



SISTEMA DI TRASPORTO PUBBLICO DI TIPO FILOVIARIO

IL RESPONSABILE DEL PROCEDIMENTO
ING. DOMENICO MENNA

IL PROGETTISTA
ING. TIZIANO PANATO

VALIDATO
ING. ALESSANDRO ZAGO

APPROVATO
ING. DOMENICO MENNA

ACCORDO QUADRO REALIZZAZIONE DI PARCHEGGI SCAMBIATORI DENOMINATI PARK EST E OVEST A SERVIZIO DELLA FILOVIA DI VERONA PROGETTO DI FATTIBILITA' TECNICA-ECONOMICA PARCHEGGIO EST - LOTTO 2

ELABORATO
01.GEN.RE.04.1 RELAZIONE DI COMPATIBILITA' IDRAULICA

DATA EMISSIONE
31 Luglio 2023

SCALA
—

NOME FILE
PARK EST.PFTE.01.GEN.RE.04.1

1	08 Aprile 2025	Revisione Generale
0	31 Luglio 2023	Prima stesura

REV.	DATA	DESCRIZIONE DELLA MODIFICA
------	------	----------------------------

CONSULENZE SPECIALISTICHE - SERVICE DI PROGETTO :

Progettazione stradale



Ing. Maurizio Fabbiani
via Camuzzoni, 1 - VERONA
e-mail: info@infratecsrl.it
tel. 045 8101737

Compatibilità idraulica



Dott. Geol. Alberto Co'
via Camuzzoni, 1 - VERONA
e-mail: infocogeologi@gmail.com

DATA VALIDAZIONE

DATA APPROVAZIONE

ACCORDO QUADRO

REALIZZAZIONE DI PARCHEGGI SCAMBIATORI

DENOMINATI PARK EST E OVEST

A SERVIZIO DELLA FILOVIA DI VERONA

- PARK EST -

ELABORATO	VALUTAZIONE DI COMPATIBILITÀ IDRAULICA D.G.R.V. 2948 DEL 6 OTTOBRE 2009				
COMMITTENTE	AMT 3 S.p.A. – VENETO STRADE S.p.A.				
TECNICO / INCARICATO / I	Geol. Ilaria Mercì  Geol. Alberto Cò   Alberto Cò – Ilaria Mercì Geologi – Tecnici Ambientali infocogeologi@gmail.com via g.camuzzoni, 1 – 37138 verona p.iva 04383630235				
2		Mercì	Cò	Cò	27/06/24
1		Mercì	Cò	Cò	16/05/24
0		Mercì	Cò	Cò	31/07/23
REV	Descrizione	elaborato	verificato	approvato	data
CODICE	GS	1339	NUM. ELABORATO - 02		File: GS1339 – VCI Park Est.docx



INDICE

1	PREMESSA.....	3
2	NORMATIVA DI RIFERIMENTO.....	4
3	DESCRIZIONE PROGETTO.....	5
4	INQUADRAMENTO DELL'AREA IN ESAME.....	6
4.1	inquadramento geografico e vincolistico.....	6
4.2	inquadramento geologico e geomorfologico.....	9
4.3	inquadramento idrogeologico e idrografico.....	13
5	INDICAZIONI NORMATIVE.....	17
6	ANALISI IDROLOGICA.....	18
7	VALUTAZIONE DEGLI EFFETTI DELL'INTERVENTO.....	19
7.1	trasformazioni delle superfici in termini di impermeabilizzazione.....	19
7.2	criticità idrauliche e portate di deflusso.....	20
8	PROPOSTA DI MISURE COMPENSATIVE E/O DI MITIGAZIONE DEL RISCHIO.....	21
9	CONSIDERAZIONI CONCLUSIVE.....	25
	BIBLIOGRAFIA DI RIFERIMENTO.....	27

ALLEGATI AL TESTO

ALLEGATO 1:	COROGRAFIA IN SCALA 1:5.000
ALLEGATO 2:	TABULATO DI CALCOLO MISURE COMPENSATIVE



Verona, 27 giugno 2024

1 PREMESSA

Nell'ambito del progetto del parcheggio scambiatore denominato "Park Est" a servizio della filovia, da realizzarsi a margine dell'abitato del Quartiere di San Michele in Comune di Verona, viene redatto il presente studio in conformità a quanto indicato dalla Delibera della Giunta Regionale n. 3637 del 13 dicembre 2002 successivamente integrata e aggiornata dalla Delibera Regionale n. 1322 del 10 maggio 2006, poi modificata dalla D.G.R.V. n. 2948 del 6 ottobre 2009, la quale prevede che *per tutti gli strumenti urbanistici generali e le varianti, generali o parziali o che, comunque, possano recare trasformazioni del territorio tali da modificare il regime idraulico esistente, sia presentata una "Valutazione di Compatibilità Idraulica"*.

Scopo di tale elaborato è dimostrare l'ammissibilità degli interventi in progetto in relazione all'assetto idraulico dell'area, verificando le possibili interazioni e interferenze e prospettando soluzioni atte a garantire il corretto regime idraulico.

In tal senso, il presente elaborato, oltre a fornire una descrizione delle caratteristiche attuali dei luoghi interessati dal progetto, valuta le modifiche introdotte dall'intervento progettuale previsto, ne verifica l'ammissibilità e propone delle eventuali misure compensative secondo il principio dell'invarianza idraulica, allo scopo cioè di smaltire le acque meteoriche di dilavamento senza alterare il regime idraulico del territorio coinvolto.

In fase di redazione dello studio si è fatto specifico riferimento alla *"Relazione geologica e geotecnica"* redatta nell'ambito del *"Piano Urbanistico Attuativo ai sensi ex art. 6 L.R. 11/2004 Scheda Norma n. 402 – ATO 6 Progetto Definitivo - Opere di Sostenibilità"* (Unitech, dicembre 2017).



2 NORMATIVA DI RIFERIMENTO

La presente relazione è stata redatta in ottemperanza alla seguente Normativa di riferimento ed alle successive raccomandazioni:

LEGGE N. 179 31.07.2002 Disposizioni in materia ambientale.
D.G.R.V. N. 3637 DEL 13.12.2002 Legge 3 Agosto 1998, n. 267. Individuazione e perimetrazione delle aree a rischio idraulico e idrogeologico. Indicazioni per la formazione di nuovi strumenti urbanistici.
D.LGS. N. 152 DEL 03.04.2006 E S.M.I. Norme in materia ambientale.
D.G.R.V. N. 1322 DEL 10.05.2006 Legge 3 Agosto 1998, n°267. Individuazione e perimetrazione delle aree a rischio idraulico e idrogeologico. Nuove indicazioni per la formazione di nuovi strumenti urbanistici.
ALLEGATO A ALLA D.G.R.V. N. 1322 DEL 10.05.2006 Valutazione di compatibilità idraulica per la redazione degli strumenti urbanistici. Modalità operative e indicazioni tecniche.
D.G.R.V. N. 2267 DEL 24.07.2007 Piano di Tutela delle Acque. Approvazione delle norme di salvaguardia.
D.G.R.V. N. 2948 DEL 06.10.2009 Legge 3 Agosto 1998, n. 267 - Nuove indicazioni per la formazione degli strumenti urbanistici. Modifica delle delibere n. 1322/2006 e n. 1841/2007, in attuazione della sentenza del Consiglio di Stato n. 304 del 3 aprile 2009.
ALLEGATO A ALLA D.G.R.V. N. 2948 DEL 06.10.2009 Valutazione di compatibilità idraulica per la redazione degli strumenti urbanistici. Modalità operative e indicazioni tecniche.
D.G.R.V. N. 107 DEL 05.11.2009 Piano di tutela delle acque (P.T.A.). Norme per il governo del territorio.
D.G.R.V. N. 80 DEL 27.01.2011 Norme tecniche di attuazione del Piano di Tutela delle Acque - Linee guida applicative.
D.G.R.V. N. 842 DEL 15.05.2012 Modifica e approvazione del testo integrato delle norme tecniche di attuazione del Piano di Tutela delle Acque.
D.G.R.V. N. 1770 DEL 28.08.2012 Piano di Tutela delle Acque. Precisazioni.
DELIBERA DELL'AUTORITÀ DI BACINO DISTRETTUALE DELLE ALPI ORIENTALI 21.12.2021 N. 3 Il ciclo Piani di Gestione Rischio Alluvioni. I aggiornamento – Art. 14, comma 3 Direttiva 2007/60/CE. Adozione dell'aggiornamento del PGRI ai sensi degli artt. 65 e 66 del D. Lgs. 152 del 2006 e corrispondenti misure di salvaguardia.

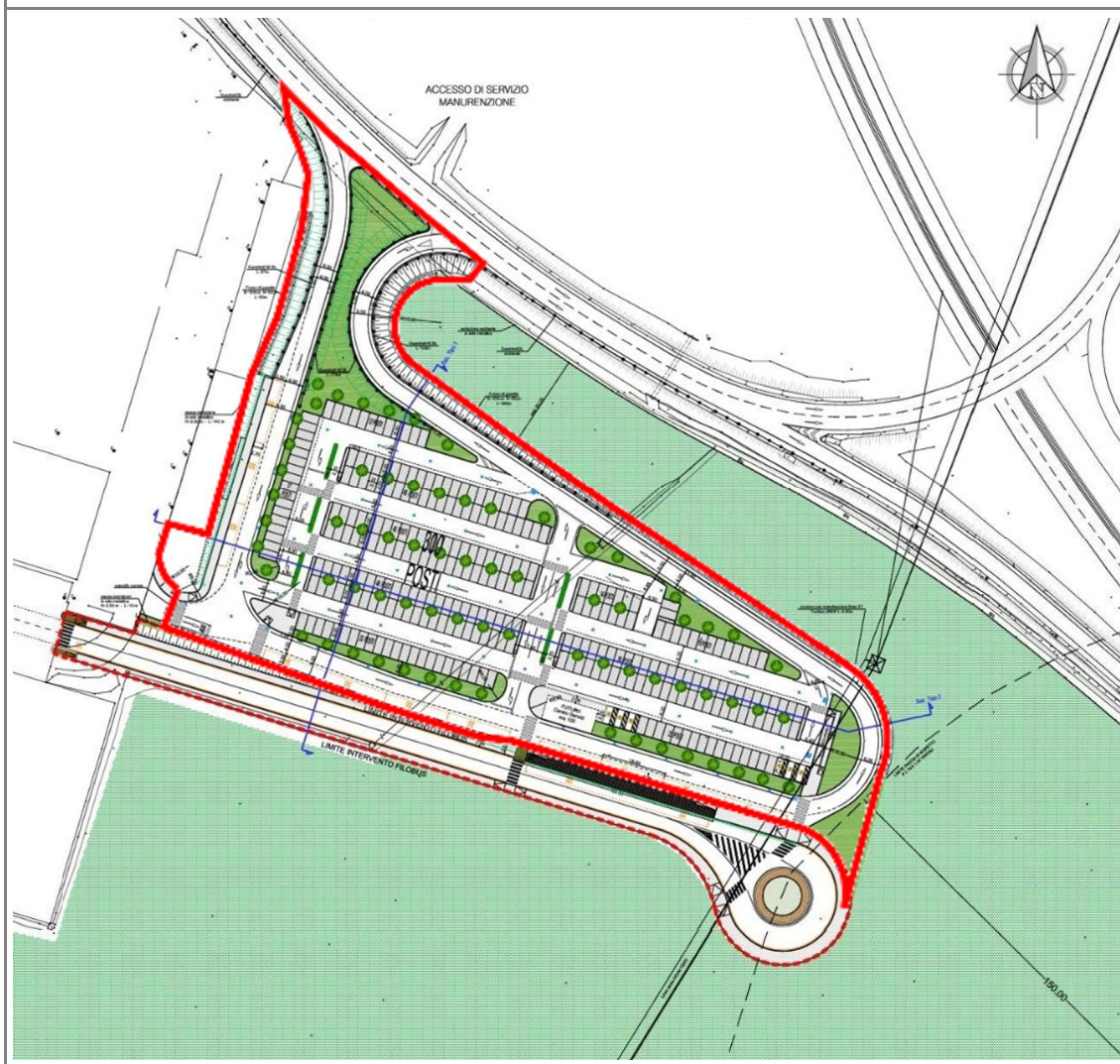


3 DESCRIZIONE PROGETTO

Con riferimento alla documentazione fornita dallo studio di progettazione Infratec srl Consulting Engineering (v. figura seguente), il progetto in esame interesserà un'area attualmente incolta di estensione pari a 1,7 ha ca. al fine di realizzare un parcheggio scambiatore in corrispondenza del capolinea Est della linea filobus. Prendendo ampio spunto dalla *"Relazione generale di progetto"* e considerando le finalità del presente elaborato, l'intervento in esame prevede sostanzialmente la realizzazione di:

- un asse stradale principale in uscita dalla rotatoria esistente, lungo il perimetro del parcheggio fino all'uscita sulla rotatoria per uno sviluppo di 590 ml tutta a senso unico di marcia;
- un'area parcheggio per 300 stalli auto e 11 BUS composta da corsie pavimentate di manovra, stalli auto in grigliato, percorsi pedonali;
- un'area destinata a moto e bici;
- aree a verde;
- un sistema di gestione delle acque meteoriche mediante la posa di pozzi disperdenti.

