

CALCESTRUZZO PER NUOVI GETTI			
NORME: D.M. 17/01/16 - 01/12/10 - EN 206 - UNI 11164			
<b>Magrone</b>	X0	<b>Piastri</b>	XC1
Classe di esposizione	S4	Classe di consistenza	S4
Classe di resistenza	C12/15	Classe di resistenza	C28/35
Massimo rapporto acqua cemento	-	Massimo rapporto acqua cemento	al/c ≤ 0.60
Minimo contenuto di cemento	200 kg/m <sup>3</sup>	Minimo contenuto di cemento	300 kg/m <sup>3</sup>
Diámetro massimo dell'inferte	-	Diámetro massimo dell'inferte	30 mm
<b>Fondazioni</b>		<b>Travi</b>	
Classe di esposizione	XC2	Classe di esposizione	XC1
Classe di consistenza	S4	Classe di consistenza	S4
Classe di resistenza	C25/30	Classe di resistenza	C28/35
Massimo rapporto acqua cemento	al/c ≤ 0.60	Massimo rapporto acqua cemento	al/c ≤ 0.60
Minimo contenuto di cemento	300 kg/m <sup>3</sup>	Minimo contenuto di cemento	300 kg/m <sup>3</sup>
Diámetro massimo dell'inferte	30 mm	Diámetro massimo dell'inferte	20 mm
<b>Getto completamento vespaio</b>		<b>Copri ferro minimo bordo staffa</b>	
Classe di esposizione	XC2	Fondazioni:	35 mm
Classe di consistenza	S4	Travi:	35 mm
Classe di resistenza	C25/30	Piastri:	35 mm
Massimo rapporto acqua cemento	al/c ≤ 0.60		
Minimo contenuto di cemento	300 kg/m <sup>3</sup>		
Diámetro massimo dell'inferte	30 mm		

Calcestruzzo C28/35			
Resistenza caratteristica cubica	R <sub>ck</sub>	35 MPa	
Resistenza caratteristica cilindrica	f <sub>ck</sub>	28 MPa	
Coefficiente di sicurezza parziale per il calcestruzzo	γ <sub>c</sub>	1.5	
Coefficiente che tiene conto degli effetti di lungo termine	acc	0.85	
Peso per unità di volume	ρ <sub>c</sub>	24 kN/m <sup>3</sup>	
Valore medio della resistenza a compressione cilindrica	f <sub>cm</sub>	36 MPa	
Valore medio della resistenza a trazione assiale del calcestruzzo	f <sub>ctm</sub>	2.8 MPa	
Valore caratteristico della resistenza a trazione assiale (frattile 5%)	f <sub>ct,0.05</sub>	1.9 MPa	
Valore caratteristico della resistenza a trazione assiale (frattile 95%)	f <sub>ct,0.95</sub>	3.6 MPa	
Modulo di elasticità secante del calcestruzzo	E <sub>cm</sub>	32308 MPa	
Coefficiente di Poisson (in condizioni non fessurate)	ν	0.20	
Deformazione di contrazione nel calcestruzzo alla tensione f <sub>ct</sub>	ε <sub>ct1</sub>	0.0020	
Deformazione ultima di contrazione nel calcestruzzo	ε <sub>ct∞</sub>	0.0035	
<b>Resistenza di progetto a compressione del calcestruzzo</b>	f <sub>cd</sub>	<b>15.87 MPa</b>	
<b>Resistenza di progetto a trazione del calcestruzzo</b>	f <sub>ctd</sub>	<b>1.29 MPa</b>	
<b>Resistenza di calcolo a trazione per flessione</b>	f <sub>td</sub>	<b>1.55 MPa</b>	
<b>Tensione ammissibile nel calcestruzzo nella combinazione caratteristica</b>	σ <sub>ct,ed</sub>	<b>16.80 MPa</b>	
<b>Tensione ammissibile nel calcestruzzo nella combinazione quasi permanente</b>	σ <sub>ct,qp</sub>	<b>12.60 MPa</b>	

Acciaio B455C			
Resistenza a snervamento dell'acciaio	f <sub>yk</sub>	450 MPa	
Coefficiente di sicurezza parziale per l'acciaio	γ <sub>s</sub>	1.15	
Modulo di elasticità secante dell'acciaio	E <sub>s</sub>	210000 MPa	
Coefficiente di omogeneizzazione	η	1.05	
Peso per unità di volume	ρ <sub>s</sub>	78.5 kN/m <sup>3</sup>	
Modulo di Poisson (in condizioni non fessurate)	ν	0.30	
Coefficiente di dilatazione termica	α <sub>t</sub>	1.2 × 10 <sup>-5</sup> °C <sup>-1</sup>	
Tensione tangenziale di aderenza acciaio-conglomerato cementato di calcolo	f <sub>td</sub>	4.27 MPa	
Deformazione a snervamento dell'acciaio	ε <sub>yk</sub>	0.001863	
Deformazione ultima dell'acciaio	ε <sub>tk</sub>	0.01	
<b>Resistenza di progetto a trazione dell'acciaio</b>	f <sub>td</sub>	<b>391.3 MPa</b>	
<b>Tensione ammissibile nell'acciaio per le combinazioni a SLS</b>	σ <sub>s</sub>	<b>360 MPa</b>	

**NOTE:**  
PRIMA DI INIZIARE I LAVORI TUTTE LE MISURE DEVONO ESSERE CONTROLLATE E VERIFICATE IN CANTIERE. GLI ESECUTIVI STRUTTURALI SONO DA LEGGERSI UNITAMENTE A QUELLI ARCHITETTONICI ED IMPIANTISTICI. EVENTUALI DISCREPANZE PRESENTI TRA GLI ELABORATI DELLE VARIE DISCIPLINE DEVONO ESSERE COMUNICATE TEMPESTIVAMENTE AI PROGETTISTI TRAMITE IL DIRETTORE DEI LAVORI.

