

PROGETTO

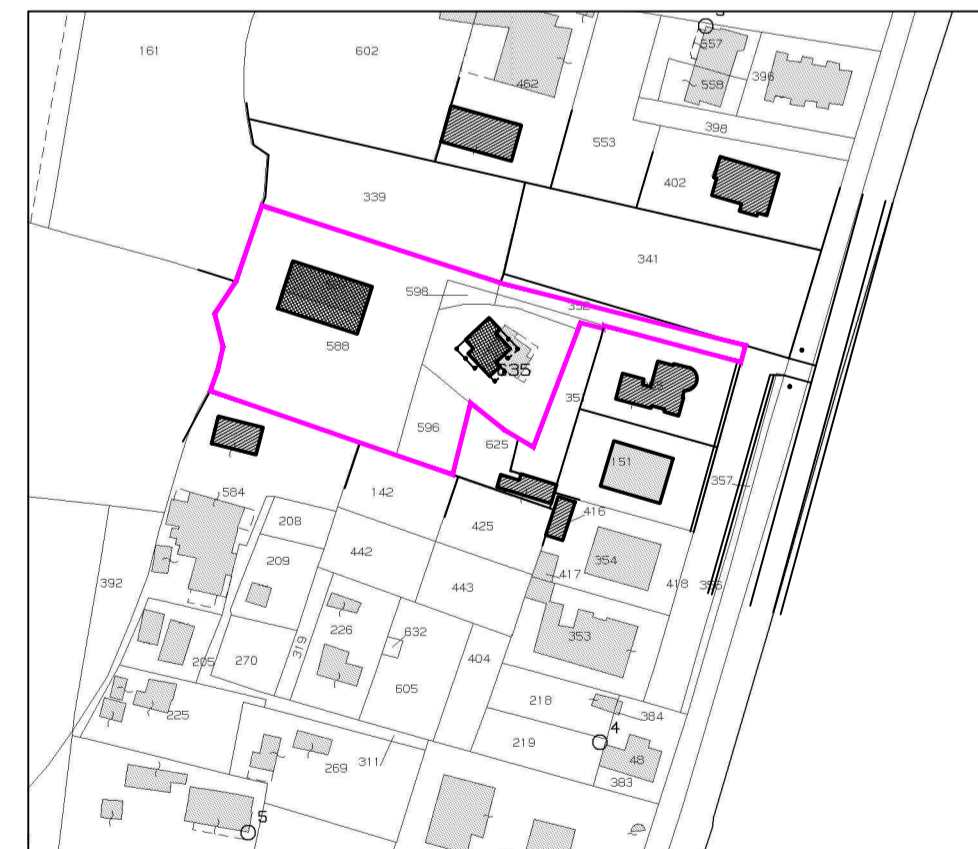
VARIANTE SPECIFICA AL POC DEL COMUNE DI CODIGORO,
 CON VALORE DI PUA PER L'ATTUAZIONE DEL COMPARTO AUC3
 SITO IN PONTELANGORINO VIA CENTRO 31B

Ditta: FOLLI MARCELLO, MUSACCHI SERENA,	
SUCCI CIMENTINI REMIGIO, BERTA, FIORELLA e EBE	
Tavola: 6	Elaborato: PLANIMETRIA FOGNATURA
Disegni Scala: 1:2000-1:200-1:100-1:50	Data: _____
Firme: _____	Agg.to: _____
Il Progettista: <i>Silvio Barillani</i>	

E' vietata la riproduzione anche parziale

Comune di Codigoro
 Fraz. Pontelangorino
 Foglio n°56
 Mappali n°588-587-596-635-598 e parte dei mn. 351-352

Area oggetto di PUA



Estratto di Mappa - Scala 1:2000

Prospetti per il Calcolo delle Condotte di Fognatura

La rete fognante è stata progettata considerando due bacini con recapito finale la condotta di progetto a sua volta da collegare alla rete pubblica di Via Loc. Pontelangorino Centro.

A = Superficie di Bacino
 H = Altezza MAssima Pioggia = 50 mm./ora
 ψ = Coefficiente di restituzione in fogna:
 0,10 per area verde pubblico o privato
 0,80 per strade marciapiedi e piazzali
 0,85 per superfici coperte.