Fig. 1. Estratto da elaborati progettuali: planimetria generale con indicata *in rosso* l'area d'intervento.

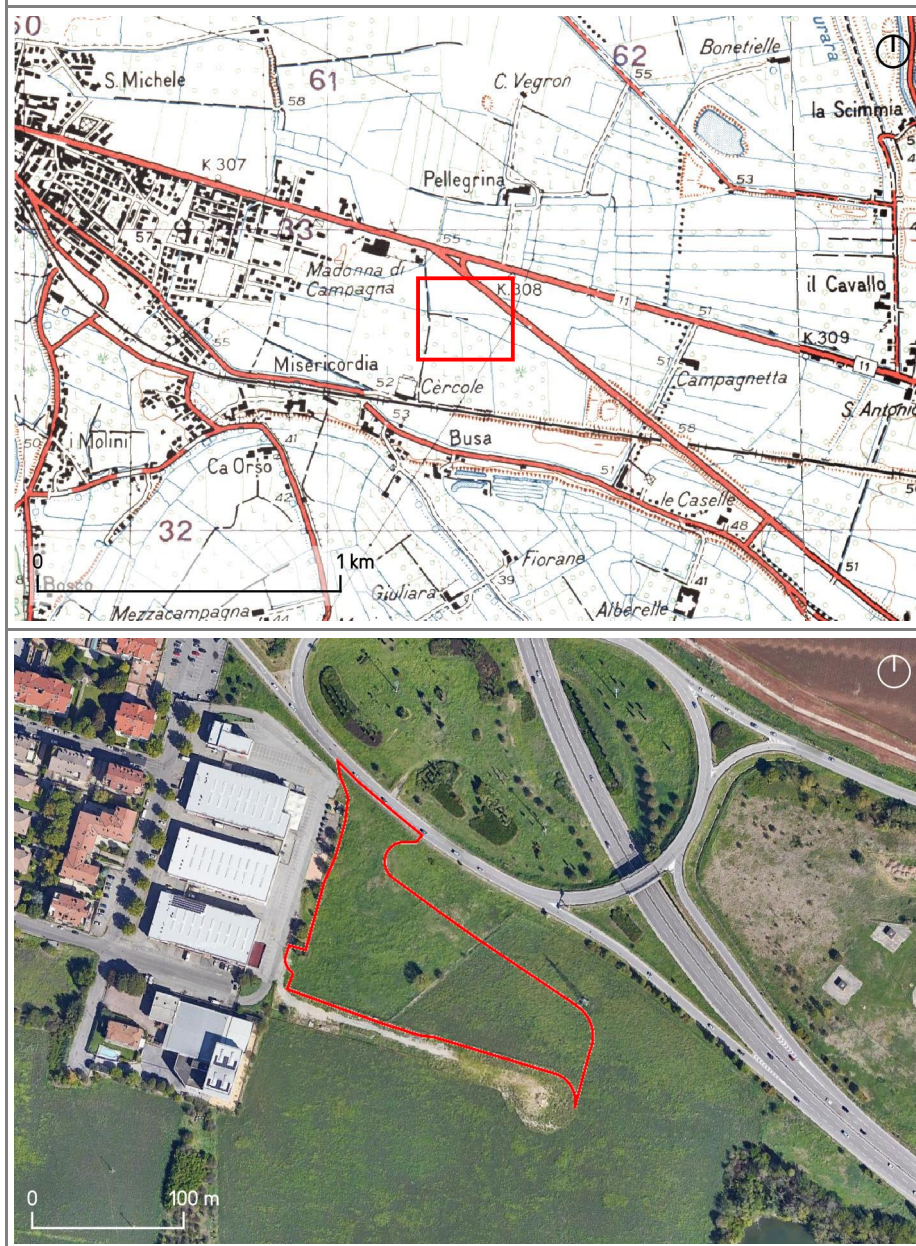


4 INQUADRAMENTO DELL'AREA IN ESAME

4.1 inquadramento geografico e vincolistico

Situata al margine orientale del territorio comunale di Verona, l'area d'interesse progettuale interessa un'area incolta (in passato quantomeno in parte oggetto di coltivazione), delimitato a Nord da Via Unità d'Italia, a Nord Est dal raccordo Autostradale e Tangenziale Est, nonché confinante ad Ovest con un'area edificata a destinazione produttiva ed a Sud con il futuro percorso del Filobus proveniente da Via Dolomiti verso il capolinea 1A.

Fig. 2. Inquadramento geografico su base IGM (*sotto*) e foto aerea del lotto in esame (*in basso*).

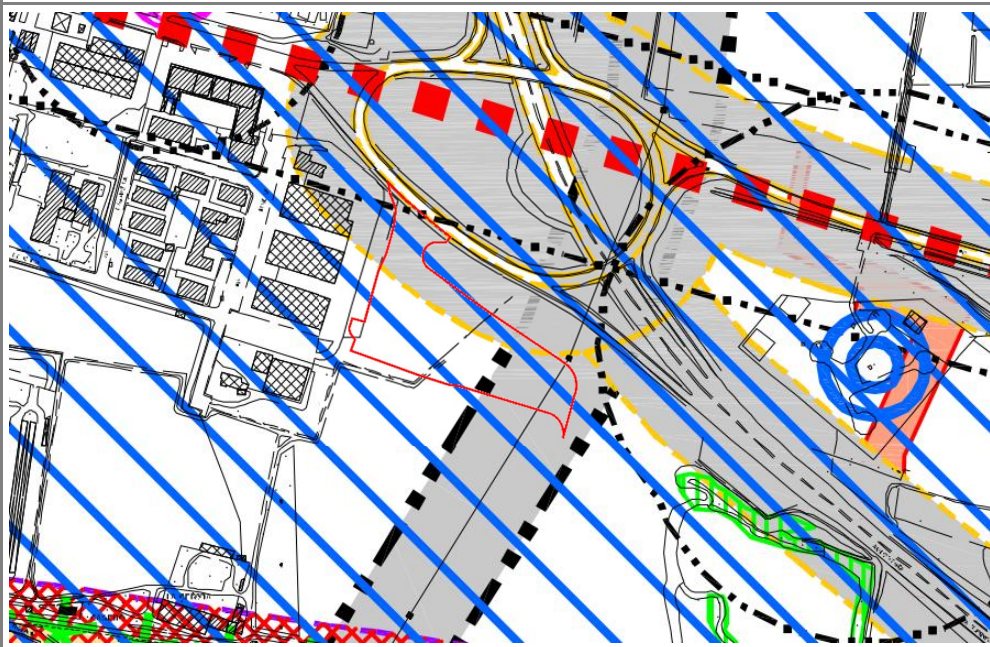


Per quanto riguarda la cartografia generale di riferimento, il territorio considerato ricade nel Foglio 49 III NO tavoletta "Verona" dell'IGM alla scala 1:25.000 e negli Elementi n. 124131 ("Verona San Michele") n. 124132 (Ca' del Bue) della Carta Tecnica Regionale del Veneto in scala 1:5.000 (v. All. 1).



Con specifico riferimento alle tematiche d'interesse, l'analisi del Piano di Assetto del Territorio del Comune di Verona, delle tavole e delle "norme tecniche di attuazione" ha evidenziato quanto segue.

Fig. 3. Estratto dalla "Carta dei Vincoli e della Pianificazione Territoriale", in rosso l'area in esame.



VINCOLI

----- vincolo sismico D.C.R. 67/03 (art. 8) – intero territorio comunale

PIANIFICAZIONE DI LIVELLO SUPERIORE

 area di ricarica degli acquiferi (art. 32)

Fig. 4. Estratto dalla "Carta delle Invarianti", in rosso l'area in esame.

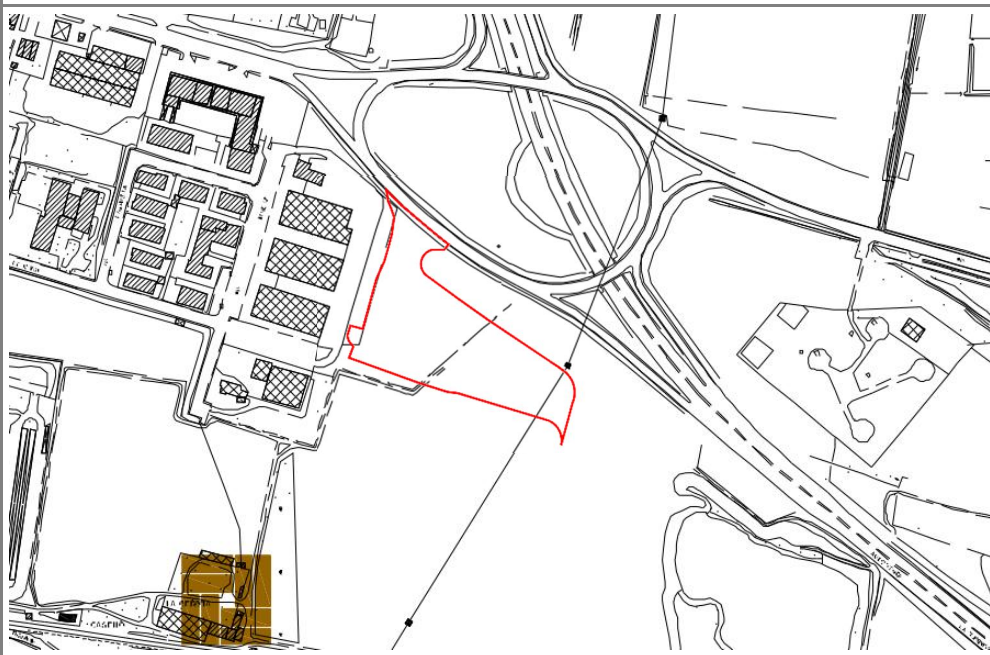
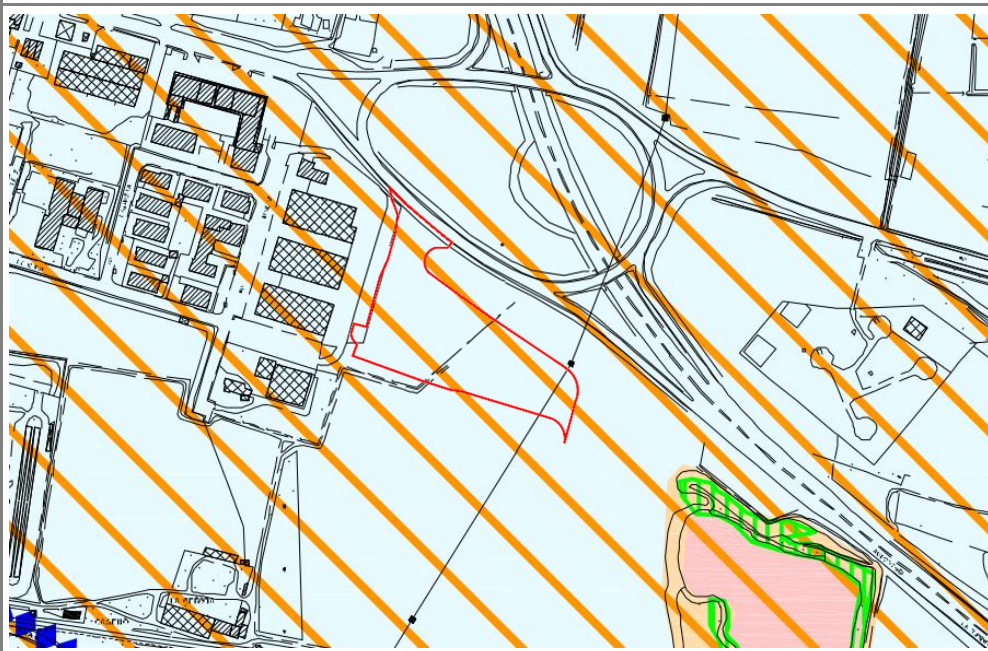




Fig. 5. Estratto dalla "Carta delle Fragilità", in rosso l'area in esame.



