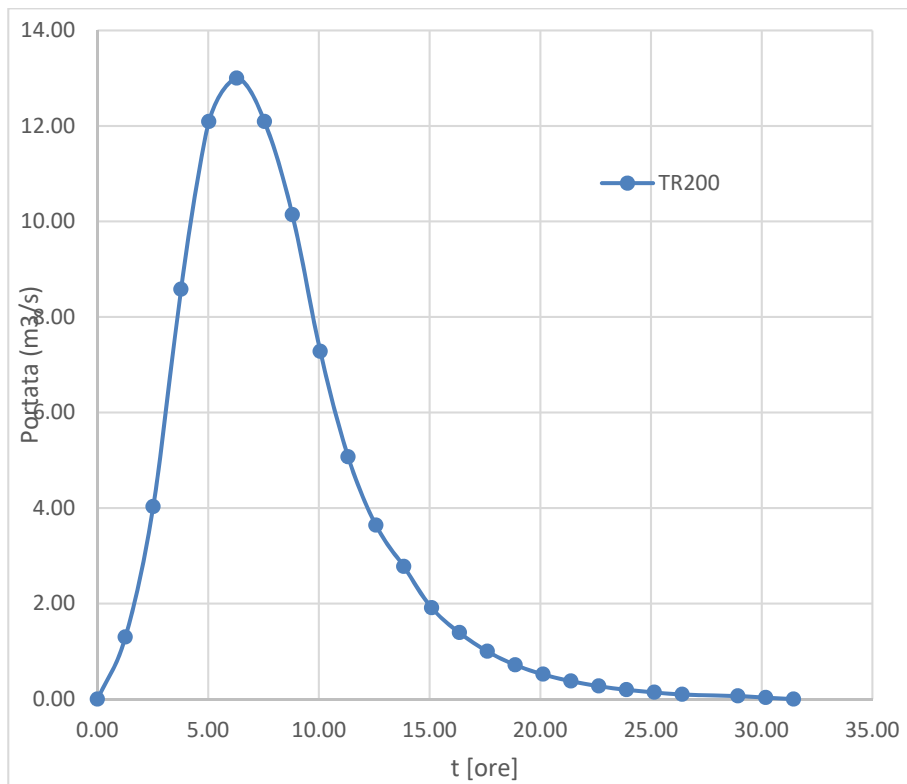


Grafico 19 - Idrogramma di Mockus TR200 – Bacino B

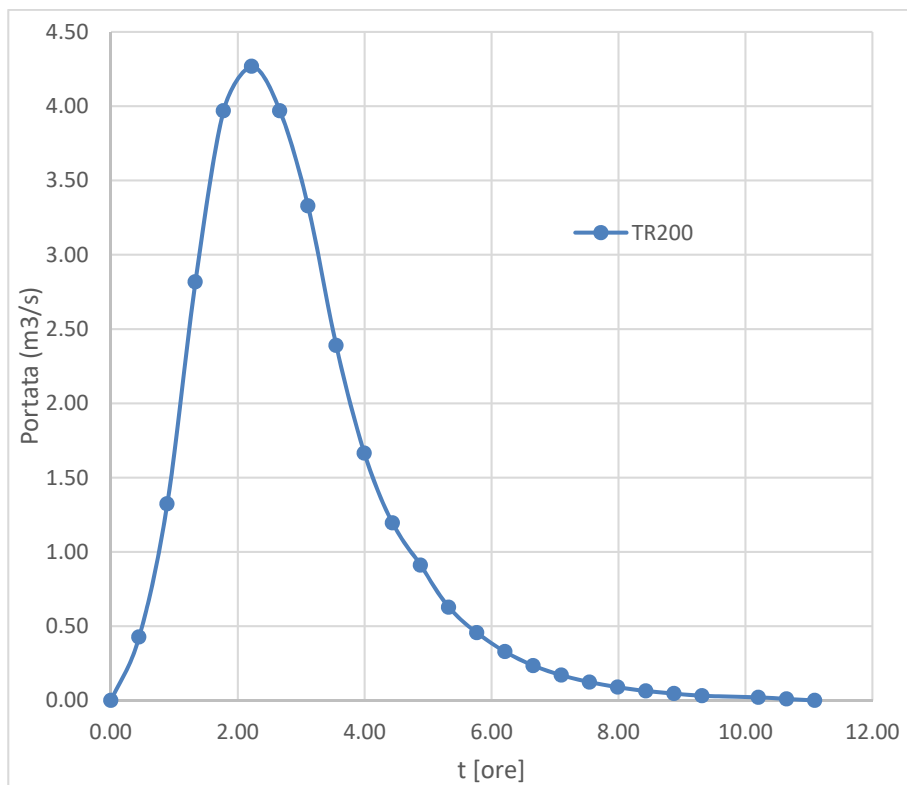


Grafico 20 - Idrogramma di Mockus TR200 – Bacino C

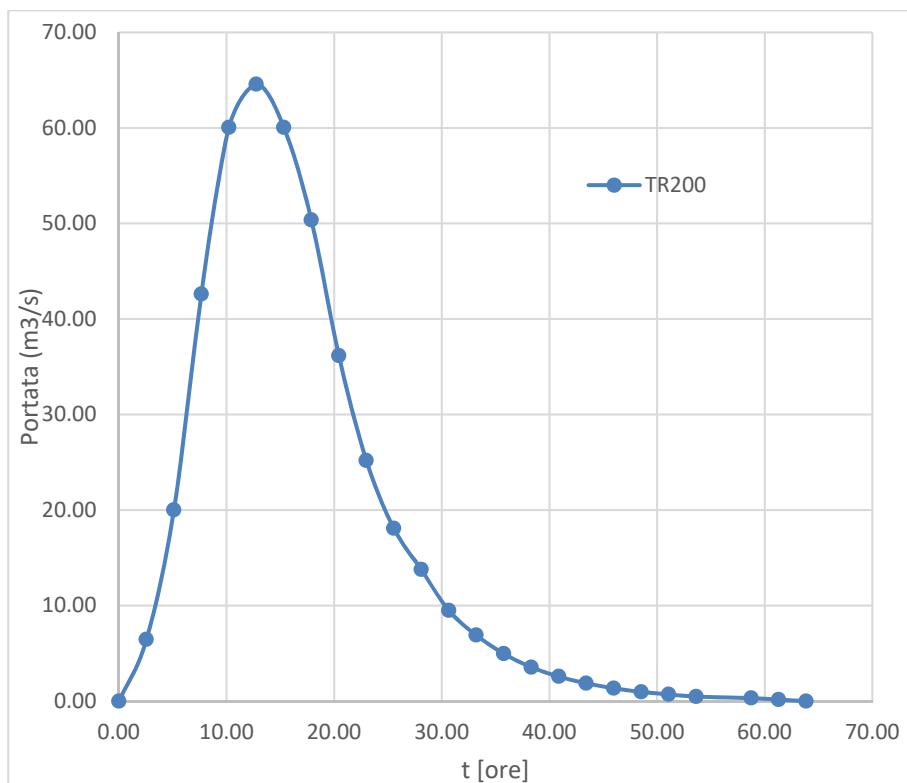


Grafico 21 - Idrogramma di Mockus TR200 – Bacino D

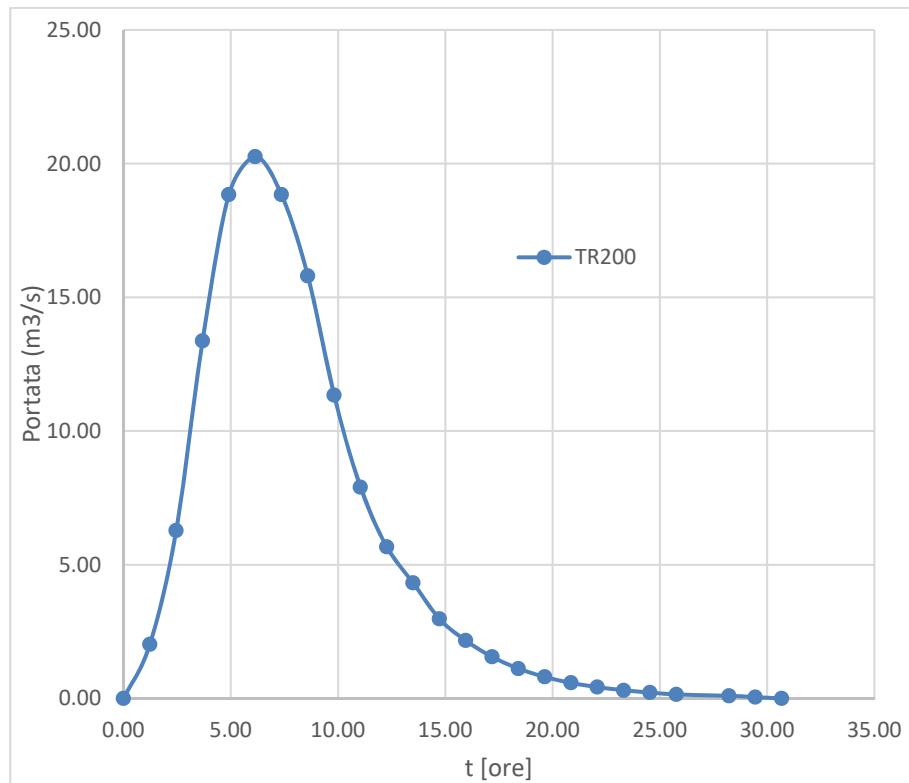


Grafico 22 - Idrogramma di Mockus TR200 – Bacino E

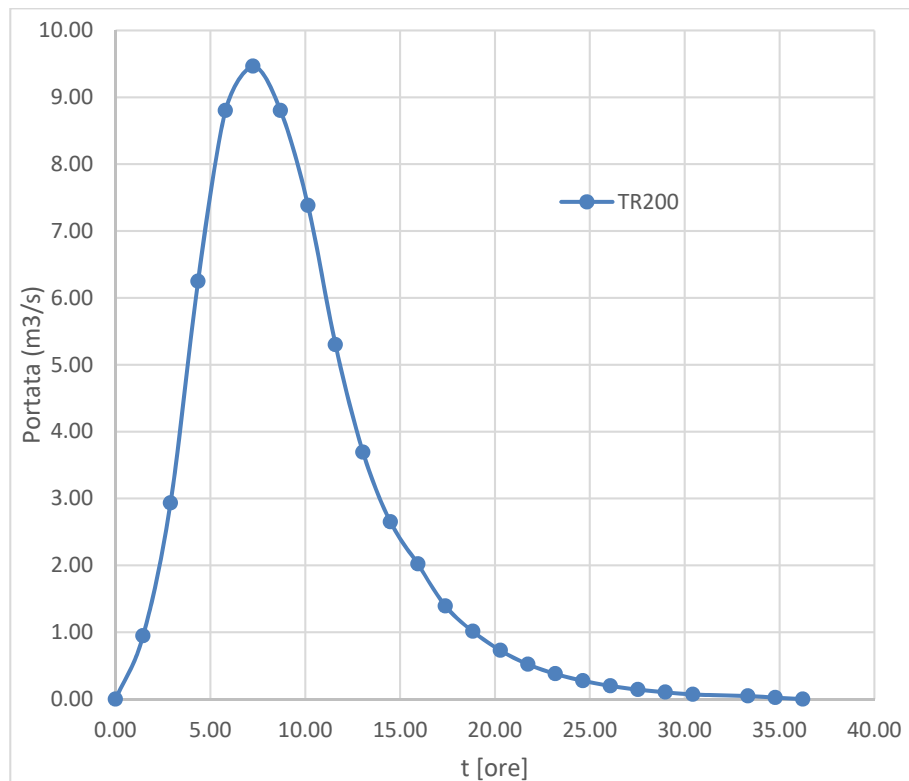


Grafico 23 - Idrogramma di Mockus TR200 – Bacino F

Dalle indagini topografiche risulta che l'asta idrografica relativa al bacino 2 è stata interrotta dall'intervento di realizzazione del nastro trasportatore del carbone dello stabilimento di Cerano. La trincea che alloggia il nastro trasportatore, larga circa 20 m e profonda 7 m, è in grado di contenere tutto il volume di piena senza riversare nulla a valle.

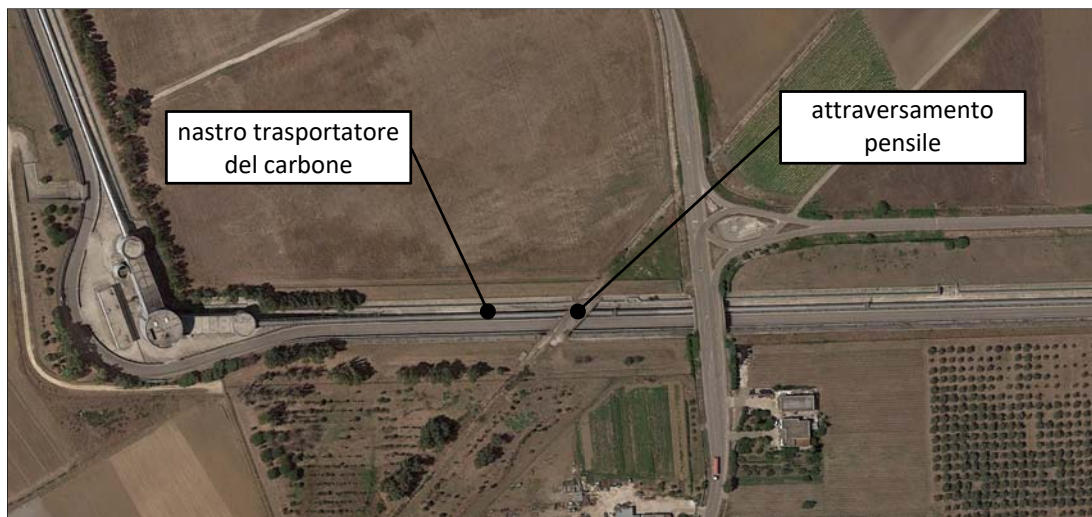


Figura 8 – interruzione del reticolo idrografico ad opera del nastro trasportatore del carbone di Cerano

La continuità idraulica del reticolo idrografico è garantita da un canale pensile di sezione trapezia le cui caratteristiche sono schematizzate nell'immagine seguente:

