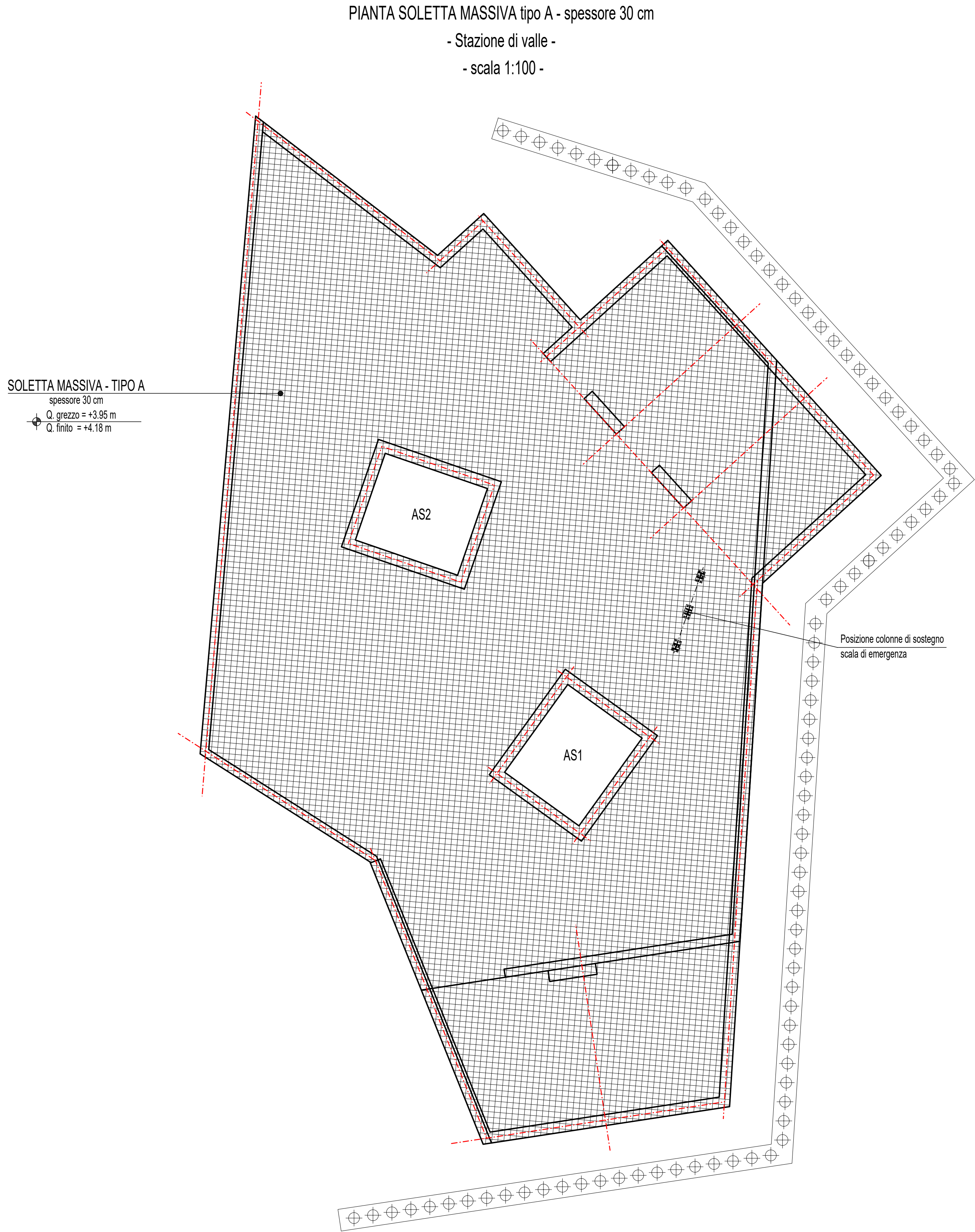
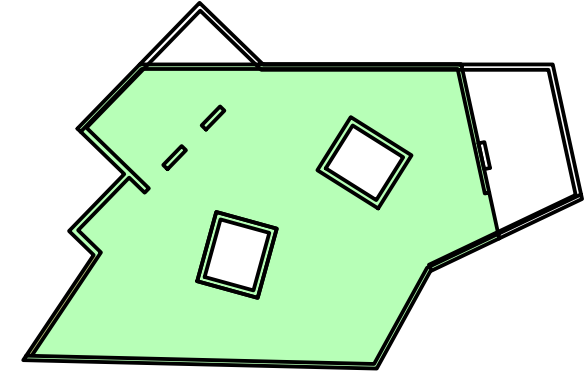




dettaglio SOLETTA massiva A1 - spessore 30 cm

Soletta dimensionata per i seguenti carichi (compreso il peso proprio):