PENALITÀ AI FINI EDIFICATORI (art. 37)

 terreno ottimo

VULNERABILITÀ INTRINSECA DEGLI ACQUIFERI (art. 38)

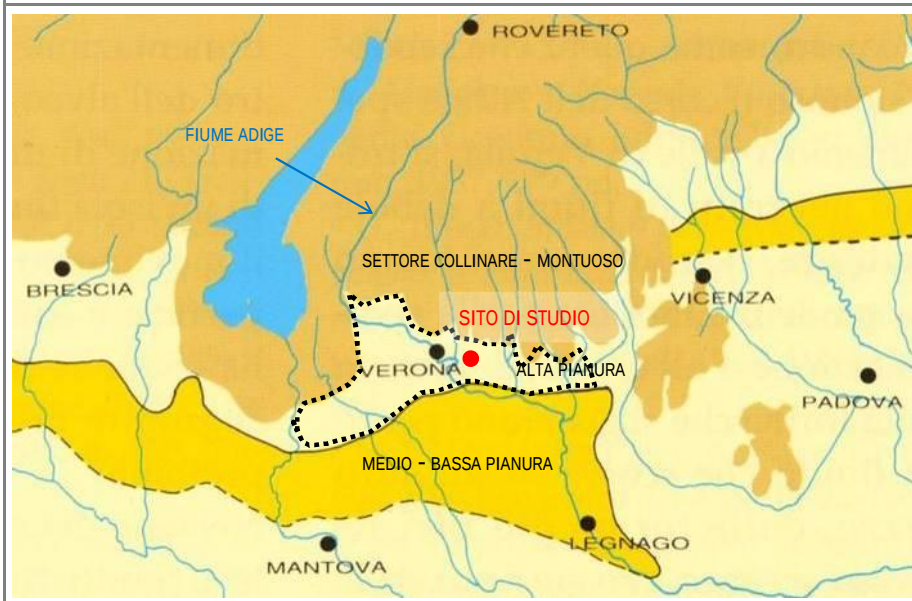
 unità A. vulnerabilità intrinseca alta

TAV.	NORMA / ANALISI
1	<u>Vincolo sismico (art. 8):</u> non rilevante ai fini del presente studio. <u>Area di ricarica degli acquiferi (art. 32):</u> l'appartenenza del sito a tali ambiti comporta la prevenzione nei riguardi della falda freatica, il rispetto di quanto previsto dall'art. 21 del D.Lgs. 152/2006 e dal Piano regionale di Tutela delle Acque (P.T.A.). <i>L'intervento in progetto prevederà adeguati sistemi di gestione delle acque meteoriche e dei reflui.</i>
2	<i>Nel sito in esame non vi sono invarianti di tipo geologico, geomorfologico e idrogeologico, né ambiti territoriali caratterizzati da particolari evidenze ed unicità geologiche.</i>
3	<u>Penalità ai fini edificatori (art. 37) - terreno ottimo:</u> non c'è alcun limite all'edificabilità; <i>Si rimanda agli specifici elaborati tecnici inerenti alle presenti tematiche presentati a corredo del progetto, nonché alle future fasi progettuali.</i> <u>Vulnerabilità intrinseca degli acquiferi (art. 38) – unità "A" vulnerabilità intrinseca alta:</u> qualsiasi progetto deve rispettare le previsioni del Piano regionale di Tutela delle Acque (P.T.A.). <i>Si rimanda a quanto precedentemente indicato.</i>

4.2 inquadramento geologico e geomorfologico

Dal punto di vista geologico e geomorfologico generale la porzione di territorio in esame ricade nell'ambito deposizionale dell'Alta Pianura veronese, ed in particolare nella porzione di transizione con la Medio - Bassa Pianura (v. figura seguente).

Fig. 6. Posizione rispetto a Verona dei tre contesti geomorfologici e geolitologici principali: I) Settore collinare – montuoso, II) Alta Pianura veronese, III) Medio – Bassa Pianura veronese (da Etsch, Adige – Il fiume gli uomini la storia, 1997).



L'evoluzione geomorfologica e geologica della pianura veronese è legata principalmente all'interferenza fra il Fiume Adige, le variazioni climatiche che si sono succedute durante il Quaternario e le conseguenti variazioni di portata del corso d'acqua a carattere fluvio-glaciale. Durante il Quaternario l'alternanza di fasi di espansione e di ritiro glaciale, con le conseguenti variazioni di flusso idrico e di trasporto solido, hanno determinato la formazione del *megafan* (o conoide) dell'Adige, un complesso sistema deposizionale che si estende, con forma a ventaglio, dallo sbocco della Val d'Adige fino a Legnago (v. Fig. 7 alla pagina seguente). Questo sistema ha avuto un'evoluzione complessa a partire da 15.000 anni fa, ossia con l'inizio del ritiro glaciale nell'area alpina: a causa della minor capacità di trasporto solido del fiume, il *megafan* è stato progressivamente inciso nella porzione apicale ed ha continuato a svilupparsi seppur con scarsi apporti sedimentari solamente nella porzione distale.

Il principale agente morfogenetico in corrispondenza della porzione di territorio oggetto di studio è pertanto rappresentato dal Fiume Adige con la sua grande conoide ed il suo piano di divagazione, scavato e terrazzato all'interno della conoide stessa. La maggior parte delle evidenze morfologiche sono quindi riconducibili all'evoluzione dell'idrografia attuale e pregressa (terrazzi, orli di scarpata, etc.), sebbene siano per lo più celate dalle pratiche agricole nonché dall'antropizzazione ed urbanizzazione del territorio.

Il sito d'interesse progettuale si colloca nello specifico in sinistra idrografica del fiume Adige, in corrispondenza di un terrazzo fluviale (ambito deposizionale dell'Antica Conoide) compreso tra lo sbocco della Valpantena a Nord ed il piano di divagazione, dal quale risulta separato da una scarpata morfologica che, nell'area in esame, raggiunge una decina di metri di dislivello (v. Fig. 8 alla pagina seguente).



Fig. 7. Schema estratto da *"Alluvial fans and megafans along the southern side of the Alps"* (da A. Fontana, P. Mozzi, M. Marchetti, 2014); in rosso l'ubicazione del sito in esame rispetto al *megafan* dell'Adige (n. 12).

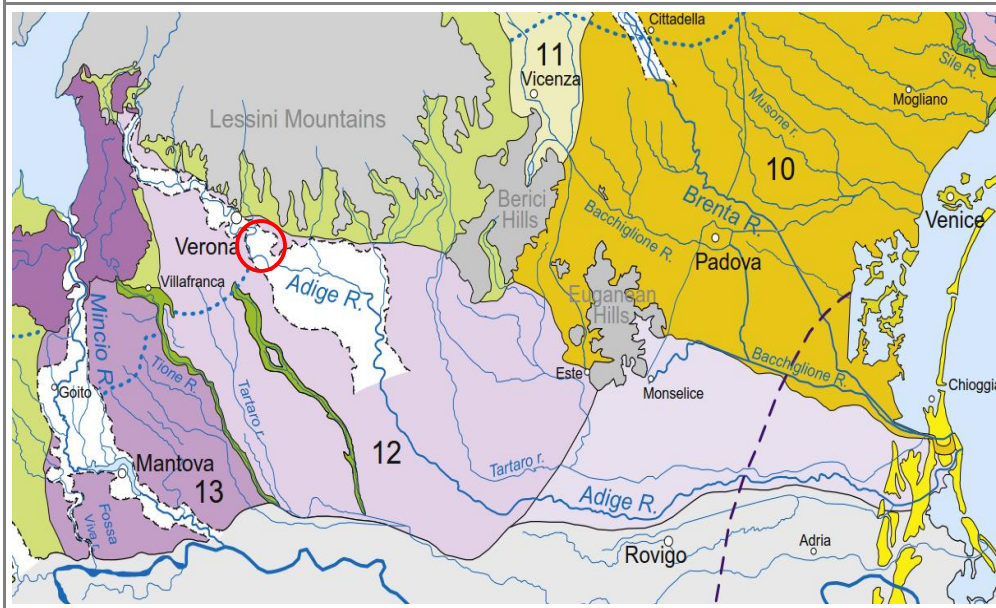
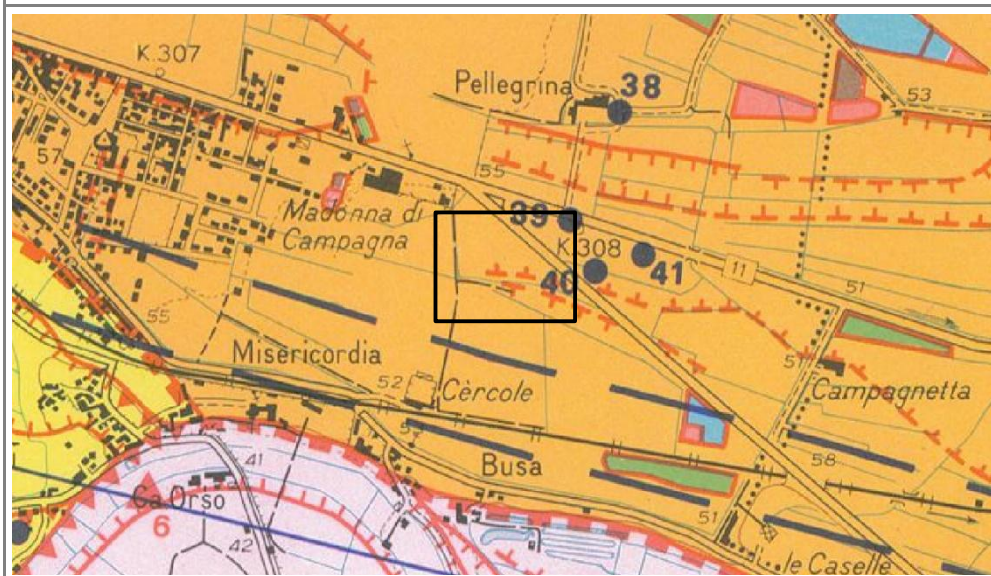


Fig. 8. Estratto fuori scala dalla *"Carta Geomorfologica della porzione a Sud - Est della pianura di Verona"* (Museo civico di Storia Naturale di Verona – Sorbini L. et alii.), scala originaria 1:25.000. In nero l'ubicazione del sito di studio.