**ARESSARDEGNA**  
Azienda Regionale Salute

**REALIZZAZIONE DELL'INTERVENTO NP1**  
NUOVO PRONTO SOCCORSO DEL P.O. GIOVANNI PAOLO II DI OLBIA  
CUP B95F20002610002 - CIG 8929016918  
COMUNE DI OLBIA - PROVINCIA DI SASSARI

Elaborati Grafici **G.08.1 ST\_CA\_IMP\_2**  
CARPENTERIE SOLAIO E TRAVI PRIMO IMPALCATO  
PARTE 2  
Scala: 1:50  
Quota: (m) riferita al livello del mare  
Misure: Metri lineari (ml)

**PROGETTO ESECUTIVO**  
Art. 29 comma 8, D.Lgs. n. 50/16

Il progettista: **A1 Engineering srl**  
Il committente: **mytho**  
Il direttore Tecnico: **A1 Engineering srl**

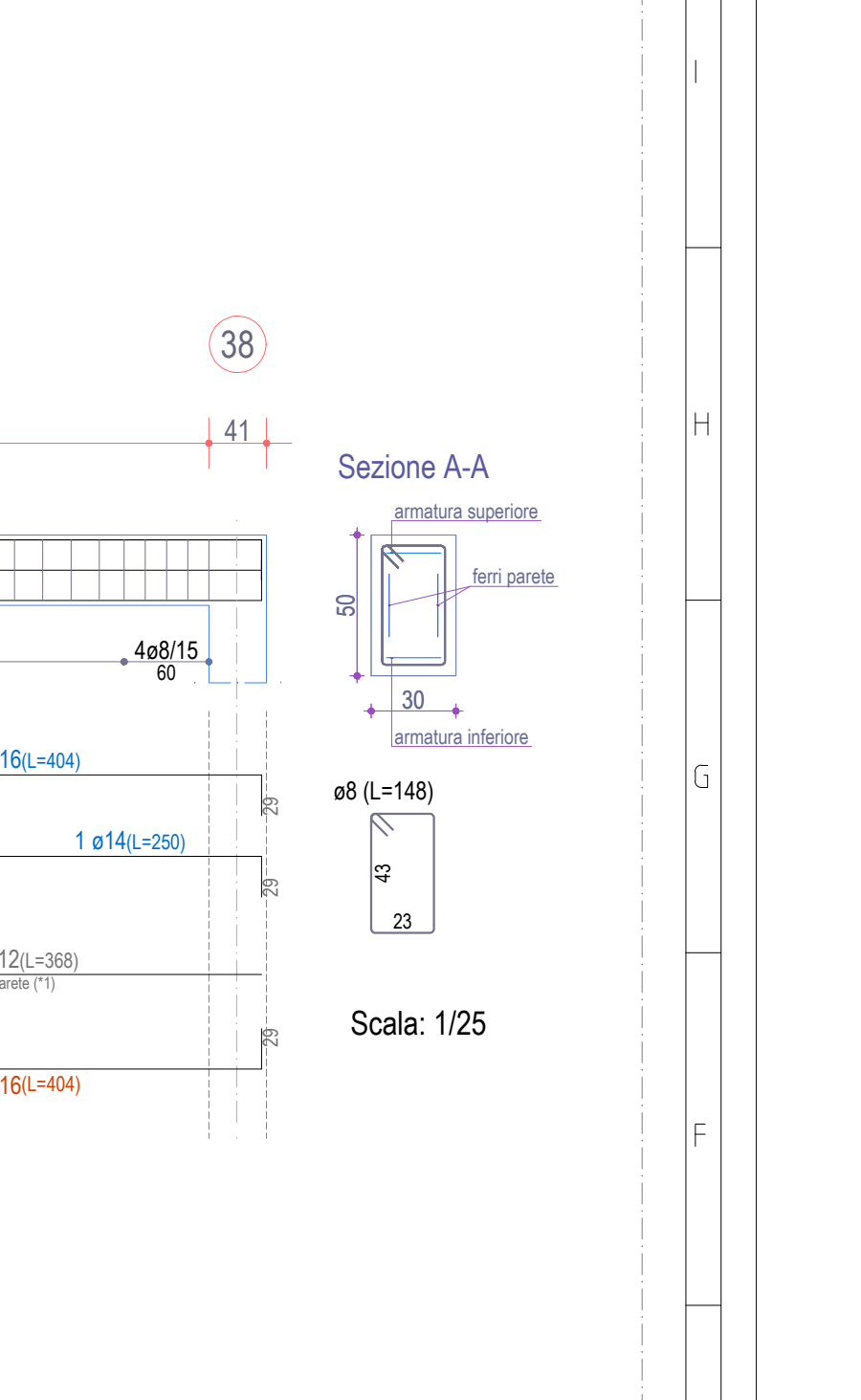
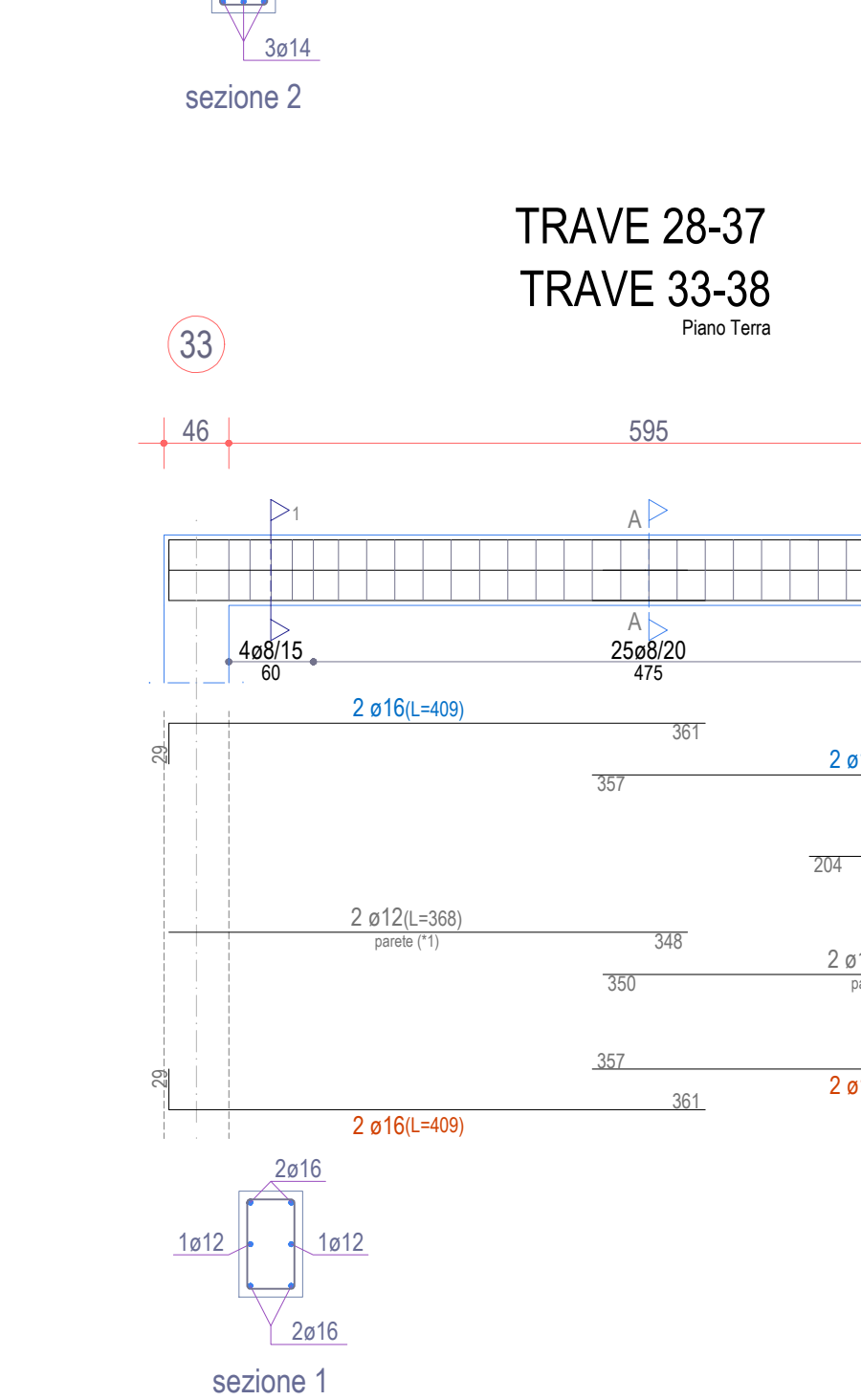