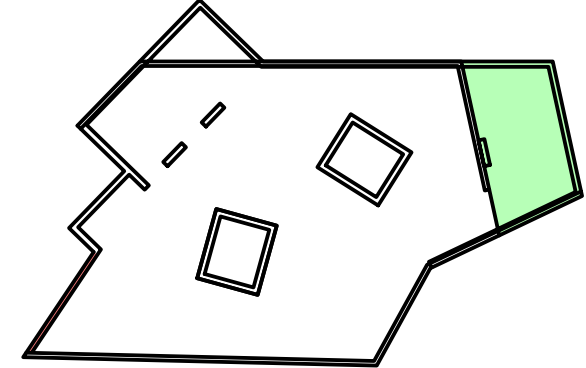
- Carichi:
- Peso proprio: 7,50 kN / mq
 - Permanenti non strutturali: 6,00 kN / mq
 - Variabili (C3): 5,00 kN / mq



dettaglio SOLETTA massiva A2 - spessore 30 cm

Soletta dimensionata per i seguenti carichi (compreso il peso proprio):

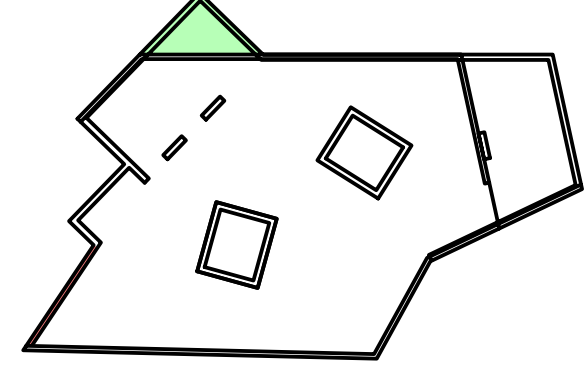
- Carichi:
- Peso proprio: 7,50 kN / mq
 - Permanenti non strutturali: 2,00 kN / mq
 - Terreno H: 1,35 m: 27,00 kN / mq
 - Variabili (C3): 5,00 kN / mq



dettaglio SOLETTA massiva A3 - spessore 30 cm

Soletta dimensionata per i seguenti carichi (compreso il peso proprio):

- Carichi:
- Peso proprio: 7,50 kN / mq
 - Permanenti non strutturali: 36,00 kN / mq
 - Terreno H: 1,80 m: 36,00 kN / mq
 - Variabili (C3): 5,00 kN / mq