CONOIDE DELL'ADIGE (Würm – attuale)

 alluvioni prevalentemente ghiaiose

PIANO DI DIVAGAZIONE DELL'ADIGE (Würm (?) – attuale)

 alluvioni prevalentemente ghiaiose

 alluvioni prevalentemente limose

 orlo di terrazzo tra il conoide ed il piano di divagazione dell'Adige: maggiore di 3 m, minore di 3 m, poco evidente

 orlo di terrazzo di altezza superiore a 3 m

 orlo di terrazzo di altezza inferiore a 3 m

 orlo di terrazzo e limite di dosso poco evidente

 cave

 ubicazione stratigrafia



Posto ad una quota altimetrica di riferimento compresa tra 51 m e 53 m ca. s.l.m.m., il lotto s'inserisce in un contesto blandamente degradante verso Sud e Sud Est e presenta una morfologia subpianeggiante, ragionevolmente in parte modificata dalle pratiche agricole succedutesi nel tempo.

L'assetto litostratigrafico locale rispecchia il percorso evolutivo in precedenza esposto. In generale, in ragione della natura del trasporto fluviale, è venuta a determinarsi una progressiva diminuzione granulometrica dei depositi procedendo dalla parte apicale del megafan (Alta Pianura), caratterizzata da granulometrie prevalentemente grossolane (ghiaie ciottolose in matrice sabbiosa), verso la parte più distale dello stesso (Media e Bassa Pianura), caratterizzata viceversa da terreni più fini (da sabbiosi a limosi e argillosi).

Va inoltre sottolineato come la vicinanza con i rilievi collinari abbia favorito l'interferenza tra l'azione deposizionale del fiume Adige, quella dei corsi d'acqua provenienti dalle valli lessinee e dinamiche di versante. Il sottosuolo dell'area di studio è infatti interessato dalla presenza di alcuni livelli limoso – argillosi dotati di una buona continuità laterale intercalati ai depositi grossolani dell'Adige, il più superficiale dei quali si colloca ad una profondità di alcune decine di metri dal piano campagna.

Con specifico riferimento al sito di studio ed all'estratto cartografico riportato in Fig. 8 alla pagina precedente, il primo sottosuolo dell'area di futuro intervento risulta costituito da alluvioni prevalentemente ghiaiose dell'antica conoide dell'Adige.

Per quanto riguarda la ricostruzione dell'assetto stratigrafico in profondità, si è fatto iniziale riferimento alle stratigrafie di alcuni pozzi (v. tabelle a seguire) posti poco a Nord rispetto all'ambito d'intervento ed ubicati come indicato nella già citata Fig. 8 di cui alla pagina precedente.

STRATIGRAFIA N. 39		STRATIGRAFIA N. 40		STRATIGRAFIA N. 41	
PROFONDITÀ (m da p.c.)	LITOLOGIA	PROFONDITÀ (m da p.c.)	LITOLOGIA	PROFONDITÀ (m da p.c.)	LITOLOGIA
0,0 ÷ 14,0	ghiaia	0,0 ÷ 12,5	ghiaia	0,0 ÷ 12,5	ghiaia
14,0 ÷ 20,5	argilla	12,5 ÷ 19,5	argilla	12,5 ÷ 19,6	argilla
20,5 ÷ 33,0	sabbia e ghiaia	19,5 ÷ 28,5	sabbia e ghiaia	19,6 ÷ 24,5	ghiaia
33,0 ÷ 35,5	torba	28,5 ÷ 31,5	torba con sabbia	24,5 ÷ 26,0	argilla
35,5 ÷ 58,0	sabbia e ghiaia	31,5 ÷ 58,5	sabbia e ghiaia	26,0 ÷ 31,4	sabbia
58,0 ÷ 61,0	argilla	58,5 ÷ 61,0	argilla	31,4 ÷ 33,0	argilla
61,0 ÷ 63,0	ghiaia	61,0 ÷ 67,5	ghiaia e sabbia	33,0 ÷ 56,7	ghiaia e sabbia
63,0 ÷ 65,0	argilla con sabbia	67,5 ÷ 69,5	argilla	56,7 ÷ 59,3	argilla
65,0 ÷ 86,5	ghiaia e sabbia	69,5 ÷ 86,5	ghiaia e sabbia	59,3 ÷ 84,8	ghiaia
86,5 ÷ 90,5	argilla con sabbia	86,5 ÷ 89,5	argilla	84,8 ÷ 91,5	argilla
90,5 ÷ 92,0	sabbia	89,5 ÷ 92,0	sabbia	91,5 ÷ 112,0	ghiaia
92,0 ÷ 95,0	argilla	92,0 ÷ 95,8	argilla	112,0 ÷ 127,0	argilla
95,0 ÷ 114,0	ghiaia e sabbia	95,8 ÷ 114,5	ghiaia e sabbia	127,0 ÷ 129,0	ghiaia
114,0 ÷ 122,0	argilla marnosa	114,5 ÷ 129,0	argilla con sabbia	129,0 ÷ 148,0	argilla

Come visibile da quanto sopra riportato, l'assetto stratigrafico risulta rappresentato da prevalenti ghiaie e sabbie localmente interrotte da orizzonti argilloso dotati di spessore plurimetrico e buona continuità laterale. In corrispondenza dell'area di studio il primo di tali orizzonti si pone ad una profondità di 12 ÷ 14 m dal p.c.



Visto quanto alle pagine precedenti, per ricostruire l'assetto di dettaglio del sito in esame ci si è basati, come già accennato in premessa, ai risultati di uno studio condotto in passato che ha interessato in parte anche l'area d'interesse progettuale mediante l'esecuzione di n. 03 trincee esplorative e di n. 01 prova di permeabilità.

Rimandando al Par. seguente per quanto riguarda le caratteristiche di permeabilità del primo sottosuolo, nel seguito viene schematizzato il modello geologico di riferimento per l'area d'interesse progettuale:

UNITÀ GEOLOGICA	SPESSORE	DESCRIZIONE LITOLOGICA
Tv	decimetrico	LIMO E SABBIA CON GHIAIA E CIOTTOLI, di colore bruno. Presenza di radici e resti vegetali. Orizzonte costituente il terreno superficiale in parte rimaneggiato dalle pratiche agricole.
GL	decimetrico	GHIAIA CON CIOTTOLI LIMOSA DEBOLMENTE SABBIOSA, di colore marrone. I clasti si presentano poligenici, ben arrotondati e con basso grado di sfericità. Deposito umido, con basso grado di addensamento.
Gs	metrico	GHIAIA CON CIOTTOLI SABBIOSA di colore grigio – nocciola. I clasti si presentano poligenici, eterogranulari, ben arrotondati e con medio - basso grado di sfericità; le dimensioni dei ciottoli variano da 2 a 8 cm, con numerosi trovanti di dimensioni decimetriche ($\varnothing \approx 40$ cm). Deposito asciutto, da mediamente a poco addensato, talora sciolto.

Con riferimento alla tabella di cui sopra si sottolineano di seguito le seguenti considerazioni:

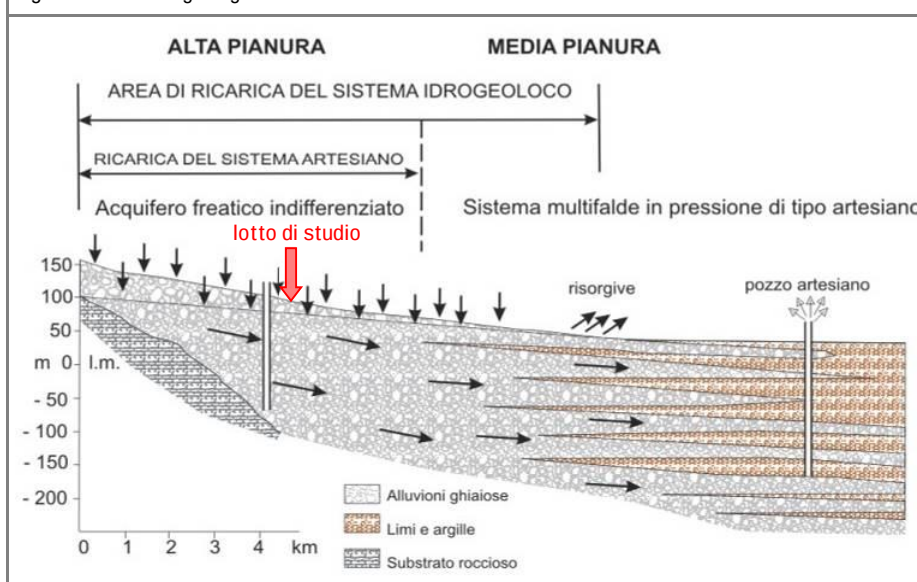
- il modello geologico di riferimento risulta dotato di buona continuità laterale;
 - al di sotto di un primo orizzonte di terreno vegetale (unità Tv"), si riscontrano depositi prevalentemente ghiaiosi e ciottolosi con frazione secondaria da limosa (unità "GL"), superficialmente, a sabbiosa (unità "Gs");
 - le informazioni a carattere bibliografico e cartografico consultate, unitamente a dati d'archivio, indicano come la continuità verticale dei depositi prevalentemente ghiaiosi sia interrotta da un primo orizzonte di potenza metrica a composizione fine solamente a partire da 12 ÷ 14 metri di profondità da p.c.
- Da un punto di vista geologico e geomorfologico in corrispondenza del sito di studio non sono riscontrabili né evidenze che indichino situazioni di particolare criticità né fenomeni di dissesto in atto, quiescenti o in evoluzione, che possano coinvolgere il sito in esame. Si ritiene che il progetto in esame non comporti modifiche che possano incidere sulla stabilità locale dei luoghi.

4.3 inquadramento idrogeologico e idrografico

La suddivisione della pianura veronese precedentemente fornita su base litostratigrafica viene riproposta nel seguito da un punto di vista idrogeologico (v. figura seguente):

- I. SETTORE COLLINARE. I fenomeni carsici e di fratturazione sono talmente numerosi ed importanti che la circolazione idrica superficiale è presente solo in occasione di eventi meteorici particolarmente intensi.
- II. ALTA PIANURA. L'Alta pianura è sede di un acquifero freatico indifferenziato con direzione di deflusso circa Nord Ovest – Sud Est. L'elevata permeabilità e l'omogeneità del sottosuolo permettono l'infiltrazione delle acque superficiali e fanno di questo territorio "area di ricarica" degli acquiferi.
- III. MEDIO - BASSA PIANURA. Ambiente litologicamente caratterizzato da alternanze di orizzonti continui limo – argillosi e strati permeabili, e per questo caratterizzato dalla sovrapposizione di *acquicludi* e di falde idriche in pressione. In questa porzione di territorio prevalgono pertanto depositi a permeabilità medio bassa, utili come protezione delle acque di qualità profonde.

Fig. 9. Schema idrogeologico della Pianura Veronese.