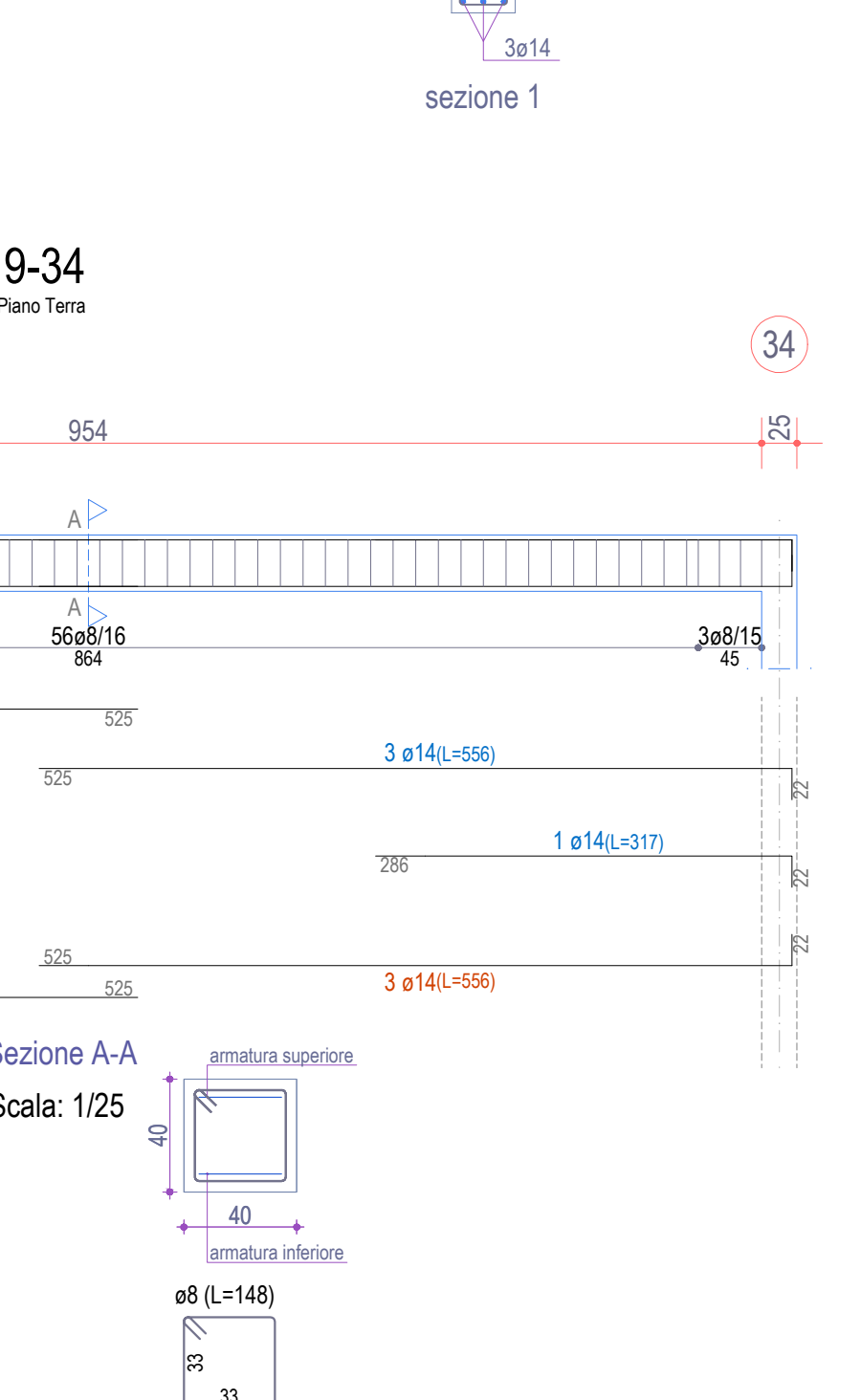
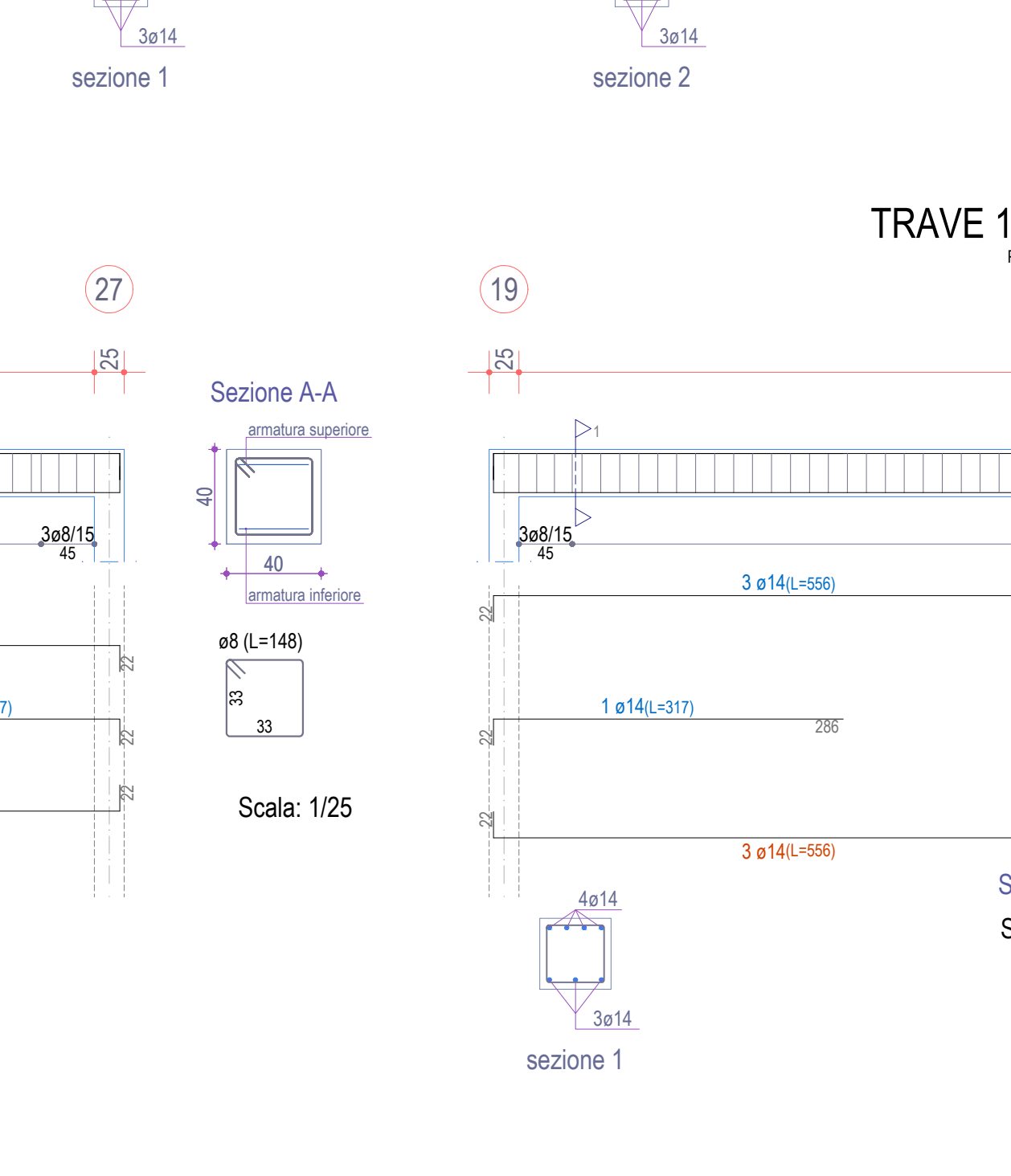
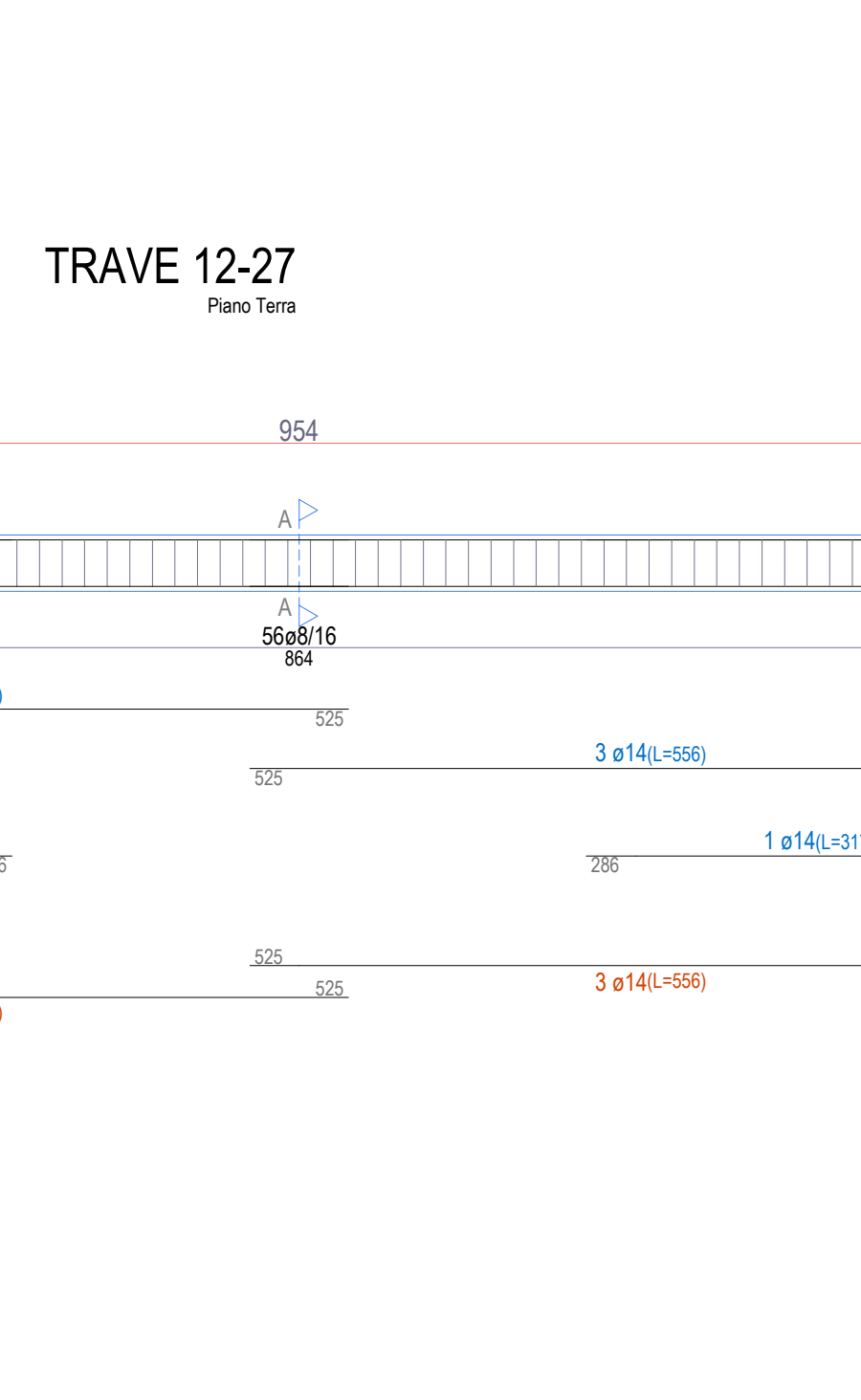
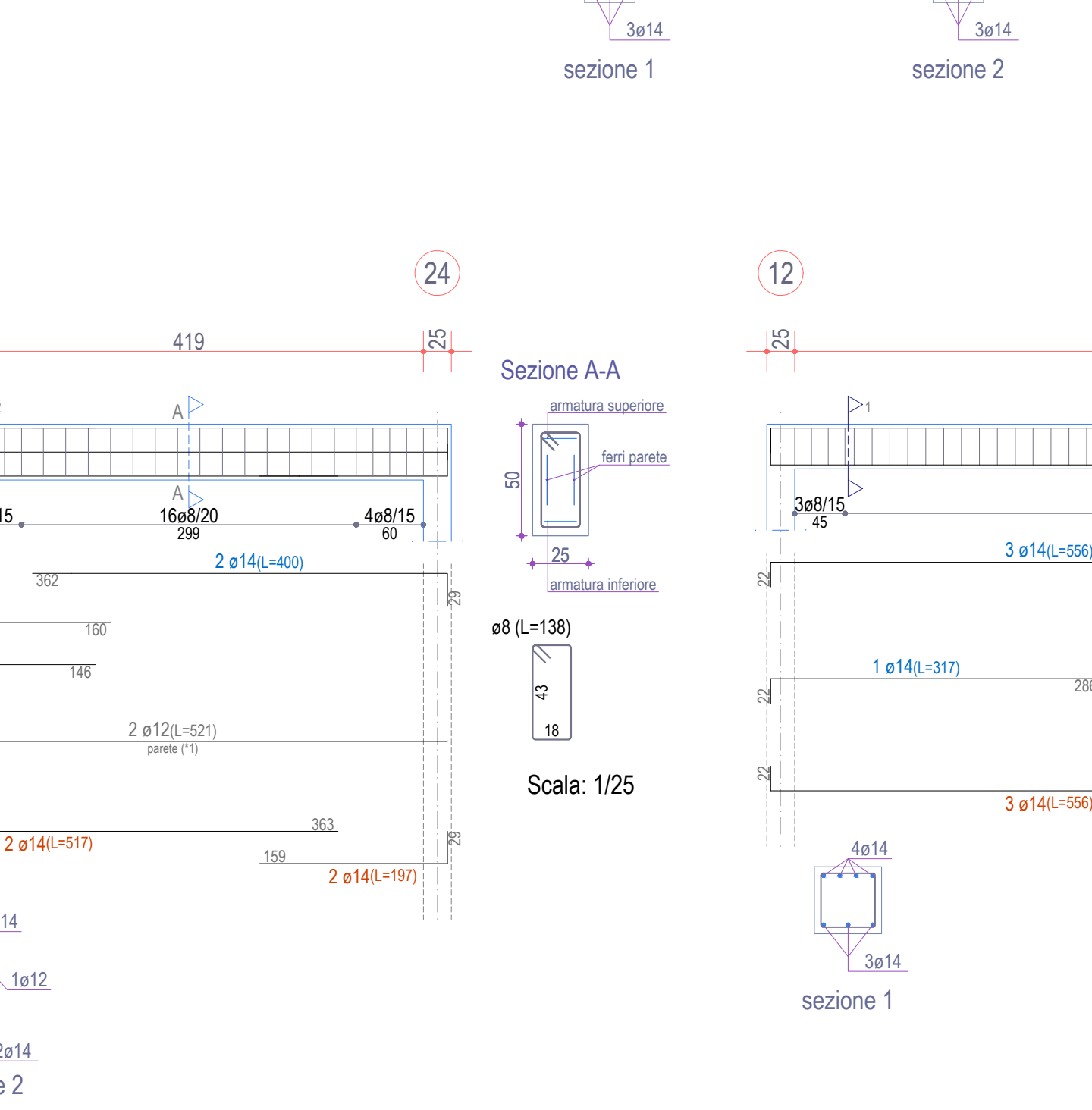