PIANTA DELLE ARMATURE SUPERIORI E INFERIORI - SOLETTA MASSIVA tipo A

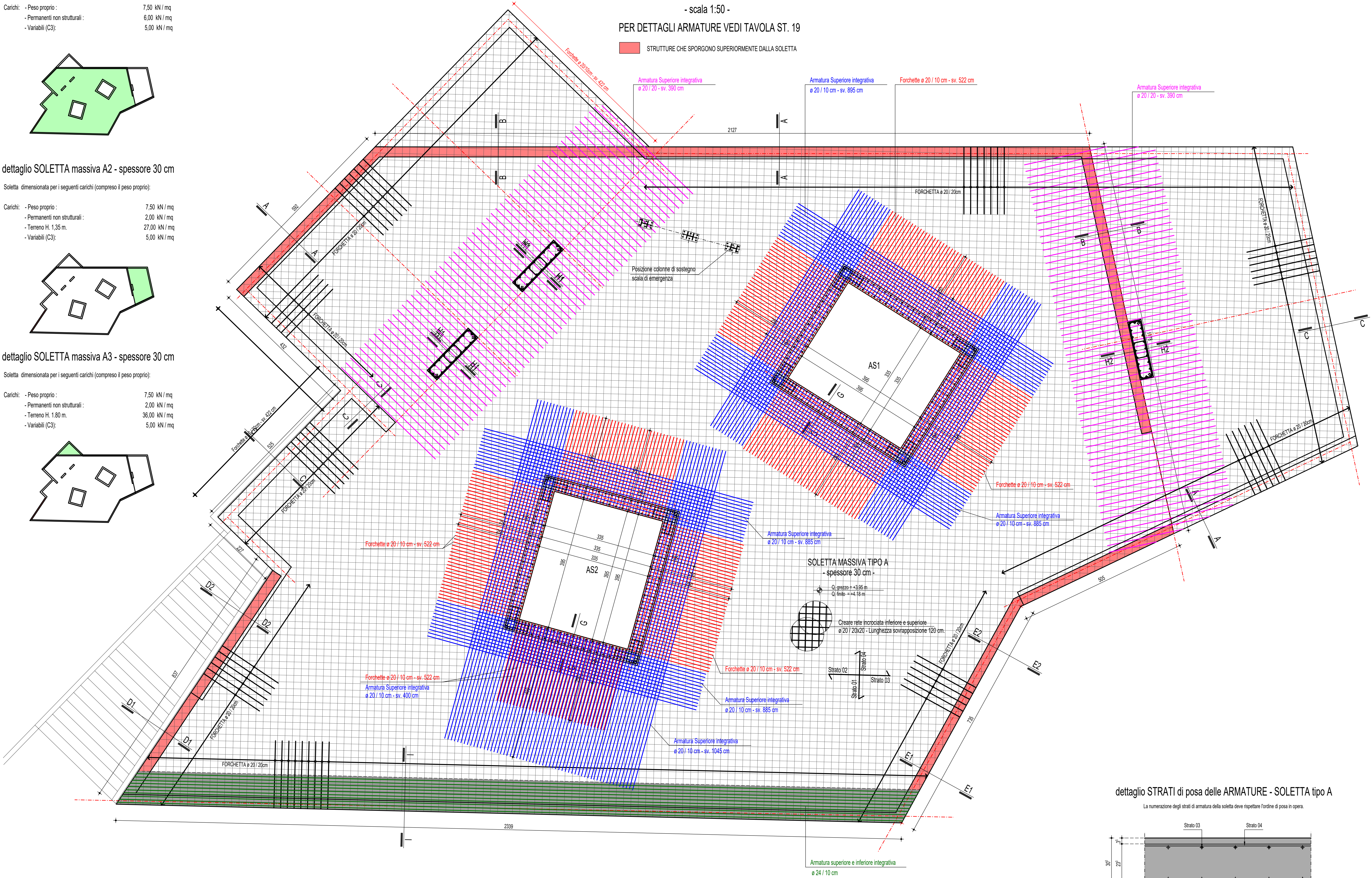
- spessore 30 cm -

- Stazione di valle -

- scala 1:50 -

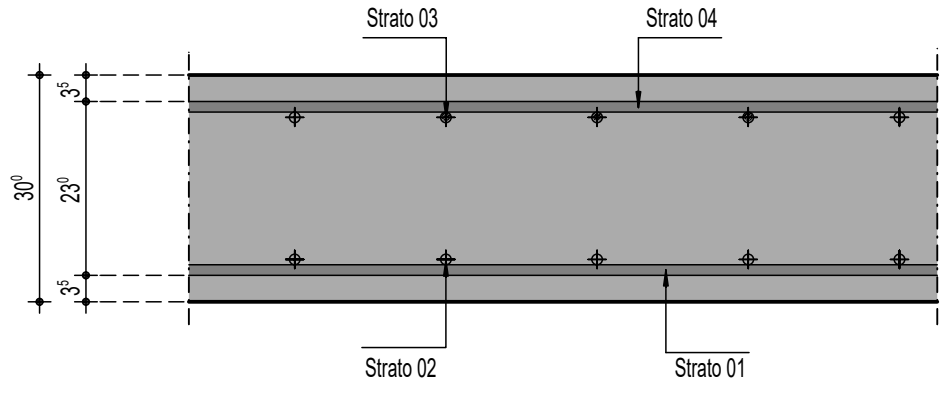
PER DETTAGLI ARMATURE VEDI TAVOLA ST. 19

STRUTTURE CHE SPORGONO SUPERIORMENTE DALLA SOLETTA



dettaglio STRATI di posa delle ARMATURE - SOLETTA tipo A

La numerazione degli strati di armatura della soletta deve rispettare l'ordine di posa in opera.