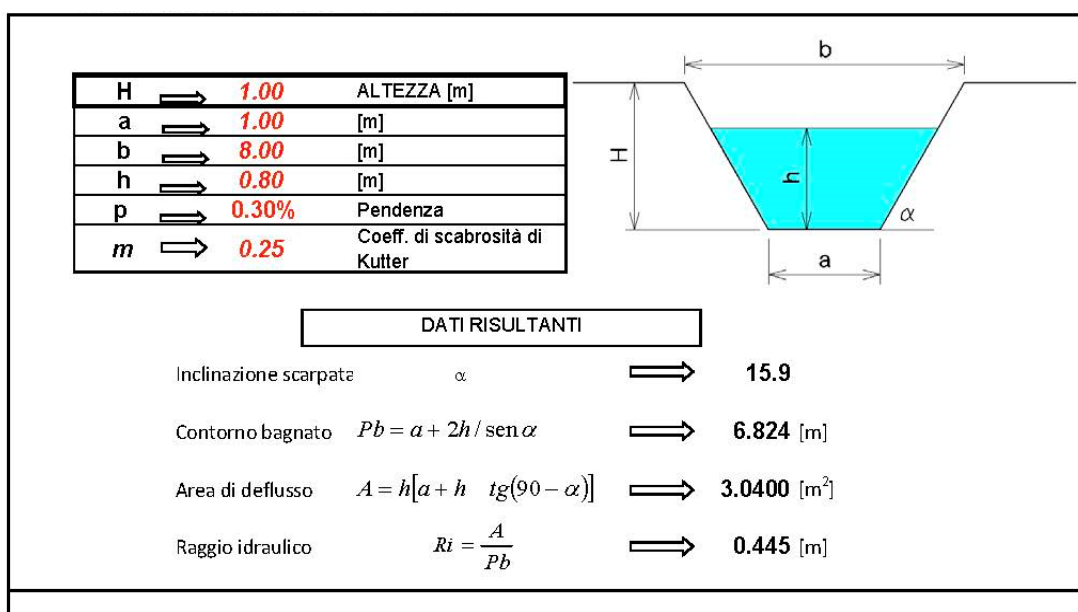


Figura 9 – Caratteristiche della sezione del canale pensile

La capacità di deflusso massima del canale pensile, sgombro da eventuali macerie, è stata determinata in moto uniforme considerando un tirante idrico pari all' 80 % del massimo riempimento. Una volta che il suddetto canale ha raggiunto la massima capienza il bacino idrografico non trasferisce ulteriori contributi a quello sottostante secondo l'andamento morfologico originario. Dalla verifica effettuata la massima capacità di deflusso del canale è pari a circa 8 m³/s.

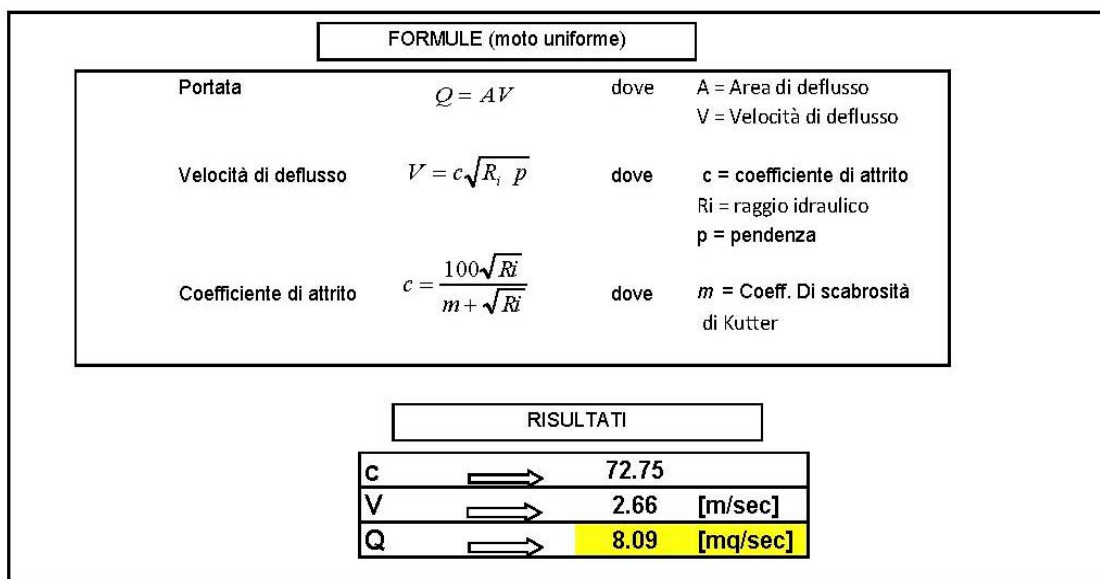


Figura 10 – Caoacità di smaltimento della sezione del canale pensile

Per simulare la propagazione della piena a valle del canale pensile, a vantaggio di sicurezza, l'idrogramma immesso nel dominio di calcolo è stato ri-costruito dall'idrogramma del bacino 3 tagliando lo stesso sull'asse delle ordinate all'altezza della massima capacità di deflusso assunta pari a 8 m³/s.

Si riporta di seguito il suddetto idrogramma e il riepilogo delle portate immesse nel sistema.