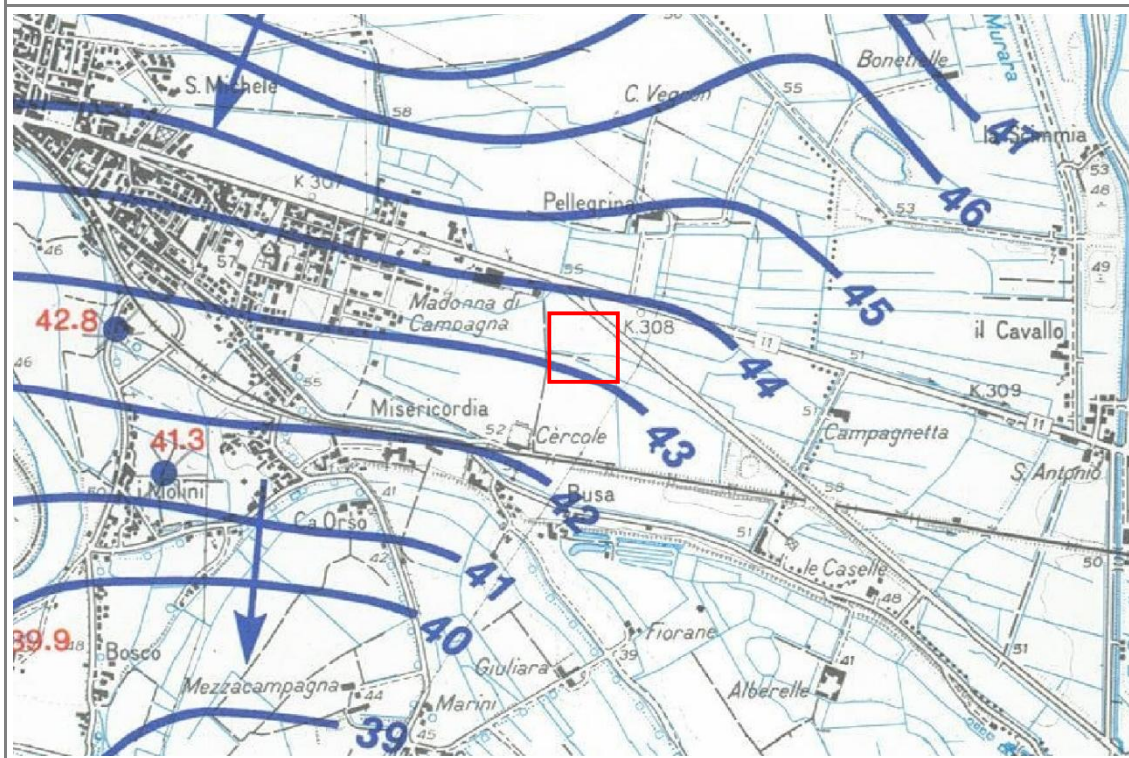


Il limite fra l'Alta e la Medio – Bassa Pianura è segnato dal limite superiore della fascia delle risorgive, cioè la zona entro cui la superficie piezometrica intercetta quella topografica con conseguente venuta a giorno della falda freatica. In corrispondenza di tale fascia si origina un fitto sistema idrografico costituito dai fiumi di risorgiva che, nel corso del Quaternario, hanno contribuito alla formazione della struttura sedimentaria della Media e Bassa Pianura.

Il sito di studio ricade come visto in corrispondenza dell'Alta Pianura, dove lo spesso materasso alluvionale costituito da depositi ghiaiosi e sabbiosi rappresenta un importante acquifero freatico che ospita una falda di elevata potenzialità, la cui tavola d'acqua si trova a profondità variabile dal piano campagna in ragione della topografia dei luoghi e del gradiente della falda stessa. In quest'area, tale complesso viene alimentato principalmente da Nord ad opera dei deflussi sotterranei provenienti dai Lessini, nonché dalle dispersioni subalveo del Fiume Adige e dalle precipitazioni piovose che ricaricano direttamente il sistema indifferenziato dell'Alta Pianura veronese.

Per quanto riguarda l'assetto freaticometrico dell'area in esame si rimanda alla figura seguente da cui emerge come in corrispondenza del sito di studio (quota altimetrica $51 \div 53$ m s.l.m.m.) la superficie piezometrica si attesti in periodo di morbida ad una quota compresa tra 43 e 44 m.s.l.m., garantendo quindi un franco plurimetrico rispetto al piano campagna, confermato dai dati freaticometrici relativi ai pozzi presenti nelle vicinanze del sito di studio.

Fig. 10. Estratto fuori scala dalla "Carta idrogeologica dell'Alta Pianura dell'Adige" (Dal Prà e De Rossi, 1989). I numeri a fianco ai punti blu (pozzi) e delle linee blu (isofreatiche) indicano la quota sul livello del mare della superficie della falda, misurata nel 1986. In rosso l'ubicazione del sito di intervento.

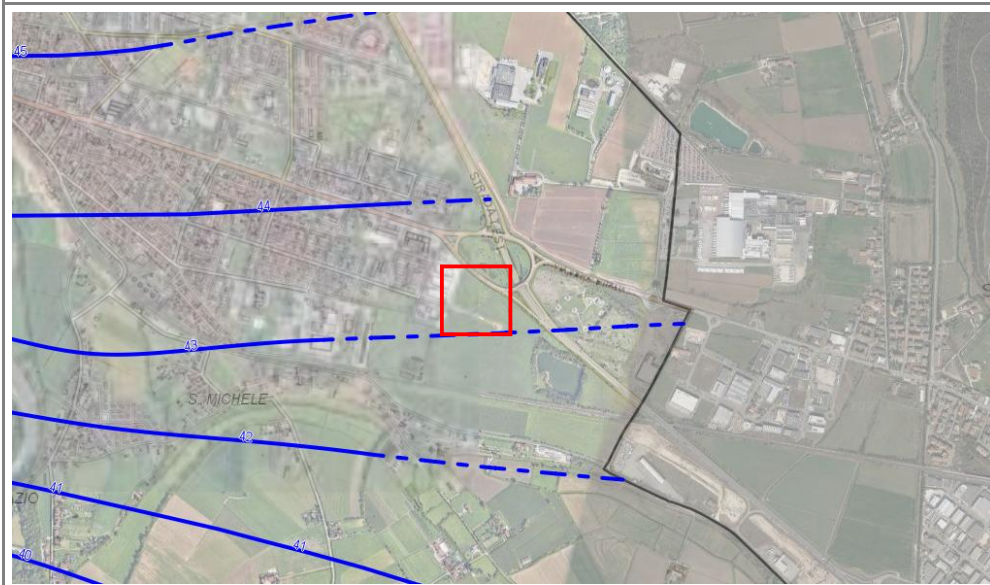


Per completezza in Fig. 11 alla pagina seguente si riporta un estratto dalla mappa idrogeologica della Pianura (mappa n. 290) consultabile sul portale SIGI del Comune di Verona. Derivanti dall'interpolazione di dati acquisiti nel corso di una campagna di rilievo eseguita tra agosto e settembre dell'anno 2017, i dati confermano come in corrispondenza dell'area d'interesse la falda freatica si attesti tra le quote altimetriche di 43 e 44 m ca. s.l.m.m. confermando pertanto la significativa soggiacenza dal piano campagna.

È doveroso sottolineare come i dati riportati nella cartografia siano peraltro da ritenersi cautelativi, considerando l'approfondimento subito dalla falda nella regione a causa dell'intensivo e sempre crescente sfruttamento della risorsa idrica per scopi prevalentemente civili. Dalla ricostruzione dell'andamento delle isofreatiche è infine possibile osservare come l'area di studio sia caratterizzata da un generale deflusso sotterraneo con direzione Nord Ovest – Sud Est e gradiente idraulico prossimo ad un valore del 3‰ ca.

→ Alla luce dell'assetto idrogeologico sopra ricostruito, si ritiene che l'intervento in esame non interferirà direttamente con la falda freatica né andrà ad influire sulle attuali condizioni del deflusso sotterraneo.

Fig. 11. Estratto da portale SIGI (mappa n. 290) del Comune di Verona rappresentante l'assetto freaticometrico derivante dai dati raccolti nel 2017.



Per quanto concerne la permeabilità del primo sottosuolo si fa riferimento alla “*Carta delle Particolarità Idrogeologiche*” del P.T.P. (v. figura seguente) da cui emerge la presenza di sedimenti con un grado di permeabilità generalmente elevato per porosità, legato pertanto alla buona capacità drenante dei terreni ghiaioso – sabbiosi subaffioranti nell'area di intervento.

Fig. 12. Estratto dalla “*Carta delle Particolarità Idrogeologiche*” (Tav. “123 SE”) del P.T.P. della Provincia di Verona. In rosso l’ubicazione del sito di studio.



- | | |
|---|---|
|  | permeabilità generalmente alta per porosità |
|  | permeabilità medio - bassa per porosità |
|  | pozzo freatico principale e/o sondaggio geognostico [profondità falda (m) / profondità pozzo sondaggio (m)] |
|  | ambiti di pianura ad elevata vulnerabilità idrogeologica |

Da un punto di vista idrografico (v. figura seguente), il principale elemento in corrispondenza della porzione di territorio in esame è rappresentato dal Fiume Adige, la cui sponda sinistra dista 1,5 km ca. in direzione Sud Ovest rispetto al sito in esame. Secondariamente si segnala la presenza del Fiume Antanello, corso d'acqua che nasce da una risorgiva alcune centinaia di metri a Sud rispetto al sito in esame. Oltre all'idrografia naturale si riconoscono una serie di elementi di origine antropica, ossia fossi e canali a gestione consortile.

[illegible]

→ Il sito d'intervento non si inserisce entro vallecole o zone di concentrazione privilegiata delle acque meteoriche e si pone inoltre all'esterno di aree potenzialmente inondabili. Pur in assenza di riscontri diretti, si ritiene che in corrispondenza del sito di studio il deflusso superficiale delle acque di corrivazione avvenga in modo apparentemente uniforme ed in maniera diffusa senza la formazione di specifiche direzioni di scorrimento, ristagni idrici o difficoltà di drenaggio anche in ragione della granulometria prevalentemente grossolana dei terreni presenti. Detto ciò, il presente studio è finalizzato a quantificare il volume minimo di invaso da garantire per poter assicurare condizioni di invarianza idraulica a seguito delle trasformazioni previste da progetto.



5 INDICAZIONI NORMATIVE

Nel redigere il presente elaborato si è fatto riferimento alla normativa regionale che con la D.G.R.V. n. 2948/2009 (L. 3 agosto 1998, n. 267 - Nuove indicazioni per la formazione degli strumenti urbanistici. Modifica delle delibere n.1322/2006 e n. 1841/2007 in attuazione della sentenza del Consiglio di Stato n. 304 del 3 aprile 2009) ed il relativo Allegato A definisce quattro classi sulla base di soglie dimensionali legate all'estensione superficiale dell'area d'intervento:

CLASSE DI INTERVENTO	DEFINIZIONE
TRASCURABILE IMPERMEABILIZZAZIONE POTENZIALE	intervento su superfici di estensione inferiore a 0.1 Ha
MODESTA IMPERMEABILIZZAZIONE POTENZIALE	intervento su superfici comprese fra 0.1 e 1 Ha
SIGNIFICATIVA IMPERMEABILIZZAZIONE POTENZIALE	intervento su superfici comprese fra 1 e 10 Ha; interventi su superfici di estensione oltre 10 Ha con $imp < 0,3$
MARCATA IMPERMEABILIZZAZIONE POTENZIALE	intervento su superfici superiori a 10 Ha con $imp > 0,3$

Nel valutare gli effetti dell'intervento di trasformazione si fa quindi riferimento a differenti criteri in relazione alla classe d'intervento considerata e caratterizzati da un livello di approfondimento crescente. In particolare, in caso di:

- trascurabile impermeabilizzazione potenziale è sufficiente adottare buoni criteri costruttivi per ridurre le superfici impermeabili, quali le superfici dei parcheggi;
 - modesta impermeabilizzazione oltre al dimensionamento dei volumi compensativi cui affidare funzioni di laminazione delle piene è opportuno che le luci di scarico non eccedano le dimensioni di un tubo di diametro $f = 200$ mm e che i tiranti idrici ammessi nell'invaso non eccedano il metro;
 - significativa impermeabilizzazione andranno dimensionati i tiranti idrici ammessi nell'invaso e le luci di scarico, così da garantire la conservazione della portata massima defluente dall'area in trasformazione ai valori precedenti l'impermeabilizzazione;
 - marcata impermeabilizzazione è richiesta la presentazione di uno studio di dettaglio molto approfondito.
- In ragione di quanto sopra, l'area in esame (1,7 ha ca.) ricade nella casistica a significativa impermeabilizzazione potenziale.



6 ANALISI IDROLOGICA

Per la caratterizzazione idrologica dell'area, la normativa prescrive che si faccia riferimento alle curve di possibilità pluviometrica caratteristiche della zona di studio, per diverse durate di precipitazione e per eventi con un determinato tempo di ritorno T_R . I dati pluviometrici che definiscono il legame tra l'altezza di pioggia h e la durata di precipitazione t si esprimono in genere attraverso una curva di possibilità pluviometrica (CPP).