PRESCRIZIONI PER MATERIALI E PRODOTTI PER USO STRUTTURALE (in conformità al D.M. 27/01/2018 - Capitolo 21)							
CALCESTRUZZO A PRESTAZIONE GARANTITA (in accordo alla UNI EN 206 - UNI 21034 e NTC 2018)							
	Classe di resistenza	Classe di esposizione	Classe di consistenza	Caratteristiche minime del cemento	Massima rapporto acqua/cemento	Massima contenuto di cemento	Capillarità massima secondo EN 12058
Pavimento di fondazione	C30/37	XC2	S4	32 mm	0,50	300	30 mm
Fondazione rispetto al piano di riferimento	C30/37	XC4	S4	32 mm	0,50	300	30 mm
Solai rispetto al piano di riferimento	C30/37	XC4	S4	32 mm	0,50	300	30 mm
Elementi protetti da agenti atmosferici	C30/37	XC2	S4	32 mm	0,50	300	30 mm
Elementi protetti da agenti atmosferici	C30/37	XC2	S4	32 mm	0,50	300	30 mm

ACCIAIO PER CEMENTO ARMATO (in accordo alla NTC 2018)							
	Tipologia (resistenza)	Tensione caratteristica di snervamento	Tensione caratteristica di rottura	(f _y /f _{yk}) _{min}	(f _y /f _{yk}) _{max}	(f _y /f _{yk}) _{min}	Allungamento
Barra ad aderenza migliorata e liscia	B45C	455 N/mm ²	560 N/mm ²	> 2,15	< 2,25	< 2,25	> 7,50 %
Tuttili, Reti e Tute	B45A	455 N/mm ²	560 N/mm ²	> 2,15	/	< 2,25	> 2,50 %

PRESCRIZIONI GENERALI E DI DETTAGLIO (in accordo con D.L. 201/2011)							
Nota 01	L'impresa è tenuta a comunicare alla D.L. il giorno e l'ora del getto per permettere un controllo sul posizionamento delle armature metalliche.						
Nota 02	La corretta distanza fra armature e casseri e fra armature e armature sarà garantita da adeguate staffe o distanziatori, anche se non riportate.						
Nota 03	L'impresa è tenuta a confezionare i cubetti per le prove sul calcestruzzo secondo quanto previsto dalla vigente normativa ed in accordo con la D.L.						
Nota 04	Le sovrapposizioni delle reti elettrosaldate dovranno essere di almeno 40 cm in entrambe le direzioni, se non diversamente specificato.						
Nota 05	Tutte le misure e le distanze riportate sulla presente tavola dovranno essere controllate in loco dalla D.L. e dall'impresa esecutrice dei lavori.						
Nota 06	Tutte le lunghezze e sviluppi delle armature dovranno essere controllati dall'impresa esecutrice dei lavori.						
Nota 07	Le misure di porte, finestre ed aperture in genere eseguite su elementi strutturali sono indicate sugli elaborati con le dimensioni "architettoniche" e dovranno essere adeguatamente aumentate per permettere l'inserimento delle "casce malte".						

CARATTERISTICHE DELLE STRUTTURE							
Nota 01	Il copriferro nominale per garantire la durabilità si intende come ricoprimento della barra d'armatura (investimento pelle - pelle).						

VARIANTE AL LOTTO N. 2 DEL COLLEGAMENTO PEDONALE DAL CENTRO STORICO DEL CAPOLUOGO ALLE AREE DEI SERVIZI PUBBLICI LUNGO VIALE GRAMSCI, PECCIOLI (PI)
CUP: D42F20000570004 CIG: BB53B3BFCF

PROGETTO ESECUTIVO

Progettista	Arch. NICO PANIZZI Helipolis 21 Architetti Associati
Team di progettazione	Arch. GIAN LUIGI MELIS Arch. ALESSANDRO MELIS Arch. ILARIA FRUZZETTI P. Ed. FILIPPO MARIANI Ing. MARGHERITA BALDOCCHI Ing. ELISABETTA CONI Arch. ROBERTO POZZI Dott.ssa In. arch. GIAN PAUL ANTI Dott. In. scienze dell'arch. LUCA MARRAS LORENZO SHABANI MARTINA MANETTI
Consulenza progetto opere strutturali	Helipolis 21 Architetti Associati Ing. GIANNI MICHELON MAD Ingegneria srl
Consulenza progetto opere elettriche	Ing. MASSIMILIANO MICHELETTI Studio Teodore
Coordinatore della sicurezza in fase di progettazione	Arch. GIAN LUIGI MELIS Helipolis 21 Architetti Associati
Relazioni e indagini geologiche	Dott.ssa Geol. FRANCESCA FRANCHI Geoprogetti Studio Associato
Consulenza idraulica	Ing. JACOPO TACCINI

OGGETTO
PROGETTO STRUTTURALE
STAZIONE DI VALLE - PIANTE ARMATURE
SOLETTA A E DETTAGLI

TAVOLA NUMERO
ST.27

SCALA
1:100 - 1:50

DATA
Giugno 2026