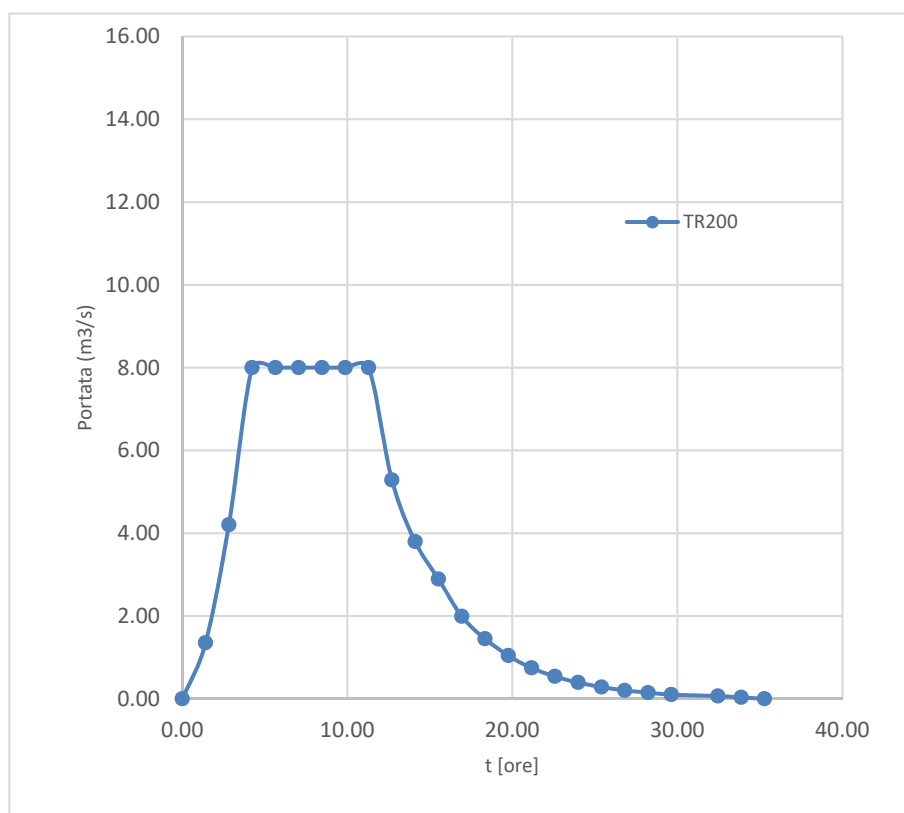


Grafico 24 – Idrogramma del Bacino 3c (canale pensile)

Id Bacino	TR = 200	
	Q [m ³ /s]	V [mm ³]
1	34.56	121.96
2	2.30	83.52
3a	4.33	109.55
3b	8.80	95.76
3c	8.00	
4a	3.78	81.99
4b	6.97	90.40
A	6.58	85.55
B	13.00	109.79
C	4.27	84.89
D	64.58	134.08
E	20.26	113.64
F	9.47	114.41

Tabella 7 - Riepilogo portate e volumi di deflusso

4.2 Simulazione idraulica bi-dimensionale

La simulazione idraulica è stata condotta utilizzando il software **InfoWorks ICM 4.0** specializzato nella modellazione **mono e bi-dimensionale** di sistemi idraulici complessi costituiti da reti idrauliche e corsi d'acqua naturali.

La peculiarità di questo software è quella di eseguire simulazioni integrate 1D-2D molto stabili sia per reti a "contorno chiuso" che per alvei naturali a cielo aperto, dando la possibilità di inserire manufatti ed elementi lineari o puntuali di diverso tipo.

Il modulo InfoWorks ICM fornisce un ambiente di calcolo a moto vario monodimensionale e bidimensionale che utilizza la metodologia dei volumi finiti. All'interno di un'unica interfaccia utente si possono rappresentare sezioni fluviali aperte con approccio monodimensionale, domini bidimensionali, reti di drenaggio chiuse e tutti i manufatti speciali presenti in ambito fluviale o fognario (ponti, soglie, sollevamenti, scaricatori di piena ecc).

Le aste fluviali possono essere rappresentate, secondo le preferenze dell'utente, o con un dominio interamente 2D (comprendente sia l'alveo inciso che le golene) che con modellazione mista (generalmente 1D per l'alveo inciso e 2D per le zone di espansione golenali).

Il moto idraulico all'interno degli elementi monodimensionali che lavorano a pelo libero (sia le tratte fluviali aperte o tubazioni) vengono risolte con l'integrazione delle equazioni di De Saint Venant (conservazione della massa e della quantità di moto).

La metodologia di calcolo in moto vario tiene conto anche dei volumi in gioco e quindi delle attenuazioni dell'onda di piena quando questa riempie dei volumi disponibili in alveo o in vere e proprie vasche di espansione opportunamente rappresentate nel modello (effetto di laminazione).

Il modello usato per la rappresentazione matematica del flusso 2D, è basato sull'equazione delle acque basse (Shallow Water Equation), relativa cioè all'altezza media che si ricava dalle equazioni di Navier – Stokes:

$$\frac{\partial h}{\partial t} + \frac{\partial(hu)}{\partial x} + \frac{\partial(hv)}{\partial y} = q_{1D}$$

$$\frac{\partial(hu)}{\partial t} + \frac{\partial}{\partial x} \left(hu^2 + \frac{1}{2} gh^2 \right) + \frac{\partial(huv)}{\partial y} = S_{0,x} - S_{f,x} + q_{1D} \cdot u_{1D}$$

$$\frac{\partial(hv)}{\partial t} + \frac{\partial(huv)}{\partial x} + \frac{\partial}{\partial y} \left(hv^2 + \frac{1}{2} gh^2 \right) = S_{0,y} - S_{f,y} + q_{1D} \cdot v_{1D}$$

Dove:

- ✓ h è l'altezza dell'acqua;
- ✓ u e v sono rispettivamente le velocità nelle direzioni x e y ;
- ✓ $S_{0,x}$ e $S_{0,y}$ sono rispettivamente le pendenze dell'alveo nelle direzioni x e y ;
- ✓ $S_{f,x}$ e $S_{f,y}$ sono rispettivamente gli attriti nelle direzioni x e y ;
- ✓ q_{1D} è la portata per unità di area;
- ✓ u_{1D} e v_{1D} sono rispettivamente le componenti di velocità della portata q_{1D} nelle direzioni x e y .

Questa formulazione conservativa dell'equazione delle acque basse è discretizzata utilizzando un sistema di primo ordine esplicito del volume finito. La tecnica di frazionamento del flusso assicura la proprietà del buon equilibrio bilanciando la pendenza con la pressione, termini a riposo. Per gestire la distinzione tra celle bagnate ed asciutte, viene utilizzata una soglia detta h_0 . Durante il calcolo, le celle a cui è associato un tirante idrico inferiore alla soglia sono considerate asciutte, dunque sia il tirante che la velocità vengono posti a zero. Il valore di default per questa profondità di soglia è 1mm.

Questo algoritmo può essere utilizzato teoricamente sia con maglie strutturate (rettangolari) che non strutturate (triangolari) ed è adatto per rappresentare flussi rapidamente variabili, nonché correnti veloci e lente.

In InfoWorks si utilizzano le maglie non strutturate perché sono molto più flessibili e di facile utilizzo quando si vogliono rappresentare forme e ostacoli complessi presenti nel dominio.

All'interno del software sono presenti tutti gli strumenti necessari per costruire le magliature dei domini 2D da simulare.

Definita l'estensione "dominio di calcolo" (Zona 2D) all'interno di esso viene generata una "magliatura", cioè un insieme di maglie accoppiate, di forma triangolare, che costituiscono l'unità del calcolo bidimensionale. Le maglie vengono create attraverso un apposito comando in maniera automatica e tengono conto di tutti gli elementi che influenzano il moto bidimensionale all'interno del dominio. Per effettuare il processo di magliatura è stato utilizzato il DTM della Regione Puglia nel suo formato originale (ASCII).

Una volta creato il dominio 2D, le impostazioni relative alle maglie vengono definite nella pagina di proprietà del poligono. Tra le principali variabili vi sono:

- Massima Area Triangolo (Maximum Triangle Area): questo valore molto importante definisce la dimensione massima che può assumere ogni singola maglia triangolare durante il processo automatico di magliatura, quindi più il valore è piccolo e più dettagliata sarà la griglia di calcolo. *La maglia utilizzata varia tra una superficie massima di 100 m² e una minima di 10 m².*
- Condizioni al contorno (Boundary Type): questa proprietà definisce il comportamento che l'acqua deve assumere qualora arrivasse a lambire il confine del poligono durante la simulazione. Nel presente studio è stata utilizzata l'impostazione: "Normal condition" ovvero si assume che la pendenza del terreno bilanci le forze d'attrito (flusso normale o uniforme); l'altezza e la velocità

vengono mantenute costanti quando l'acqua raggiunge il confine, in modo che l'acqua possa fluire al di fuori del poligono senza perdite di carico.

- Scabrezza Manning (Roughness): la scabrezza viene attribuita a tutti triangoli creati durante il processo di magliatura. È possibile indicare localmente altri valori di scabrezza, il valore generale indicato in questo campo verrà utilizzato dove non specificato diversamente. *Nel caso in esame il coefficiente di scabrezza "n" è stato posto uguale a **0,033***

CONCLUSIONI

Le valutazioni di carattere idrologico, geomorfologico e idraulico, effettuate nel presente studio, sono state eseguite al fine di verificare la **compatibilità idrologica ed idraulica** degli interventi proposti nel progetto allegato, rapportando l'ubicazione degli stessi alle aree di tutela previste degli artt. 6 e 10 delle Norme Tecniche d'Attuazione del Piano d'Assetto Idrogeologico della Puglia.

Le valutazioni di carattere idrologico e idraulico sono state eseguite secondo quanto prescritto dalle indicazioni tecniche riportate nella *Relazione di Piano del PAI Puglia* ed in analogia a studi similari eseguiti sul territorio pugliese e in particolare brindisino.

In prima battuta è stata condotta un'analisi morfometrica che, attraverso l'elaborazione del DTM disponibile sul Portale Cartografico della Regione Puglia (www.sit.puglia.it), ha consentito di determinare il bacino idrografico che interessa l'intervento.

Di seguito, attraverso un'analisi idrologica, uniformandosi al modello di *regionalizzazione utilizzato dall'AdB della Regione Puglia* che identifica l'area di intervento nella Zona 6, sono stati **massimizzati gli eventi di piena** con il metodo SCS considerando una condizione di umidità del suolo corrispondente alla **Classe AMC III** (Terreno da mediamente umido a saturo)

E' pertanto implementato un modello di propagazione della piena attraverso il software **InfoWorks ICM 4.0** specializzato nella modellazione **mono e bi-dimensionale** di sistemi idraulici complessi costituiti da reti idrauliche e corsi d'acqua naturali.