Nel caso specifico è stata considerata una curva a tre parametri secondo la seguente forma:

$$h = \frac{a \cdot t}{(t + b)^c}$$

dove: h = altezza di pioggia (mm); a , b , c = parametri; t = durata della precipitazione (min)

Nel caso specifico sono state considerate le curve di possibilità pluviometrica fornite dal Consorzio di Bonifica Alta Pianura Veneta e relativo all'analisi regionalizzata delle precipitazioni condotta da ANBI Veneto all'anno 2019 ed in particolare alla "Sottozona omogenea 2" che prende a riferimento i dati pluviometrici delle stazioni di Grezzana (VR), Illasi (VR) e Marano di Valpolicella (VR).

Tr [anni]	a	b	c
2	25.1	10.5	0.866
5	35.8	12.5	0.890
10	46.1	14.4	0.908
20	59.0	16.6	0.927
30	68.1	18.0	0.938
50	81.6	20.1	0.954
100	104.9	23.2	0.976
200	135.9	26.8	1.001

Secondo normativa è stato quindi considerato per l'evento critico un tempo di ritorno T_r di 50 anni. La curva di possibilità pluviometrica considerata in queste ipotesi è quindi:

$$h = \frac{81,6 \cdot t}{(t + 20,1)^{0,954}}$$



7 VALUTAZIONE DEGLI EFFETTI DELL'INTERVENTO

La valutazione degli effetti dell'intervento sull'area di progetto riguarda prima di tutto la trasformazione dell'uso del suolo da esso attuata. Nel seguito verranno quindi analizzate le variazioni in termini di impermeabilizzazione delle superfici e di criticità idraulica del territorio. Il modello di calcolo utilizzato per l'analisi afflussi - deflussi idraulici nell'area, ai fini della stima delle portate di piena, è il *metodo razionale*.

7.1 trasformazioni delle superfici in termini di impermeabilizzazione

Al fine di valutare l'eventuale incremento di impermeabilizzazione, è stata innanzitutto schematizzata la variazione d'uso dell'area esaminata sulla base di quanto ipotizzabile dalle tavole di progetto:

TIPOLOGIA	SUP. STATO ATTUALE (m ²)	SUP. STATO DI PROGETTO (m ²)
agricola	-	-
permeabile	16.650	4.023
semipermeabile	130	3.678
impermeabile	-	9.079
TOTALE	16.780	16.780

→ Rispetto allo stato attuale l'intervento comporterà un incremento potenziale delle superfici impermeabili e semipermeabili che passano da 1 % a 76 % ca.

Il livello di permeabilità delle superfici viene espresso attraverso il *coefficiente di deflusso* φ , indice del volume meteorico efficace ai fini del deflusso. I valori di φ vengono convenzionalmente assunti come indicato dall'allegato A alla D.G.R.V. n. 2948 e come esposto nella tabella seguente.

SUPERFICIE	φ
aree agricole	0,10
superfici permeabili (aree verdi)	0,20
superfici semipermeabili (grigliati drenanti, strade in terra battuta, ecc.)	0,60
superfici impermeabili (tetti, terrazze, strade, piazzali, ecc.)	0,90

Nel presente studio, con riferimento alla schematizzazione sopra riportata, le superfici (attuali e di progetto) sono state cautelativamente caratterizzate come di seguito esposto:

SUPERFICIE	φ	DESCRIZIONE AREA CONSIDERATA
aree agricole	0,10	stato attuale: non sono state considerate aree agricole stato di progetto: non sono state considerate aree agricole
sup. permeabili	0,20	stato attuale: aree verdi incolte stato di progetto: aiuole e sistemazioni a verde
sup. semipermeabili	0,60	stato attuale: modesta area in prossimità dei lotti produttivi/commerciali confinanti ad Ovest stato progetto: stalli in grigliato
sup. impermeabili	0,90	stato attuale: non sono state considerate aree impermeabili stato di progetto: viabilità, aree di manovra ed altre superfici destinate a servizi



L'influenza delle singole superfici S_i in funzione della specifica destinazione d'uso viene computata attraverso una media ponderata dei coefficienti di deflusso φ_i :

$$\varphi = \sum_i \varphi_i S_i / S_{tot}$$

→ Eseguendo i calcoli con i valori sopra specificati si ottengono dei valori del coefficiente di deflusso ponderato pari a 0,2 per quanto riguarda lo stato attuale e 0,7 per lo stato di progetto.

7.2 criticità idrauliche e portate di deflusso

Come già descritto in precedenza (cfr. Par. 4.3), nell'area di interesse non si evidenziano specifiche criticità di tipo idraulico a livello territoriale.

In linea generale, la valutazione del livello d'incremento di criticità idraulica del territorio determinato dagli interventi in progetto viene solitamente condotta in base all'analisi afflussi – deflussi prima e dopo la realizzazione delle opere. La differenza dei deflussi antecedenti e conseguenti gli interventi rappresenta l'incremento di portata determinato dagli effetti delle modifiche previste dal progetto.

Il valore della portata massima e l'avvio del processo di esaurimento della piena sono legati al rapporto esistente tra la durata t della precipitazione ed il tempo di corrivazione τ_c . Quest'ultimo fattore (τ_c) equivale al tempo necessario perché la goccia d'acqua caduta nel punto idraulicamente più lontano possa raggiungere la sezione di chiusura del bacino stesso e viene valutato considerando l'assenza di interferenza nel deflusso della goccia con altre particelle d'acqua. Assumendo un tempo di pioggia pari al tempo di corrivazione, tutto il bacino scolante contribuisce alla formazione della portata.

Il tempo di corrivazione, nel caso di piccoli bacini, può essere calcolato attraverso la formula di Ventura:

$$\tau_c (ore) = 0,1272 \sqrt{A_b / i_m}$$

dove: A_b è l'area del bacino in km^2 i_m è la pendenza media del bacino (considerata pari a 0,005).

Alla luce dell'assetto morfologico dell'area di studio, il tempo di corrivazione allo stato attuale risulta di circa 14 minuti che, in corrispondenza dell'evento critico, fornisce un'altezza di pioggia di 39,4 mm ed un'intensità di pioggia i di circa 169 mm/ora.

Per quanto riguarda lo stato di progetto, ricadente come tipologia nei bacini artificiali, il tempo di corrivazione τ_c può essere valutato, in prima approssimazione, come somma di due termini:

$$\tau_c (ore) = \tau_i + \tau_r$$

ove:

- τ_i tempo di ingresso, cioè il tempo che impiega la particella d'acqua a giungere alla più vicina canalizzazione scorrendo in superficie
- τ_r tempo di trasferimento lungo i canali della rete di drenaggio fino alla sezione di chiusura (normalmente che esso si possa calcolare sulla base della velocità di moto uniforme dell'acqua nelle canalizzazioni – pari a 1 m/s –, ipotizzate piene ma non in pressione)



Per la determinazione dei valori di τ_i si può far uso della tabella di Fair del 1966:

DESCRIZIONE DEL BACINO	τ_i [min]
centri urbani intensivi con tetti collegati direttamente alle canalizzazioni e frequenti caditoie stradali	< 5
centri commerciali con pendenze modeste e caditoie stradali meno frequenti	10 - 15
aree residenziali estensive con piccole pendenze e caditoie poco frequenti	20 - 30

In ragione di quanto sopra, è stato considerato un tempo di corrivazione allo stato di progetto pari a 12 minuti.

Il calcolo della portata defluente viene effettuato attraverso la formula:

$$Q = \frac{i \cdot A \cdot \varphi}{360} [m^3 / s]$$

con: i = intensità di pioggia in mm/ora; A = superficie scolante in ha; φ = coefficiente di deflusso

Il contributo idrico dell'area allo stato attuale è pari a 160 l/s mentre a seguito degli interventi progettuali la portata di deflusso è di 551 l/s. L'incremento dell'apporto idrico dovuto alle modifiche previste è quindi pari a 391 l/s e richiede pertanto l'adozione di misure compensative necessarie per non alterare l'attuale equilibrio idraulico.

Il coefficiente udometrico (rapporto fra la portata di deflusso e la superficie espressa in ettari) risulta nel caso attuale pari a circa 95 l/s per ettaro mentre nella configurazione di progetto sale a circa 328 l/s per ettaro, indice di una condizione fortemente urbanizzata.

Per la successiva definizione delle necessarie misure compensative che andranno a mitigare l'incremento di impermeabilizzazione e conseguentemente di portata di deflusso prodotti dall'intervento, sulla base delle indicazioni degli Enti preposti alla tutela idraulica del territorio è stato ipotizzato un valore di coefficiente udometrico pari a 5 l/s per ettaro. Secondo il principio dell'invarianza idraulica, le misure compensative andranno quindi valutate considerando un valore costante del coefficiente udometrico pari a 5 l/s ha.

8 PROPOSTA DI MISURE COMPENSATIVE E/O DI MITIGAZIONE DEL RISCHIO

Per rispettare il principio dell'invarianza idraulica, si rendono necessarie idonee misure compensative per l'attenuazione del rischio idraulico. Tali misure, in linea generale, vengono indicate dalla normativa nella predisposizione di volumi di invaso finalizzati a garantire che la portata di deflusso rimanga costante fra lo stato antecedente e quello successivo alla realizzazione delle opere di progetto.

Considerando le trasformazioni urbanistiche previste, per garantire l'invarianza idraulica si propone una valutazione del volume compensativo calcolato sulle effettive caratteristiche idrologiche, di impermeabilizzazione e di geometria del sito oggetto di studio. In tal senso calcolando per il tempo di precipitazione, il valore del volume affluito, il volume scaricato nel corpo recettore e, per differenza tra i due, il volume che è necessario invasare, è possibile determinare il valore necessario alla laminazione dell'evento considerato, ricercando il massimo della curva dei volumi di invaso al variare del tempo di precipitazione. Il valore dell'invaso così ottenuto rappresenta quindi il massimo per l'evento meteorico col periodo di ritorno considerato.



Come già accennato precedentemente, la definizione dei volumi d'acqua da invasare al fine di mitigare l'incremento di impermeabilizzazione prodotto dalla realizzazione dell'intervento in progetto è stata effettuata adottando il metodo razionale che si basa sulle seguenti ipotesi di calcolo:

- piogge con un determinato tempo di ritorno T_R generano portate al picco di identico tempo di ritorno;
- a parità di tempo di ritorno T_R , la portata al colmo maggiore è quella determinata dall'evento di pioggia di durata pari al tempo di corrivazione τ_c (che diventa quindi tempo critico);
- la portata al colmo Q determinata da una pioggia di intensità costante e durata τ_c è proporzionale al prodotto dell'intensità di pioggia ragguagliata all'area e dell'area del bacino S , attraverso il coefficiente di deflusso φ .