Q = Portata espresso in L./sec = $(A \times H \times \psi) / 3,6$
 ψ = Coefficiente di ritardo = $1 / \sqrt[3]{A}$

	Bacino 1	Bacino 2
Punto "A"	Punto "A"	Punto "B"
Superfici Coperte	185,76	523,47
Superfici Strade		
Marc., Parcheggi	675,34	91,49
Superfici Verdi	1418,90	1598,04
SUPERFICI TOTALI	2280,00	2213,00

Bacino 1 - Punto "A"

Sup. Coperta mq. 185,76
 Sup. Pavimentata mq. 675,34
 Sup. Verde mq. 1418,90
 $\psi_m = \frac{(185,76 \times 0,85) + (675,34 \times 0,80) + (1418,90 \times 0,10)}{2280,00} = 0,368$
 $Q = \frac{2280,00 \times 0,05 \times 0,368}{3,6} = \text{litri/sec. } 11,65$

Applicando il coefficiente di ritardo si ha:
 litri = $1 / \sqrt[3]{2280} = 0,21$

Bacino 2 - Punto "B"

Sup. Coperta mq. 523,47
 Sup. Pavimentata mq. 91,49
 Sup. Verde mq. 1598,04
 $\psi_m = \frac{(523,47 \times 0,85) + (91,49 \times 0,80) + (1598,04 \times 0,10)}{2213,00} = 0,306$
 $Q = \frac{2213,00 \times 0,05 \times 0,306}{3,6} = \text{litri/sec. } 9,41$

Applicando il coefficiente di ritardo si ha:
 litri = $1 / \sqrt[3]{2213} = 0,21$

Punti	Altezza max pioggia mm/h	Coefficiente restituzione in fogna	Portata teorica l./sec.	Coefficiente di ritardo	Q' Portata effettiva l./sec.	Pendenza consigliata ‰	Diametro odotato mm.
	50	0,368	11,65	0,21			315 (*)
	50	0,306	9,41	0,21			315 (*)

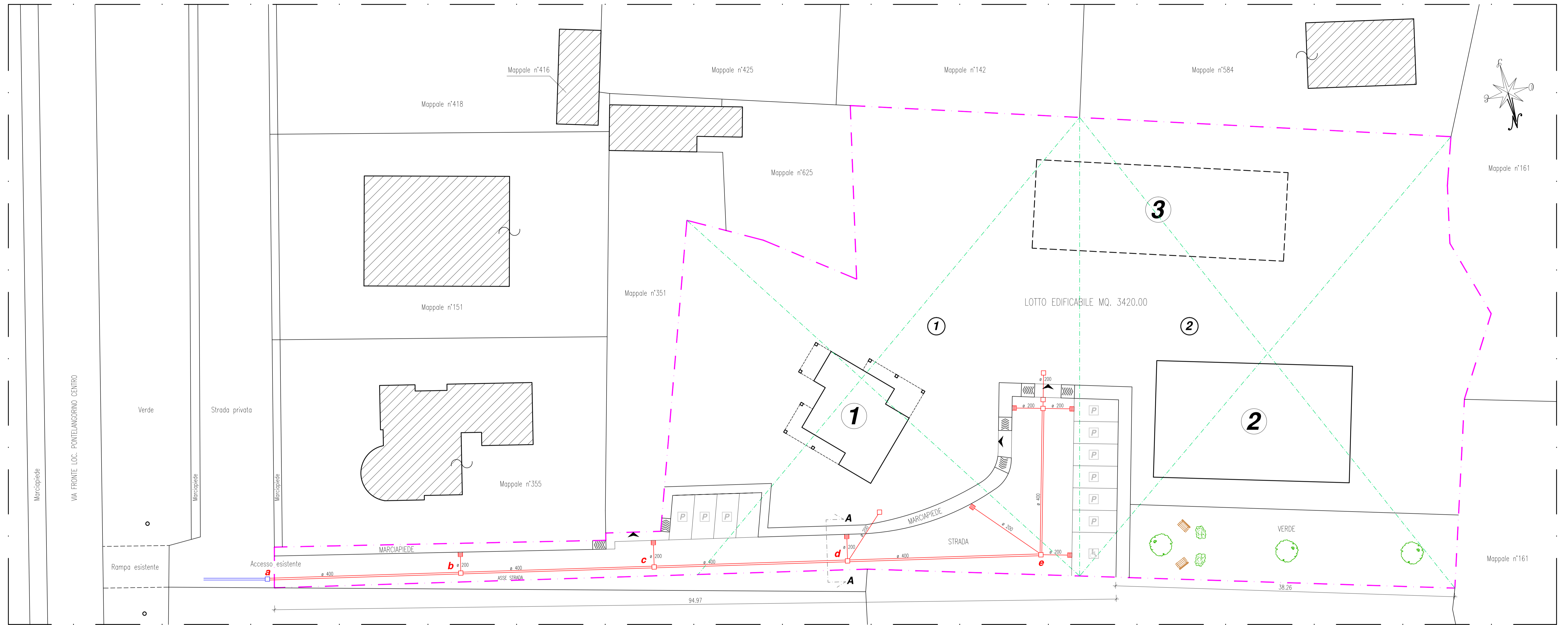
(*) Tutti maggiori del minimo di calcolo

CALCOLO E DIMENSIONAMENTO DEL P.U.A.