I risultati della simulazione sono stati epurati delle componenti residuali che non generano situazioni di pericolo. L'indicazione di allagamento di una superficie, infatti, non è di per sé un fattore di pericolosità; particolari condizioni di allagamento però possono mettere in condizioni di pericolo le persone presenti nelle aree in cui essi si verificano.

Oltre al tirante idrico, i fattori che influiscono sul livello di pericolosità sono la **velocità di scorrimento idrico** e la **persistenza del fenomeno**. Infatti un allagamento che presenta un tirante idrico di 0,1 metri ha caratteristiche ben diverse da quello derivante da 2 metri, anche se si dovesse verificare con lo stesso tempo di ritorno.

Al contrario, se il primo dovesse possedere un'elevata velocità di scorrimento, potrebbe diventare più pericoloso del secondo caso qualora quest'ultimo fosse quasi statico.

Non essendoci indicazioni a riguardo da parte dell'Autorità di Bacino della Puglia si fa riferimento ad un diagramma proposto dall'Autorità di Bacino del Tevere che mette in relazione i due parametri fondamentali nella determinazione del livello di pericolosità dell'inondazione: **tirante $h(m)$** e **velocità $v(m/s)$** .

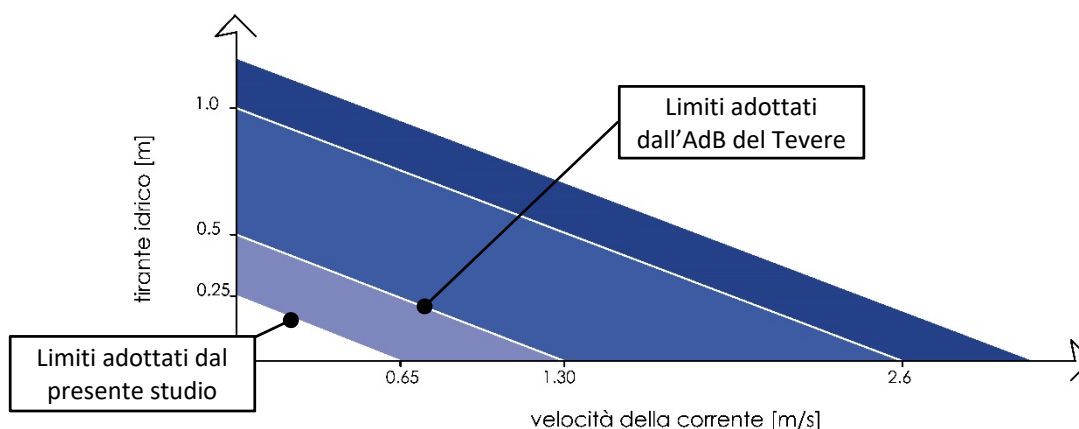


Grafico 25 - Rappresentazione cartesiana delle soglie utilizzate per l'elaborazione dei dati in output

In via cautelativa sono stati inseriti **ulteriori** limiti utili a quelli proposti dall'AdB del Tevere per la mappatura della pericolosità idraulica. I dati di allagamento sono stati sottoposti ad un filtro che ha eliminato tutte le maglie con combinazione Tirante e Velocità al di sotto della retta passante per (0;0,25) e (0,65;0).

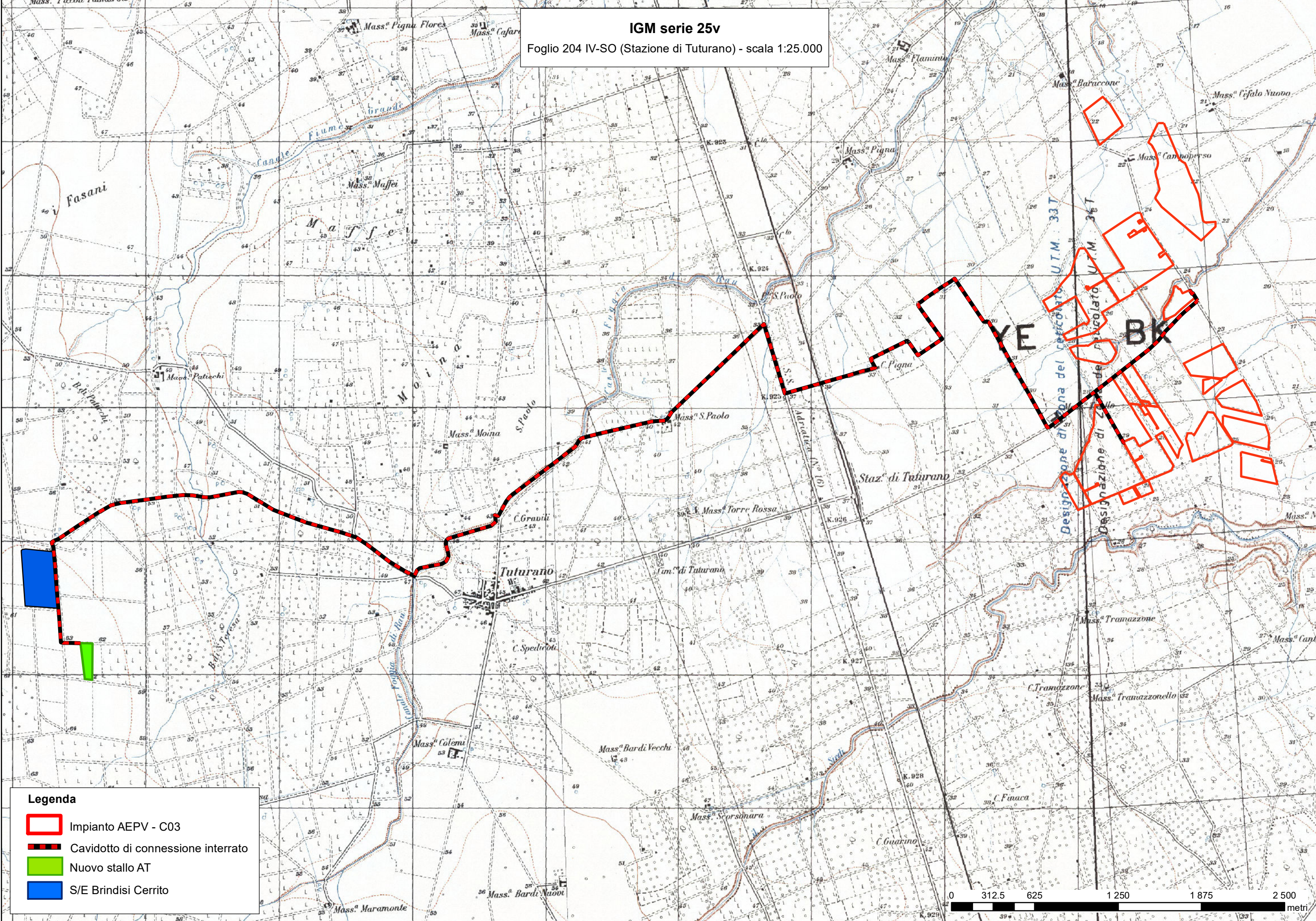
Dalle risultanze del suddetto approccio è stata definita l'**impronta della piena duecentennale** al di fuori della quale risulta **verificata** la compatibilità idrologico ed idraulica dell'intervento proposto.

Per quanto attiene al tracciato del cavidotto, tutti gli attraversamenti dei corsi d'acqua individuati dal P.A.I. nella Carta Idrogeomorfologica interni ed esterni al parco fotovoltaico di progetto, saranno realizzati esclusivamente mediante tecnica della trivellazione orizzontale controllata (T.O.C.); gli stessi saranno realizzati senza compromettere la stabilità delle opere sovrastanti e in modo da non ostacolare eventuali futuri interventi di sistemazione idraulica e/o mitigazione del rischio; inoltre i punti di inizio/fine perforazione saranno esterni alle aree allagabili con tempo di ritorno di 200 anni, individuate a seguito del presente studio, e la posa dei cavidotti verrà effettuata con modalità tali che gli stessi non risentano degli effetti erosivi di piene conseguenti a eventi di piena; al termine dei lavori sarà ripristinato l'iniziale altimetria dei luoghi.