Valido per bacini di piccola estensione, tale metodo fornisce pertanto la seguente formula per la determinazione della portata di picco per un assegnato tempo di ritorno:

$$Q = \frac{S \cdot \varphi \cdot h}{\tau} [m^3 / s]$$

con: h altezza di pioggia corrispondente alla durata (ricavata attraverso analisi della curva di possibilità pluviometrica per un tempo di precipitazione pari al tempo di corrivazione considerato);
 S superficie del bacino scolante in Ha
 φ coefficiente di deflusso
 τ tempo di corrivazione

Il volume da invasare viene determinato quindi calcolando il valore massimo della differenza tra il volume in ingresso e quello in uscita:

$$\Delta V = V_i(t) - V_u(t) [m^3]$$

ove: $V_i [m^3] = Q_i \cdot \tau = S \cdot \varphi \cdot h(\tau) [m^3]$ $V_u [m^3] = Q_u \cdot \tau = S \cdot u \cdot \tau$ (con u = coefficiente udometrico)

Il problema si riconduce quindi al calcolo del massimo di una funzione ovvero, eguagliando a zero la derivata prima di ΔV e risolvendo rispetto a τ .

$$\tau_{V_{max}} = \left(\frac{Q_u}{S \cdot \varphi \cdot a \cdot \tau \cdot n} \right)^{\frac{1}{n-1}} [ore]$$

ottenendo pertanto il volume massimo da invasare come:

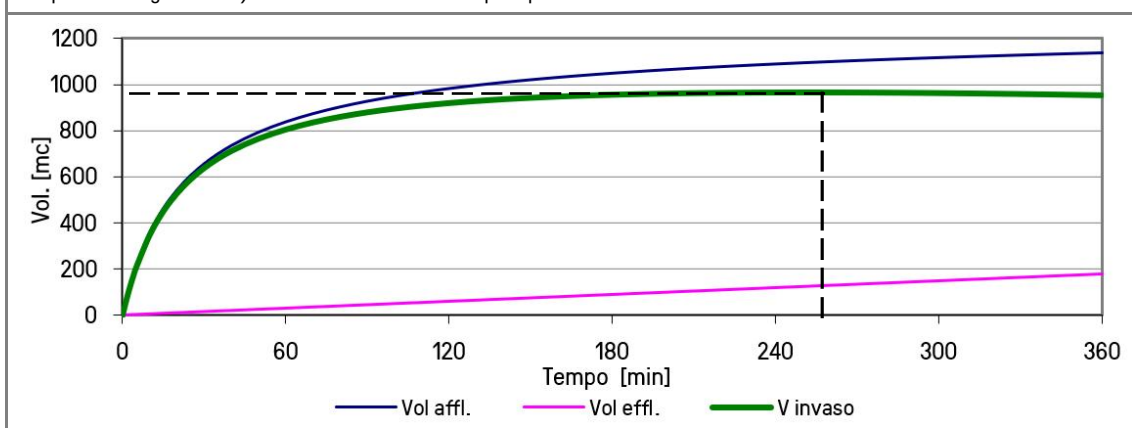
$$V_{max} = S \cdot \varphi \cdot a \cdot \left(\frac{Q_u}{S \cdot \varphi \cdot a \cdot n} \right)^{\frac{n}{n-1}} - Q_u \cdot \left(\frac{Q_u}{S \cdot \varphi \cdot a \cdot n} \right)^{\frac{1}{n-1}} [m^3]$$

La portata in uscita (Q_u) viene quindi determinata come rapporto dell'estensione della superficie del bacino scolante per il coefficiente u (coefficiente udometrico) che rappresenta un valore di portata specifica da considerarsi quale limite massimo e costante della portata in uscita.



Nel caso specifico, assumendo una portata di scarico (coefficiente udometrico) costante e pari a 5 l/s ha (valore scelto sulla base delle indicazioni dell'Consorzio Alta Pianura Veneta), corrispondente ad una portata complessiva per il lotto di circa 8,39 l/s ed adottando la curva pluviometrica indicata in precedenza, dall'analisi dei dati e dei grafici risultanti dall'elaborazione si evince che il volume di invaso minimo necessario risulta pari a 967 m³ (576 m³/ha ca.). Tale valore corrisponde nello specifico al picco della curva del volume di invaso, raggiunto per un evento meteorico critico di 255 minuti di durata, come visibile nel grafico di seguito illustrato, risultato dal tabulato di calcolo (cfr. All. 2 in calce all'elaborato).

Fig. 14. Sviluppo del volume complessivo in ingresso e in uscita dal sistema e del volume di invaso necessario (differenza tra le due precedenti grandezze) in funzione della durata di precipitazione.



Ciò detto, per completare l'analisi, è stato comunque ritenuto opportuno eseguire una verifica del volume d'invaso minimo indicato dal P.A.T. del Comune di Verona, stimato sulla base di valutazioni standardizzate, pari a 487,4 m³ per ogni ettaro di superficie soggetta ad urbanizzazione o ambito di lottizzazione. Trattandosi nel caso in esame di una superficie complessiva di lottizzazione pari a 1,7 ha ca. (16.870 m²), ne deriva quindi un volume di compensazione minimo pari a 818 m³ ca. Tale valore risulta inferiore a quello calcolato in precedenza e pertanto non è stato considerato in quanto meno cautelativo.

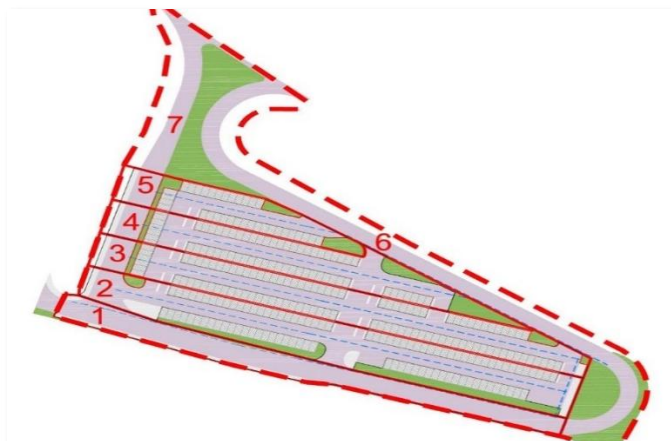
Si ritiene opportuno evidenziare come la normativa consentirebbe *“in caso di terreni ad elevata capacità di accettazione delle piogge (coefficiente di filtrazione maggiore di 10⁻³ m/s e frazione limosa inferiore al 5%), in presenza di falda freatica sufficientemente profonda e di regola in caso di piccole superfici impermeabilizzate” di “realizzare sistemi di infiltrazione facilitata in cui convogliare i deflussi in eccesso prodotti dall'impermeabilizzazione. Questi sistemi, che fungono da dispositivi di reimmissione in falda, possono essere realizzati, a titolo esemplificativo, sotto forma di vasche o condotte disperdenti posizionati negli strati superficiali del sottosuolo in cui sia consentito l'accumulo di un battente idraulico che favorisca l'infiltrazione e la dispersione nel terreno. I parametri assunti alla base del dimensionamento dovranno essere desunti da prove sperimentali. Tuttavia le misure compensative andranno di norma individuate in volumi di invaso per la laminazione di almeno il 50% degli aumenti di portata.”*

Detto quanto sopra, nel seguito viene esposta la soluzione progettuale identificata che prevede di ricorrere a sistemi di invaso e infiltrazione nel sottosuolo mediante bacino e fossati disperdenti.

Con riferimento alle tabelle ed alla figura di cui alla pagina seguente, vengono dapprima distinte le superfici dei sottobacini in cui è stata suddivisa l'area d'intervento riportando a seguire i volumi di competenza dei sottobacini sulla base del recapito entro le opere di compensazione identificate.



BACINO	1	2	3	4	5	6	7	TOTALE (m ²)
SUP. IMPERMEABILE (m ²)	1.953	1.784	1.459	1.096	588	1.622	577	9.079
SUP. SEMIPERMEABILE (m ²)	0	1.191	1.263	795	429	0	0	3.678
SUP. VERDE (m ²)	22	466	128	312	260	2.019	816	4.023
TOTALE (m ³)	1.975	3.441	2.850	2.203	1.277	3.641	1.393	16.780



BACINO	VOLUME MIN. DI INVASO (m ³)
1 + 2 + 3 + 4 + 5	756
6	155
7	56
TOTALE	967

BACINI 1 + 2 + 3 + 4 + 5

Il progetto prevede la raccolta delle acque meteoriche mediante cadotoie poste nelle zone di transito del parcheggio ed il loro convogliamento entro una vasca per la gestione della prima pioggia (il cui scarico è previsto entro la rete di fognatura comunale presente su Via Dolomiti). A valle della vasca di prima pioggia, la seconda pioggia verrà convogliata mediante tubazione a tenuta entro un bacino disperdente da realizzarsi in corrispondenza del lato Sud Est del comparto, al fine di evitare interferenze con i servizi esistenti e di garantire, in ogni caso, un posizionamento esterno alla fascia di rispetto dei pozzi ad uso acquedottisti della centrale di Verona Est di Acque Veronesi.

Sulla base del dimensionamento previsto, il succitato bacino disperdente sarà in grado di invasare poco più di 1.000 m³, pertanto un volume ben superiore rispetto al minimo da garantire (756 m³) per i sottobacini di scolo considerati.

BACINI 6 e 7

L'acqua derivante da tali bacini verrà convogliata mediante adeguata gestione delle pendenze entro fossati disperdenti di nuova realizzazione che risulteranno posizionati rispettivamente in corrispondenza del margine settentrionale nel caso del bacino 6 e del margine Ovest dell'area nel caso invece del bacino 7. In ragione della disponibilità di spazio, tali fossati presenteranno sezione trapezia e saranno rispettivamente in grado di invasare un volume minimo di 180 m³ ca. nel caso del bacino 6 e di 58 m³ nel caso del bacino 7. Come visibile nella tabella precedentemente riportata, tale valutazione risulta in ogni caso essere cautelativa in quanto più della metà della superficie di competenza dei bacini 6 e 7 risulta essere superficie a verde.



9 CONSIDERAZIONI CONCLUSIVE

- Il progetto in esame interesserà un'area attualmente incolta (ed in passato quantomeno in parte oggetto di coltivazione) di estensione pari a 1,7 ha ca. al fine di realizzare un parcheggio scambiatore in corrispondenza del capolinea Est della linea filobus).
- Da un punto di vista geologico e geomorfologico in corrispondenza del sito di studio non sono riscontrabili né evidenze che indichino situazioni di particolare criticità né fenomeni di dissesto in atto, quiescenti o in evoluzione, che possano coinvolgere il sito in esame. Si ritiene che il progetto in esame non comporti modifiche che possano incidere sulla stabilità locale dei luoghi.
- Al di sotto di un primo orizzonte di terreno vegetale (unità Tv"), il modello geologico di riferimento risulta rappresentato da depositi prevalentemente ghiaiosi e ciottolosi rappresentati con frazione secondaria da limosa (unità "GL"), superficialmente, a sabbiosa (unità "Gs"). Le informazioni a carattere bibliografico e cartografico consultate, unitamente a dati d'archivio, indicano come la continuità verticale dei depositi prevalentemente ghiaiosi sia interrotta da un primo orizzonte di potenza metrica a composizione fine solamente a partire da 12 ÷ 14 metri di profondità da p.c.
- Alla luce dell'assetto idrogeologico ricostruito, si ritiene che l'intervento in esame non interferirà direttamente con la falda freatica né andrà ad influire sulle attuali condizioni del deflusso sotterraneo.
- Il sito d'intervento non si inserisce entro vallecole o zone di concentrazione privilegiata delle acque meteoriche e si pone inoltre all'esterno di aree potenzialmente inondabili. Pur in assenza di riscontri diretti, si ritiene che in corrispondenza del sito di studio il deflusso superficiale delle acque di corrivazione avvenga in modo apparentemente uniforme ed in maniera diffusa senza la formazione di specifiche direzioni di scorrimento, ristagni idrici o difficoltà di drenaggio anche in ragione della granulometria prevalentemente grossolana dei terreni presenti. Detto ciò, il presente studio è finalizzato a quantificare il volume minimo di invaso da garantire per poter assicurare condizioni di invarianza idraulica a seguito delle trasformazioni previste da progetto.
- Date le caratteristiche della trasformazione territoriale in progetto e la curva di possibilità pluviometria assunta come caratteristica per la zona di studio, il volume minimo di invaso da garantire per l'area in esame risulta pari a 967 m³ ca.
- La soluzione progettuale identificata prevede di ricorrere a sistemi di invaso e infiltrazione nel sottosuolo mediante bacino e fossati disperdenti. In particolare, per la maggior parte dell'area d'intervento (sottobacini di scolo 1+2+3+4+5) il progetto prevede la raccolta delle acque meteoriche mediante cadotoie poste nelle zone di transito del parcheggio, recapito entro fognatura delle acque di prima pioggia e gestione di quelle di seconda pioggia mediante tubazione a tenuta per il recapito entro un bacino disperdente da realizzarsi in corrispondenza del lato Sud Est del comparto. Sulla base del dimensionamento previsto, il succitato bacino disperdente sarà in grado di invasare poco più di 1.000 m³, pertanto un volume ben superiore rispetto al minimo da garantire (756 m³) per i sottobacini di scolo considerati. L'acqua derivante dai sottobacini 6 e 7 verrà convogliata mediante adeguata gestione delle pendenze entro fossati disperdenti di nuova realizzazione che risulteranno posizionati rispettivamente in corrispondenza del margine settentrionale nel caso del bacino 6 e del margine Ovest dell'area nel caso invece del bacino 7. In ragione della disponibilità di spazio, tali fossati presenteranno sezione trapezia e saranno rispettivamente in grado di invasare un volume minimo di 180 m³ ca. nel caso del bacino 6 e di 58 m³ nel caso del bacino 7. Tale valutazione risulta in ogni caso essere cautelativa in quanto più della metà della superficie di competenza dei bacini 6 e 7 risulta essere superficie a verde.
- Si ricorda infine di prevedere un'adeguata preparazione del fondo del bacino e dei fossati disperdenti mediante stesa di materiale drenante che favorisca l'infiltrazione.