-S.T. (PUA IN VARIANTE) = mq. 4493,00
-PARCHEGGI (P1) = mq. 150,00
-VERDE (U) = mq. 304,00
-STRADA = mq. 488,00
-MARCIAPIEDI = mq. 168,00
-S.F. = mq. 3383,00
-CALCOLO S.C. REALIZZABILE = S.T. x 0,15 = 4493,00 x 0,15 = mq. 673,95
-S.C. ESISTENTE NEL PUA = mq. 389,29
-S.C. RESIDUA REALIZZABILE NEL PUA = mq. 673,95 - 389,29 = mq. 284,66

LEGENDA FABBRICATI

- ① ABITAZIONE ESISTENTE DA SANARE
S.C. = mq. 163,54
- ② MAGAZZINO ESISTENTE S.C. = mq. 225,75
IN PARZIALE DIFFORMITA'
- ③ S.C. RESIDUA = mq. 284,66



Planimetria (fognature) - Scala 1:200

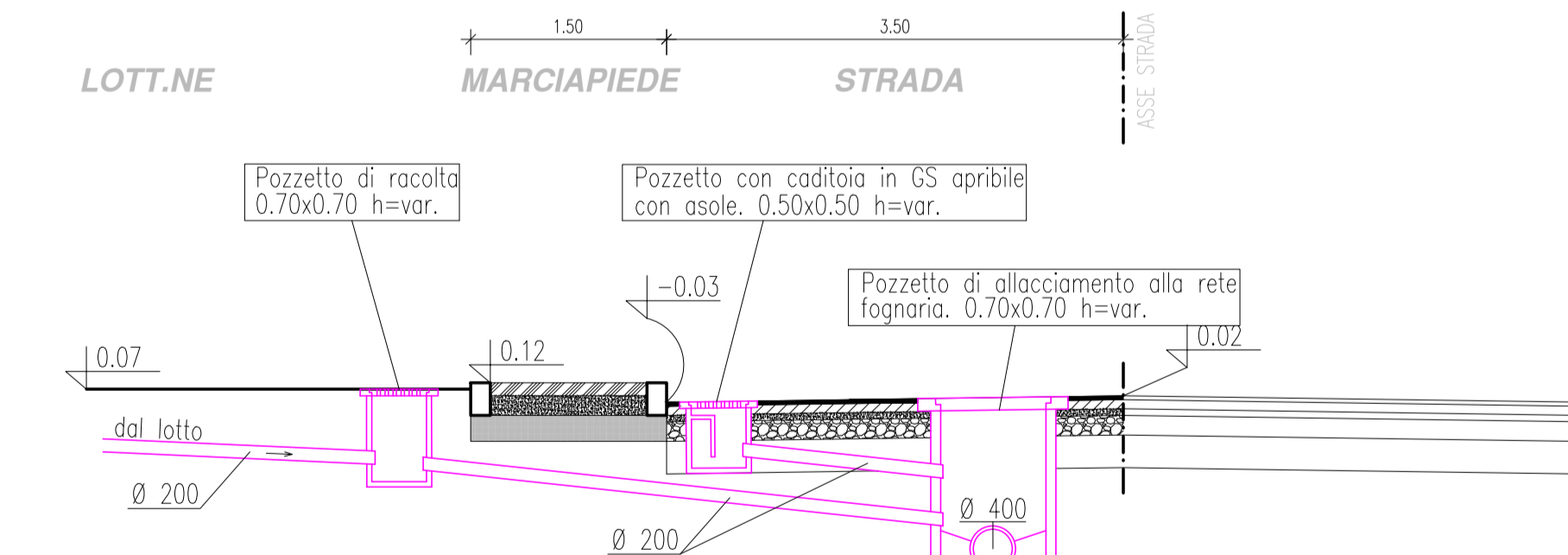
LEGENDA

Fognatura acque miste esistente:

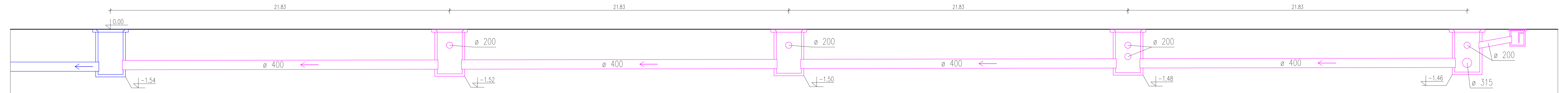
- Tubazione esistente
- Pozzetto allacciamento esistente

Fognatura acque miste di progetto:

- Tubazione PVC ø200
- Tubazione PVC ø400
- Caditoia 50x50
- Pozzetto allacciamento 70x70



Sezione A-A - Scala 1:50



Sezione longitudinale (a-b-c-d-e) - Scala 1:50
 Lunghezze scala 1:100
 Altezze scala 1:50