BIBLIOGRAFIA

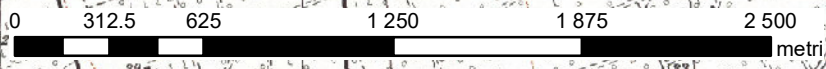
- [1] EVANS E.P. ,VON LANY P.H. (1983), *"A mathematical model of overbank spilling and urban flooding"* in *"Hydraulic Aspects of Floods and Flood Control"*, London, UK
- [2] FIORENTINO, M.; GABRIELE, S.; ROSSI, F.; VERSACE, P. (1987), *"Hierarchical approach for regional flood frequency analysis"* in V. P. Singh (eds) *"Regional flood frequency analysis"*, 35-49, D. Reidel, Norwell, Mass.
- [3] TESORIERE G. (1994), *"Strade Ferrovie Aeroporti"*, Vol. I, *Il progetto e le opere d'arte*; UTET, Torino.
- [4] GABRIELE S., IIRITANO G. (1994), *"Analisi regionale delle piogge in Basilicata"*, rapporto interno n.414, CNR-IRPI, Rende (CS).
- [5] CLAPS, P.; COPERTINO, V.; FIORENTINO, M. (1994), *"Analisi regionale dei massimi annuali delle portate al colmo di piena, in Copertino V. A. e Fiorentino M. (a cura di) Valutazione delle piene in puglia"*, 211-246, DIFA-GNDICI, Potenza.
- [6] IPPOLITO G. (1995), *"Appunti di costruzioni idrauliche"*, Liguori editore, Napoli;
- [7] AA.VV. (1996), *"Using ArcView GIS"*, Environmental Systems Research Institute Inc., 380 New York Street, Redlands, California.
- [8] DA DEPPO L., DATEI C. (1999), *"Le opere idrauliche nelle costruzioni stradali"*, Ed. BIOS, Cosenza.
- [9] CASTORANI A., IACOBELLIS V. (2001), *"Analisi regionale dei massimi annuali delle precipitazioni in Puglia centro-meridionale, in Studi propedeutici per la redazione del piano di bacino regionale"*, Regione Puglia, Bari.
- [10] AA.VV. (2002), *"Atlante delle opere di sistemazione dei versanti"*, Ed. APAT - Agenzia per la Protezione dell'Ambiente e per i Servizi Tecnici, Roma.
- [11] AA.VV. (2003), *"Atlante delle opere di sistemazione fluviale"*, Ed. APAT - Agenzia per la Protezione dell'Ambiente e per i Servizi Tecnici, Roma.
- [12] CAIVANO A. M. (2003), *"Rischio Idraulico e Idrogeologico"*, III Edizione, Ed. EPC Libri, Roma.
- [13] FERRO V. (2006), *"La sistemazione dei bacini idrografici"*, Seconda Edizione, McGraw-Hill, Milano.
- [14] AA.VV. (2007), *"Linee guida per la stabilizzazione delle frane e strategie di mitigazione del rischio"*, Autorità di Bacino del Fiume Arno, Firenze.
- [15] CETRARO F. (2007), *"Ingegneria Geotecnica e Geologia Applicata"*, II Edizione, Ed. EPC Libri, Roma;
- [16] AA.VV. (2009), *"Two-Dimensional Flood Routing Model - Workshop Lessons"*, FLO-2D Software Inc., Nutrioso, Arizona.
- [17] MURACHELLI A., RIBONI V. (2010), *"Rischio idraulico e difesa del territorio"*, Ed. Dario Flaccovio Editore, Palermo.
- [18] AGOSTINACCIO M., CIAMPA D., OLITA S. (2011), *"La progettazione delle strade"*, II Edizione, Ed. EPC Libri, Roma;

IGM serie 25v
Foglio 204 IV-SO (Stazione di Tuterano) - scala 1:25.000



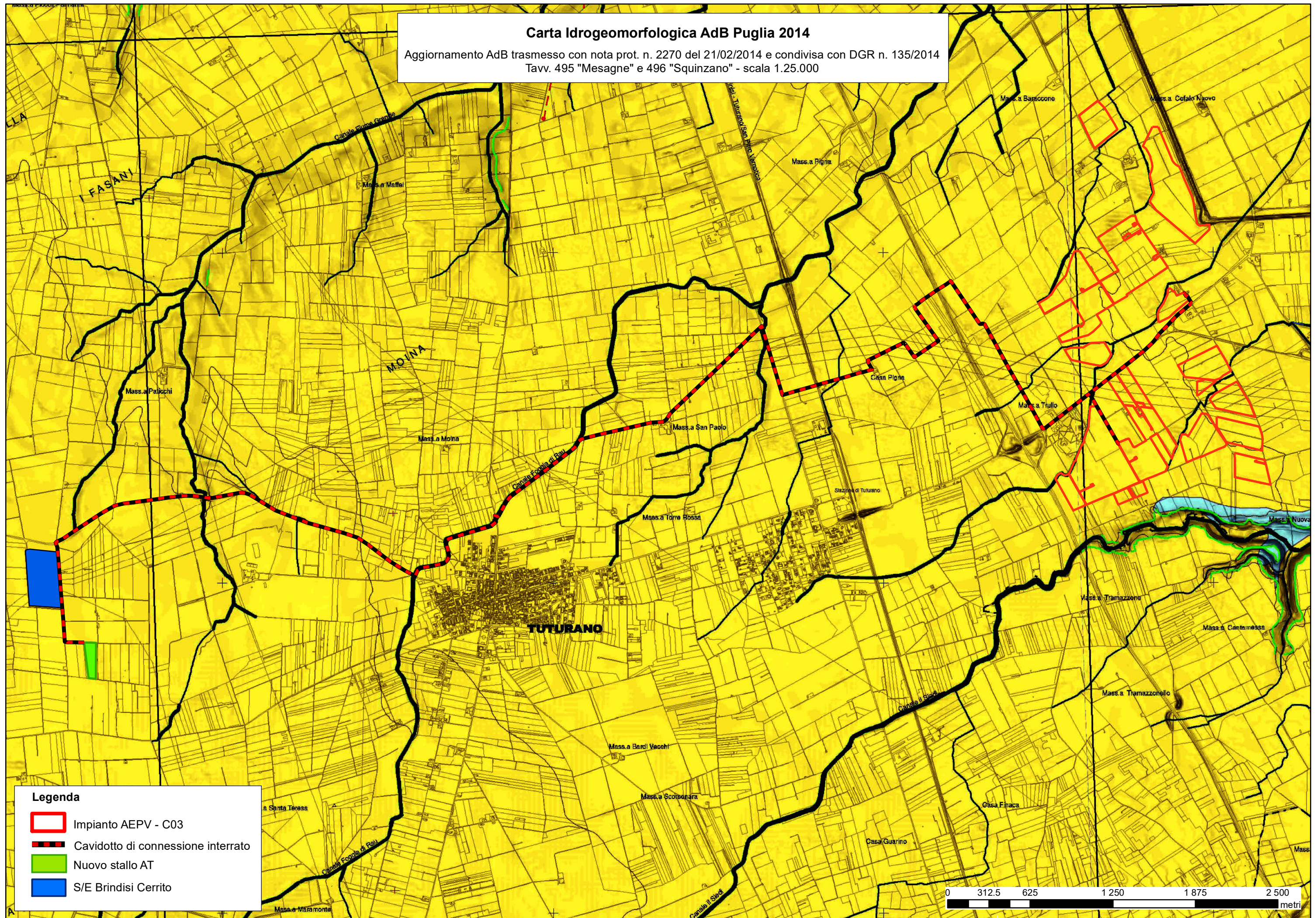
Legenda

-  Impianto AEPV - C03
-  Cavidotto di connessione interrato
-  Nuovo stallo AT
-  S/E Brindisi Cerrito







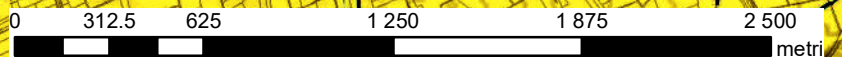
Carta Idrogeomorfologica AdB Puglia 2014

Aggiornamento AdB trasmesso con nota prot. n. 2270 del 21/02/2014 e condivisa con DGR n. 135/2014
Tavv. 495 "Mesagne" e 496 "Squinzano" - scala 1.25.000



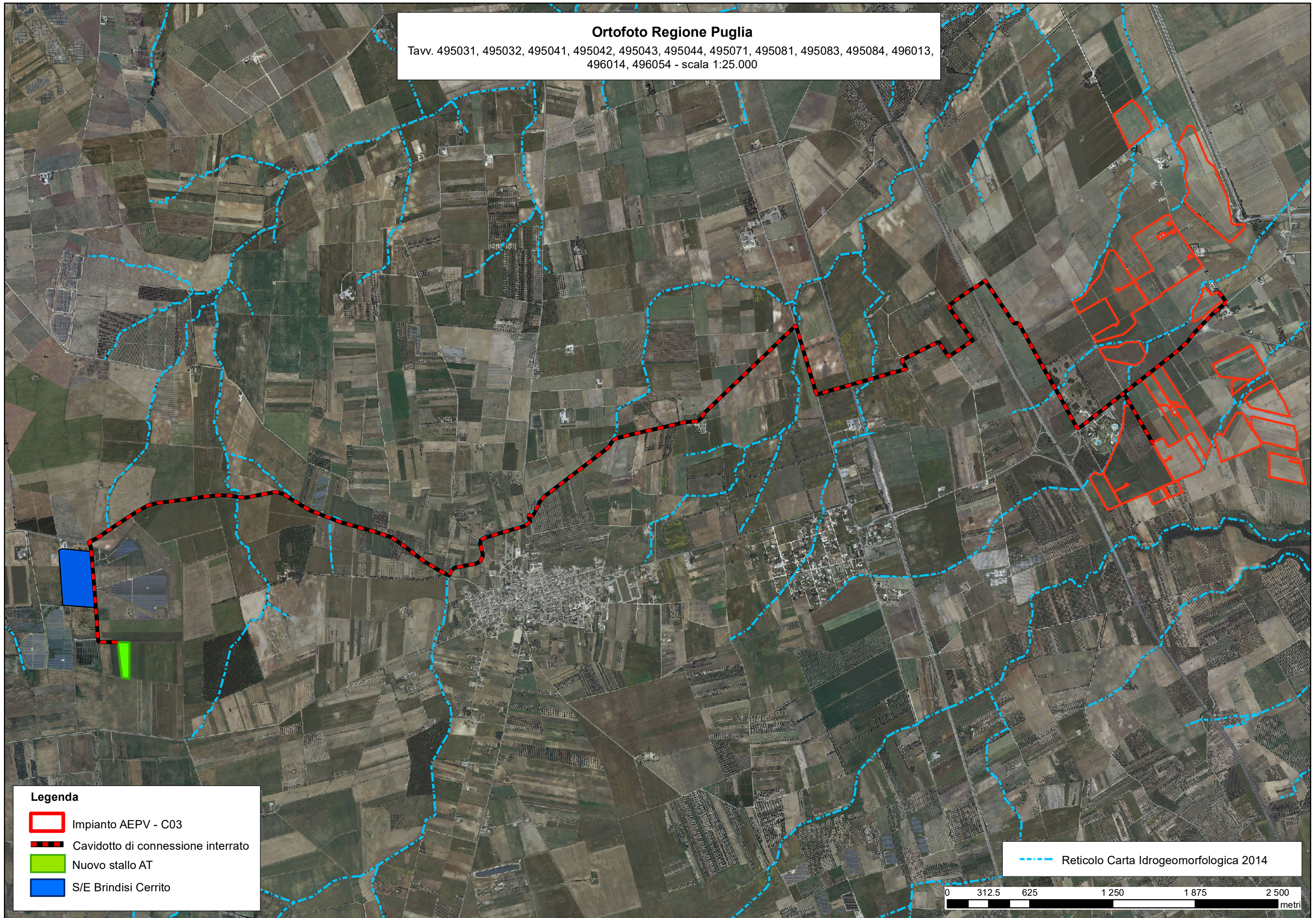
Legenda

-  Impianto AEPV - C03
-  Cavidotto di connessione interrato
-  Nuovo stallo AT
-  S/E Brindisi Cerrito