- *continua* -



- segue -

- Si ricorda infine come sarà necessario adottare un adeguato trattamento delle acque derivanti dai parcheggi e piazzali nel rispetto delle previsioni del Piano di Tutela delle Acque.

Verona, 27 giugno 2024

Geol. Ilaria Mercì



Geol. Alberto Cò





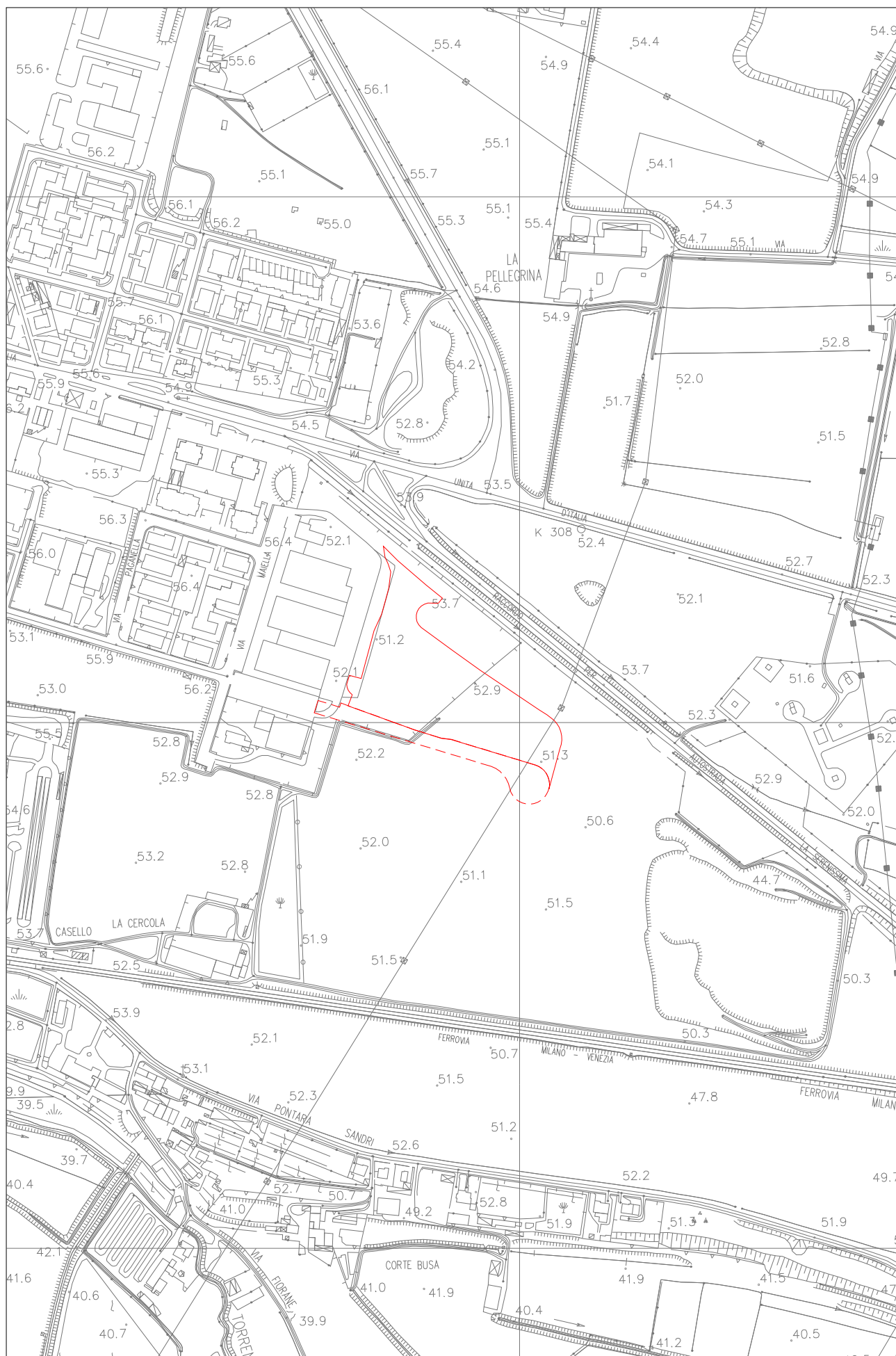
BIBLIOGRAFIA DI RIFERIMENTO

AUTORITÀ DI BACINO DEL FIUME ADIGE Piano per l'Assetto Idrogeologico (P.A.I.)
CARTA GEOLOGICA D'ITALIA IN SCALA 1:100.000 Foglio n. 49 "Verona"
COMUNE DI VERONA Piano di Assetto del Territorio (P.A.T.) e Piano degli Interventi (P.I.)
DAL PRÀ A., DE ROSSI P. Carta idrogeologica dell'Alta Pianura dell'Adige (1989)
DE ZANCHE V., SORBINI L. Carta geologica del territorio del Comune di Verona (1977)
DISTRETTO IDROGRAFICO DELLE ALPI ORIENTALI Piano di Gestione del Rischio di Alluvioni (P.G.R.A.)
FONTANA A., MOZZI P., MARCHETTI M. Alluvial fans and megafans along the southern side of the Alps (2014)
PROVINCIA DI VERONA Piano Territoriale Provinciale (P.T.P.)
REGIONE VENETO Piano di Tutela delle Acque (P.T.A.)



ALLEGATO 1

COROGRAFIA IN SCALA 1:5.000





ALLEGATO 2

TABULATO DI CALCOLO MISURE COMPENSATIVE

CALCOLO VOLUME DI INVASO

Definizione curva pluviometrica

a =	81,600
b =	20,100
c =	0,954

Calcolo coeff. deflusso medio

Sup. agricola	Sup. a =	0	[mq]	φ	0,1
Sup. permeabile	Sup. p =	4.023	[mq]		0,2
Sup. semipermeabile	Sup. sp =	3.678	[mq]		0,6
Sup. impermeabile	Sup. im =	9.079	[mq]		0,9
Coeff. di deflusso medio	φ =	0,7			
TOT. Superficie di calcolo	Sup =	16.780	[mq]		

Calcolo volume di invaso

Portata scarico vasca	Q out =	8,39	[l/sec]
Coefficiente udometrico	u =	5,00	[l/s ha]
Volume da invasare	V inv =	966,8	[mc]
Volume specifico	V spec =	576,2	[mc/ha]

Tempo [minuti]	h pioggia [mm]	Q max [l/s]	Vol affl. [mc]	Vol effl. [mc]	V invaso [mc]
0	0,00	0,00	0,00	0,00	VUOTO
1	2,28	30,37	25,45	0,25	25,20
1	4,45	59,36	49,76	0,50	49,25
2	6,53	87,08	72,99	0,76	72,23
2	8,51	113,59	95,22	1,01	94,21
3	12,24	163,35	136,92	1,51	135,41
4	15,68	209,17	175,33	2,01	173,31
5	18,85	251,51	210,82	2,52	208,30
10	31,71	422,98	354,55	5,03	349,52
15	41,07	510,74	459,30	7,55	451,75
20	48,23	449,81	539,34	10,07	529,27
25	53,89	402,11	602,68	12,59	590,09
30	58,50	363,73	654,19	15,10	639,09
35	62,33	332,17	697,01	17,62	679,39
40	65,57	305,76	733,23	20,14	713,10
45	68,35	283,31	764,34	22,65	741,68
50	70,77	264,00	791,38	25,17	766,21
55	72,89	247,21	815,14	27,69	787,45
60	74,78	232,47	836,21	30,20	806,01
65	76,46	219,42	855,05	32,72	822,33
70	77,98	207,79	872,01	35,24	836,77
75	79,35	197,35	887,37	37,76	849,62
80	80,61	187,94	901,37	40,27	861,10
85	81,75	179,40	914,20	42,79	871,41
90	82,81	171,62	925,99	45,31	880,68
95	83,78	164,50	936,89	47,82	889,06
100	84,68	157,96	946,99	50,34	896,65
105	85,53	151,93	956,39	52,86	903,53
110	86,31	146,35	965,16	55,37	909,79
115	87,04	141,18	973,38	57,89	915,49
120	87,73	136,37	981,09	60,41	920,68
125	88,38	131,88	988,34	62,93	925,42
130	89,00	127,69	995,19	65,44	929,75
135	89,57	123,76	1001,66	67,96	933,70
140	90,12	120,07	1007,78	70,48	937,31
145	90,64	116,60	1013,60	72,99	940,61
150	91,14	113,33	1019,13	75,51	943,62
155	91,61	110,24	1024,39	78,03	946,36
160	92,06	107,32	1029,41	80,54	948,87
165	92,48	104,55	1034,21	83,06	951,15
170	92,89	101,92	1038,79	85,58	953,22
175	93,29	99,43	1043,19	88,10	955,09
180	93,66	97,06	1047,40	90,61	956,79
185	94,03	94,80	1051,44	93,13	958,31
190	94,37	92,65	1055,33	95,65	959,68
195	94,71	90,59	1059,07	98,16	960,91

200	95,03	88,63	1062,67	100,68	961,99
205	95,34	86,75	1066,15	103,20	962,95
210	95,64	84,95	1069,50	105,71	963,78
215	95,93	83,22	1072,74	108,23	964,50
220	96,21	81,57	1075,86	110,75	965,12
225	96,48	79,98	1078,89	113,27	965,63
230	96,74	78,46	1081,82	115,78	966,04
235	97,00	76,99	1084,66	118,30	966,36
240	97,24	75,58	1087,42	120,82	966,60
245	97,48	74,22	1090,09	123,33	966,76
250	97,71	72,90	1092,68	125,85	966,83
255	97,94	71,64	1095,20	128,37	966,84
260	98,16	70,42	1097,65	130,88	966,77
265	98,37	69,24	1100,04	133,40	966,64
270	98,58	68,10	1102,36	135,92	966,44
275	98,78	67,00	1104,62	138,44	966,18
280	98,98	65,93	1106,82	140,95	965,86
285	99,17	64,90	1108,96	143,47	965,49
290	99,36	63,90	1111,05	145,99	965,07
295	99,54	62,94	1113,09	148,50	964,59
300	99,72	62,00	1115,08	151,02	964,06
305	99,89	61,09	1117,03	153,54	963,49
310	100,06	60,21	1118,93	156,05	962,88
315	100,23	59,35	1120,79	158,57	962,22
320	100,39	58,52	1122,60	161,09	961,52
325	100,55	57,71	1124,38	163,61	960,77
330	100,70	56,92	1126,12	166,12	960,00
335	100,86	56,16	1127,82	168,64	959,18
340	101,00	55,41	1129,48	171,16	958,33
345	101,15	54,69	1131,12	173,67	957,44
350	101,29	53,98	1132,72	176,19	956,53
355	101,43	53,30	1134,28	178,71	955,58
360	101,57	52,63	1135,82	181,22	954,59