Ortofoto Regione Puglia

Tavv. 495031, 495032, 495041, 495042, 495043, 495044, 495071, 495081, 495083, 495084, 496013, 496014, 496054 - scala 1:25.000



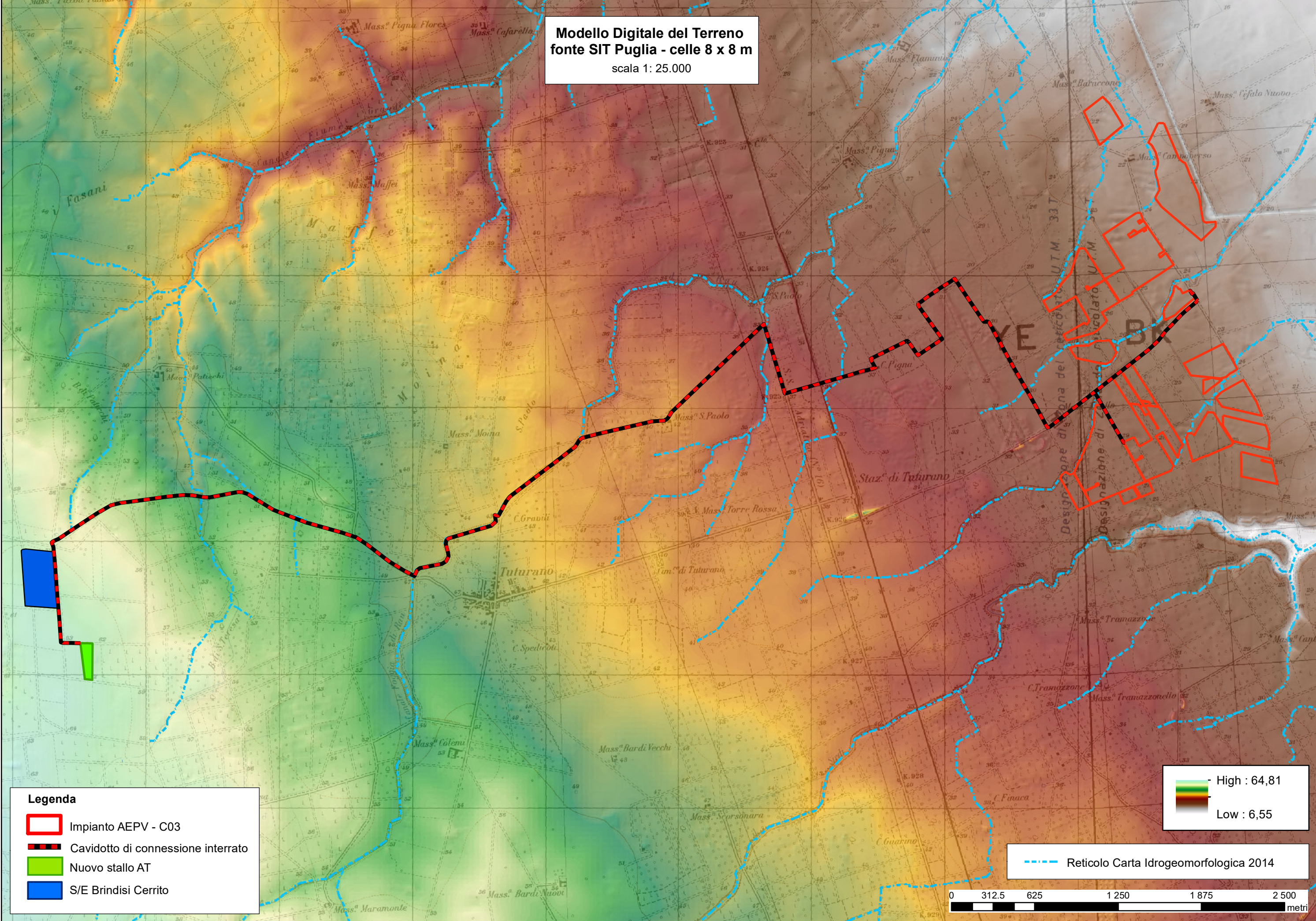
Legenda

-  Impianto AEPV - C03
-  Cavidotto di connessione interrato
-  Nuovo stallo AT
-  S/E Brindisi Cerrito





 Reticolo Carta Idrogeomorfologica 2014

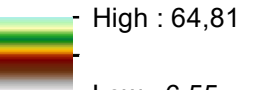



Modello Digitale del Terreno
fonte SIT Puglia - celle 8 x 8 m
scala 1: 25.000

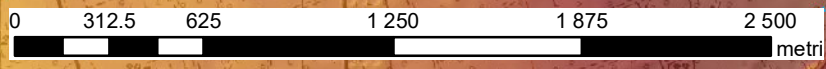


Legenda

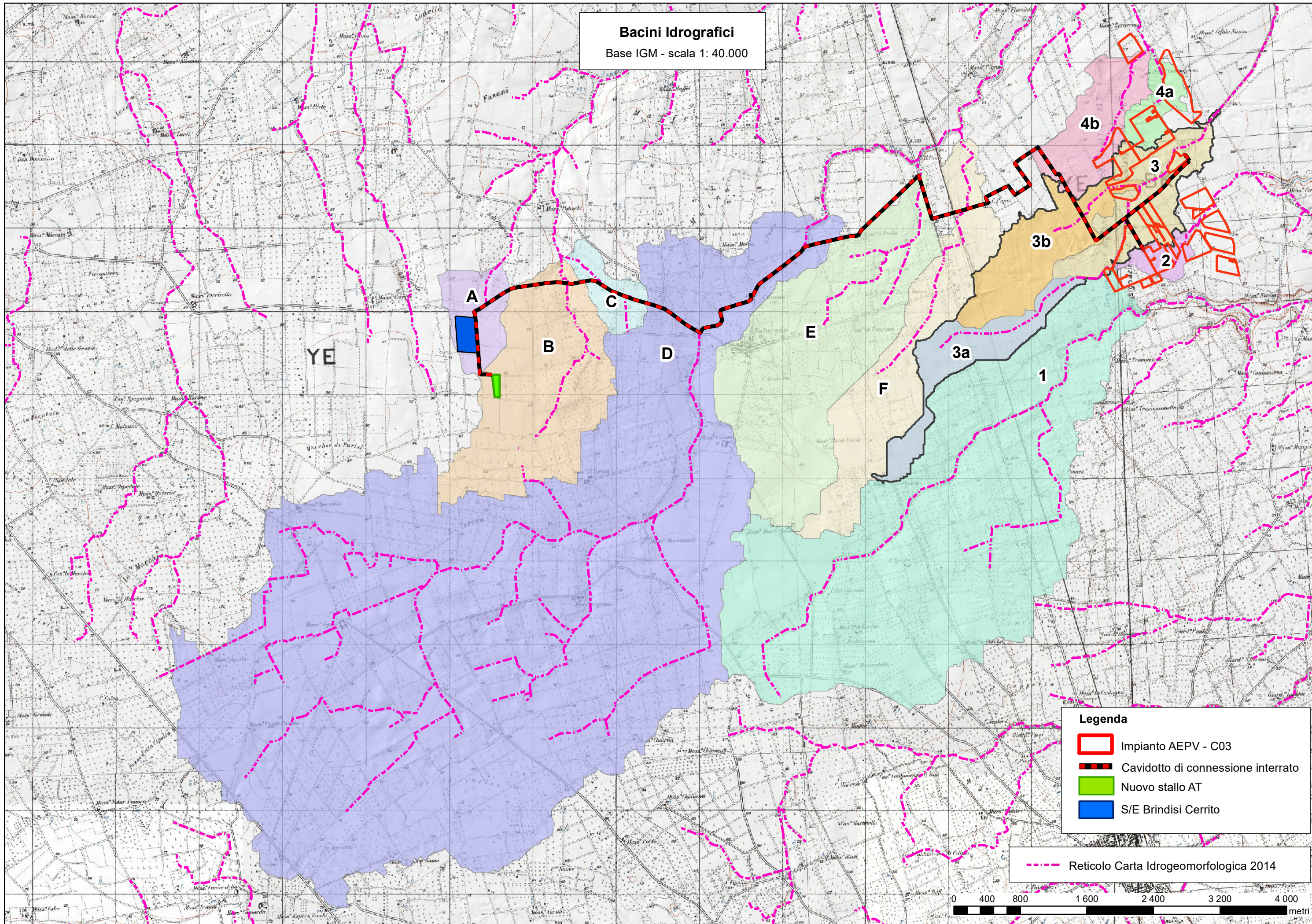
-  Impianto AEPV - C03
-  Cavidotto di connessione interrato
-  Nuovo stallo AT
-  S/E Brindisi Cerrito

 - High : 64,81
Low : 6,55

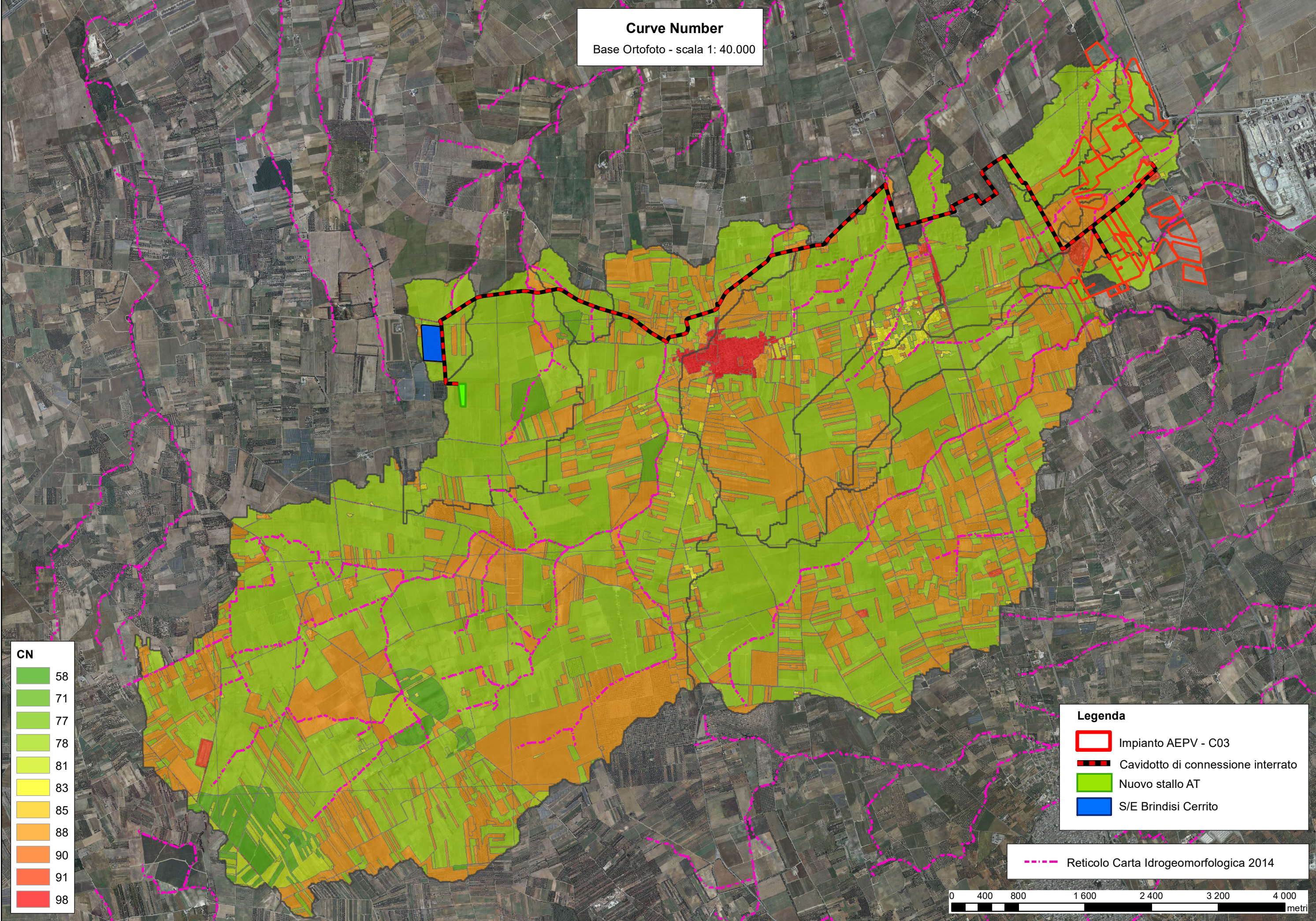
 Reticolo Carta Idrogeomorfologica 2014



Bacini Idrografici
Base IGM - scala 1: 40.000



Curve Number
Base Ortofoto - scala 1: 40.000

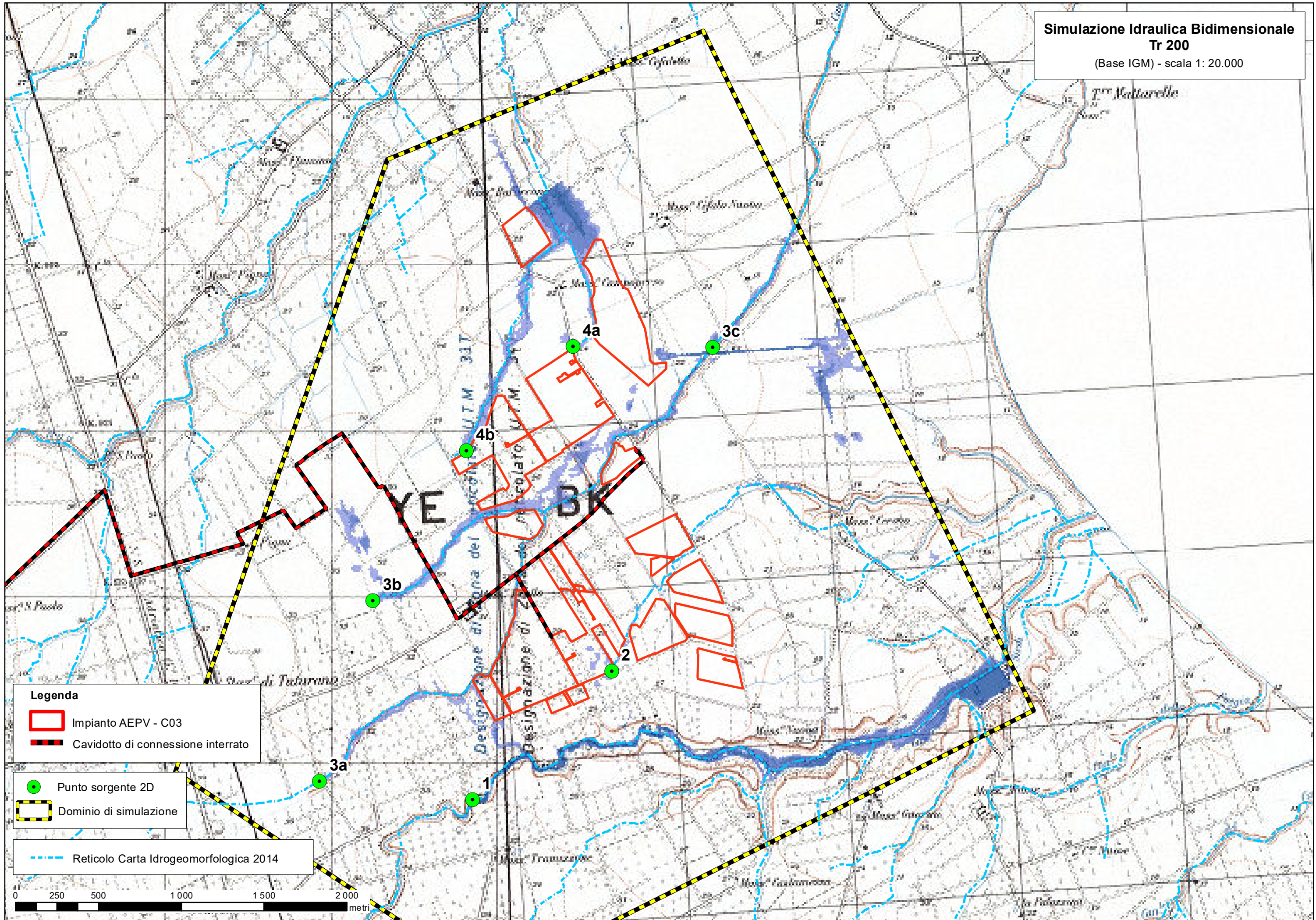


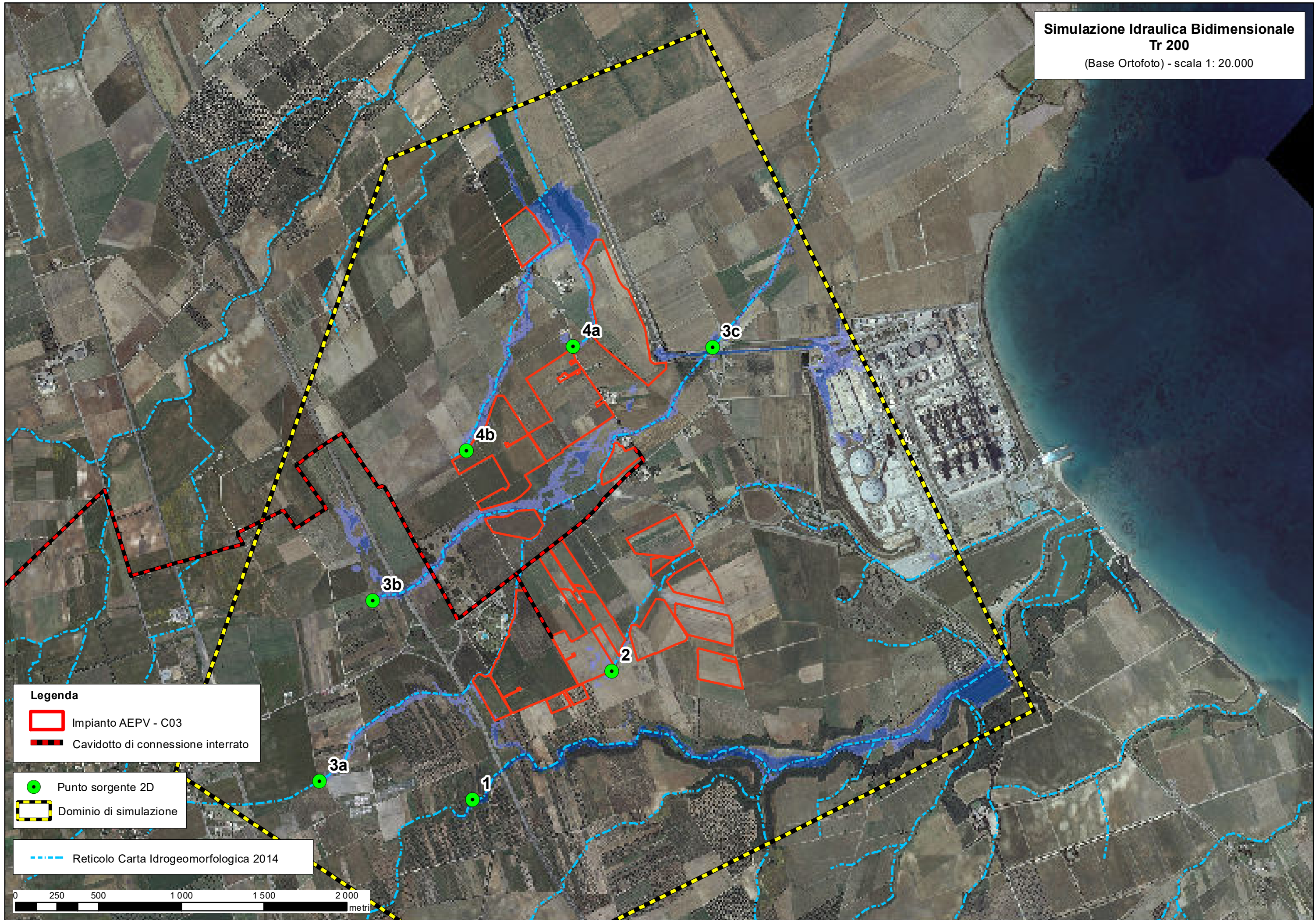
CN	
58	Light Green
71	Light Green
77	Light Green
78	Light Green
81	Light Green
83	Yellow-Green
85	Yellow-Green
88	Orange
90	Orange
91	Orange
98	Red

Legenda	
	Impianto AEPV - C03
	Cavidotto di connessione interrato
	Nuovo stallo AT
	S/E Brindisi Cerrito

Reticolo Carta Idrogeomorfologica 2014







Legenda

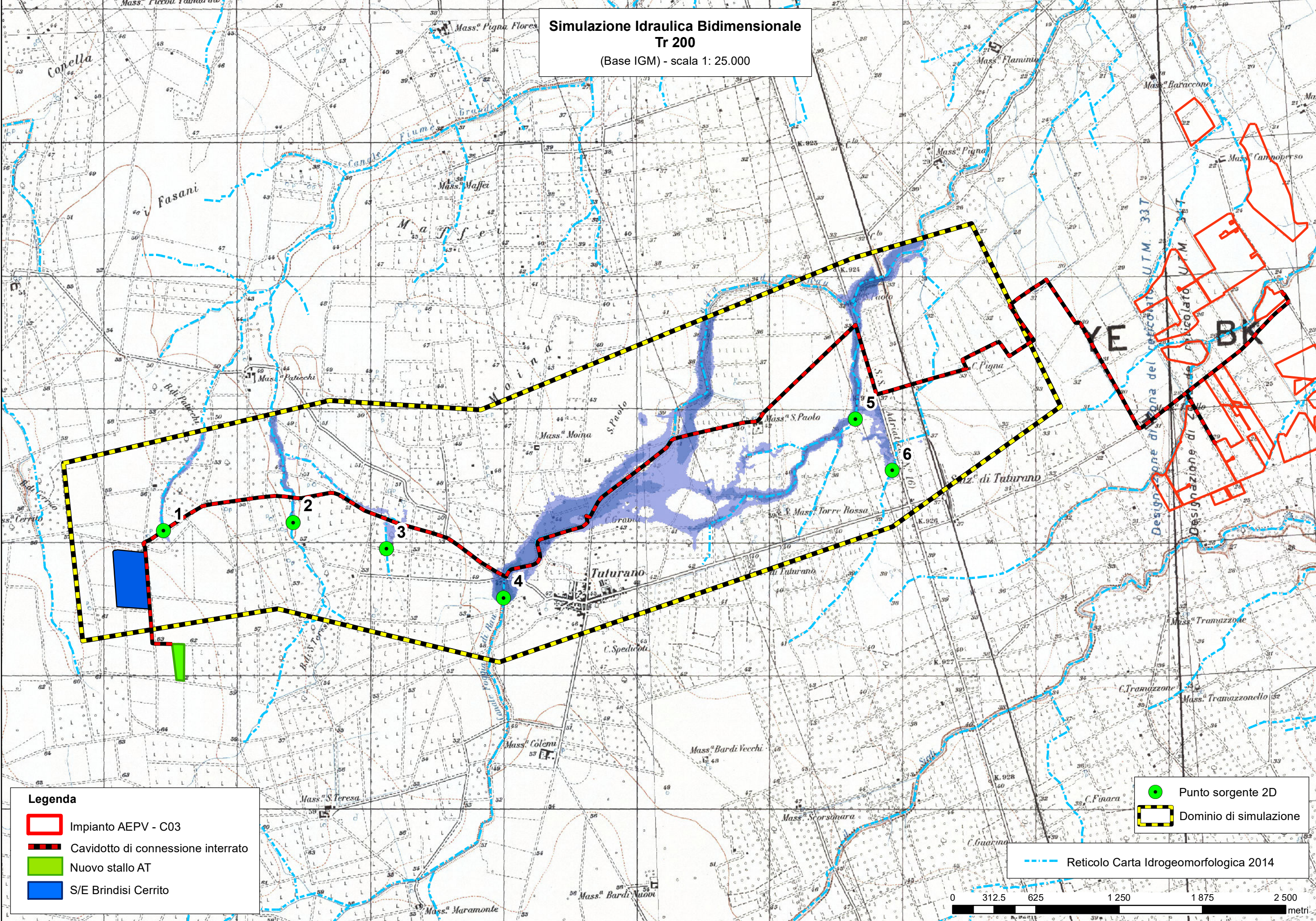
- Impianto AEPV - C03
- Cavidotto di connessione interrato

- Punto sorgente 2D
- Dominio di simulazione

- Reticolo Carta Idrogeomorfologica 2014

0 250 500 1 000 1 500 2 000 metri

Simulazione Idraulica Bidimensionale
Tr 200
(Base IGM) - scala 1: 25.000

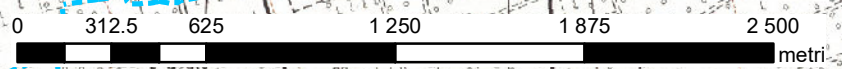


Legenda

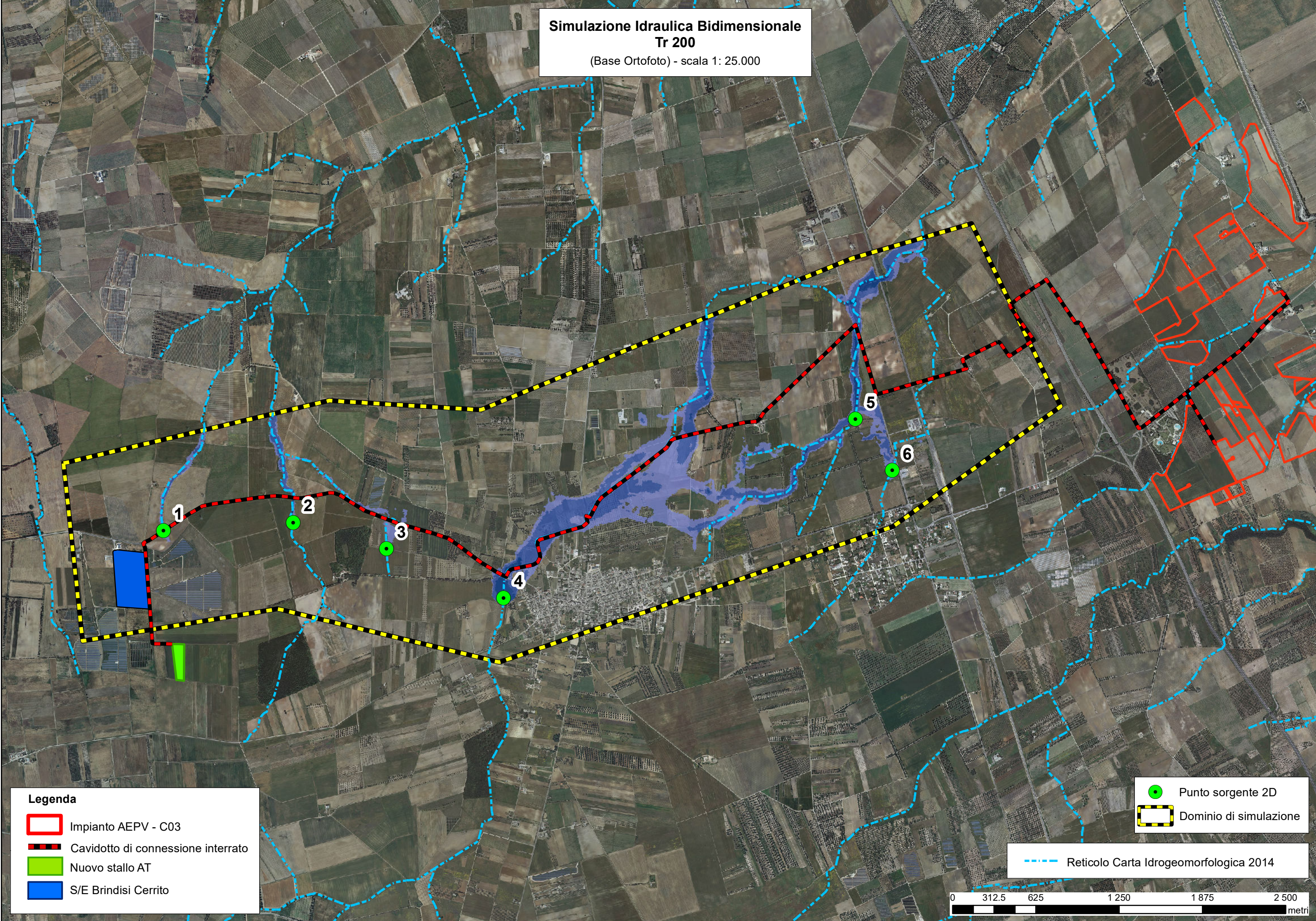
- Impianto AEPV - C03
- Cavidotto di connessione interrato
- Nuovo stallo AT
- S/E Brindisi Cerrito

- Punto sorgente 2D
- Dominio di simulazione





Reticolo Carta Idrogeomorfologica 2014






Simulazione Idraulica Bidimensionale
Tr 200
(Base Ortofoto) - scala 1: 25.000



Legenda

-  Impianto AEPV - C03
-  Cavidotto di connessione interrato
-  Nuovo stallo AT
-  S/E Brindisi Cerrito

-  Punto sorgente 2D
-  Dominio di simulazione

 Reticolo Carta Idrogeomorfologica 2014