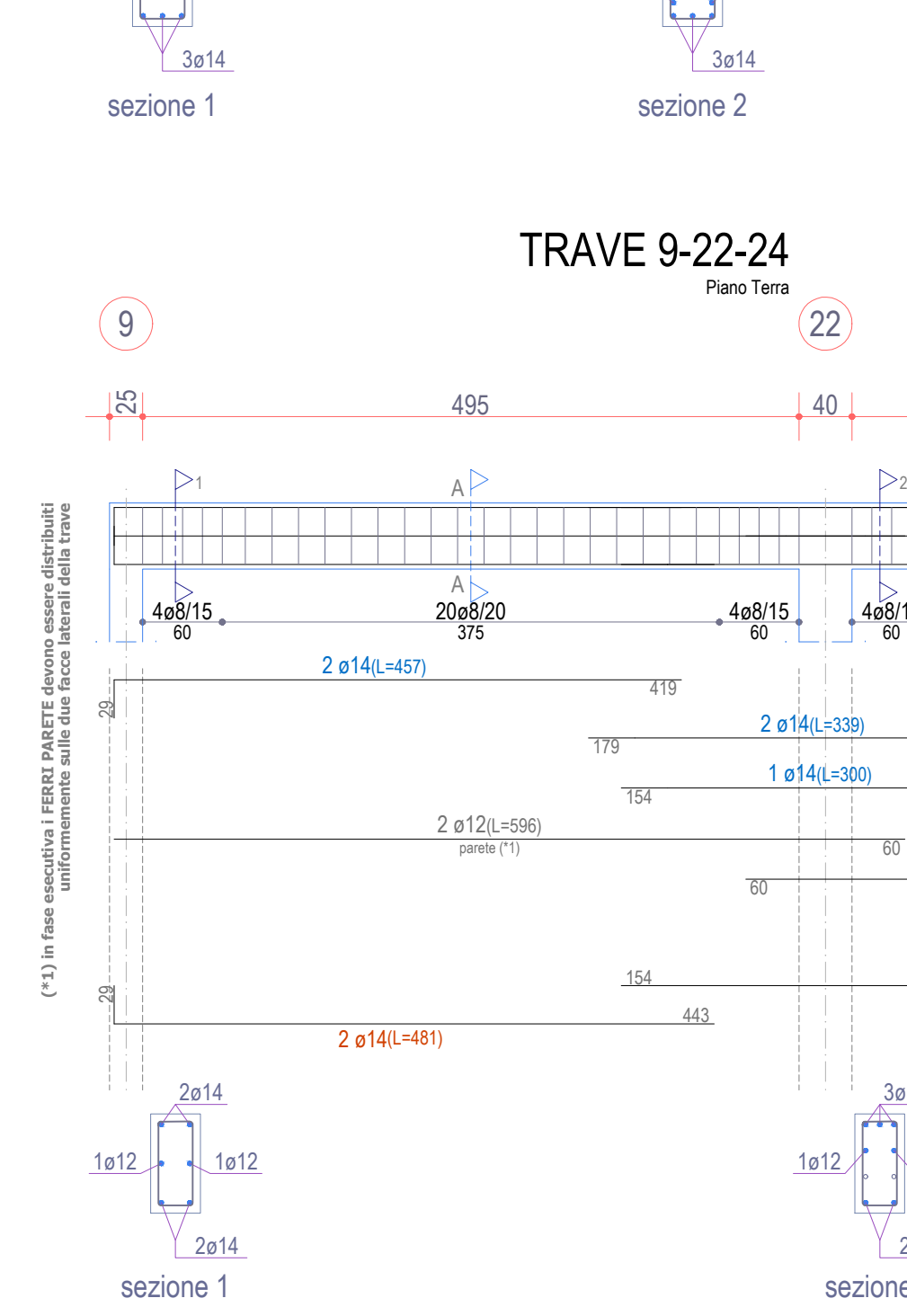
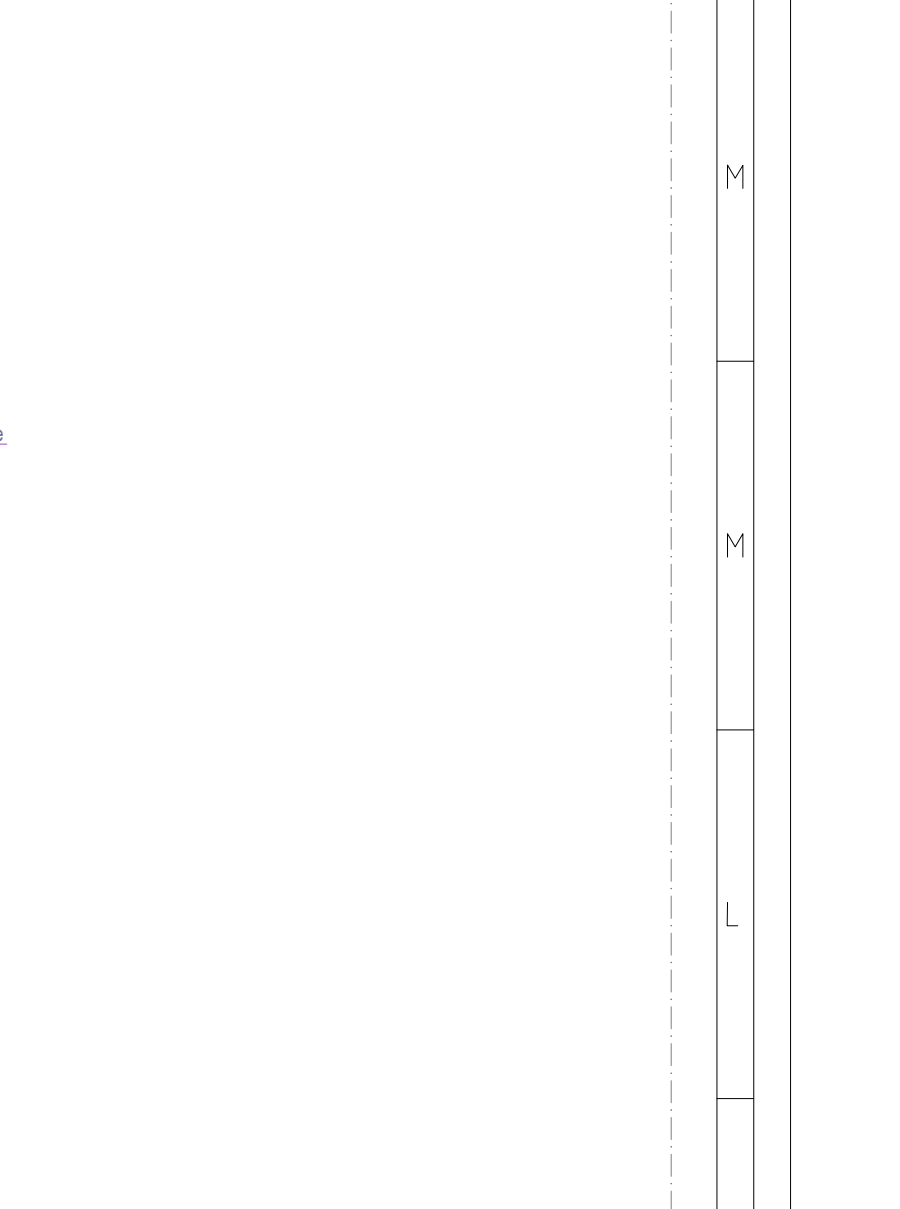
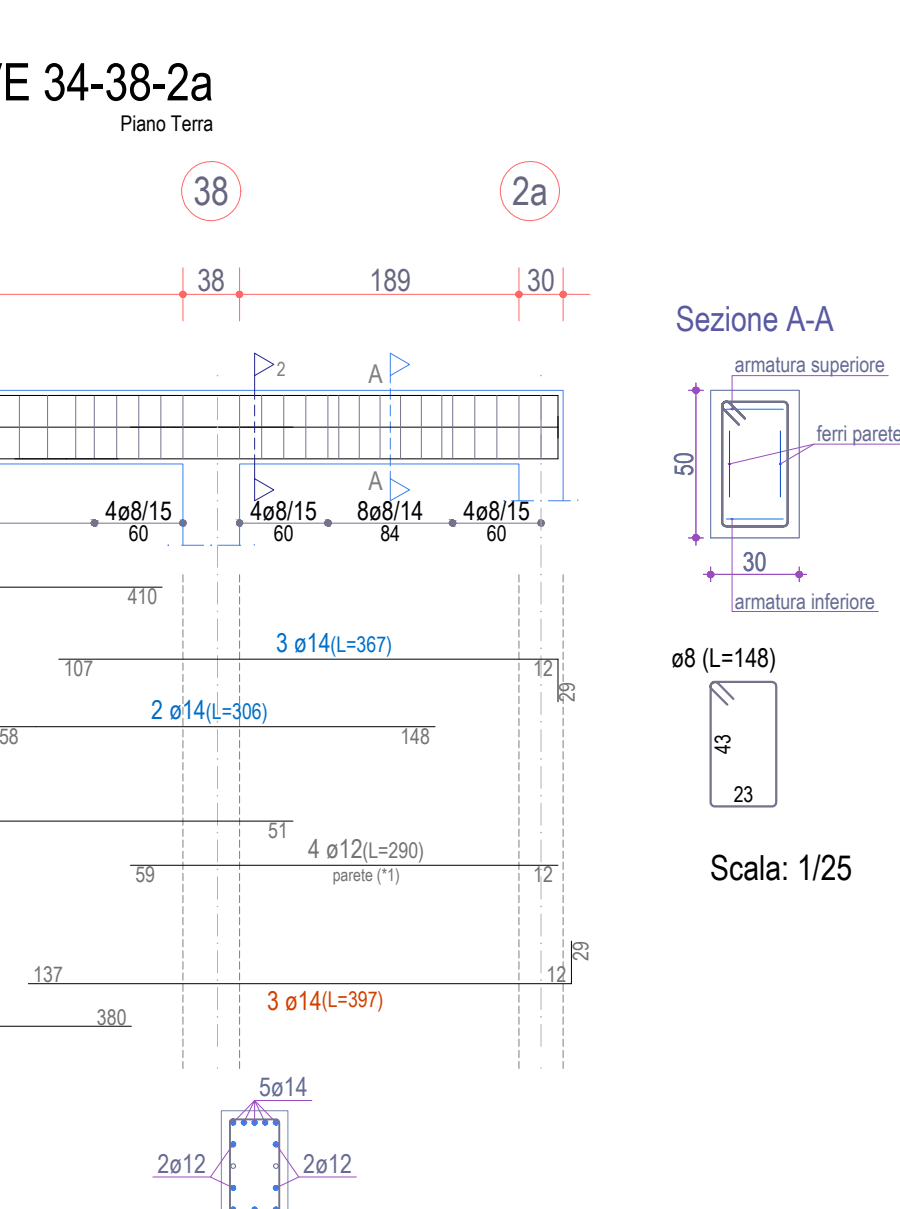
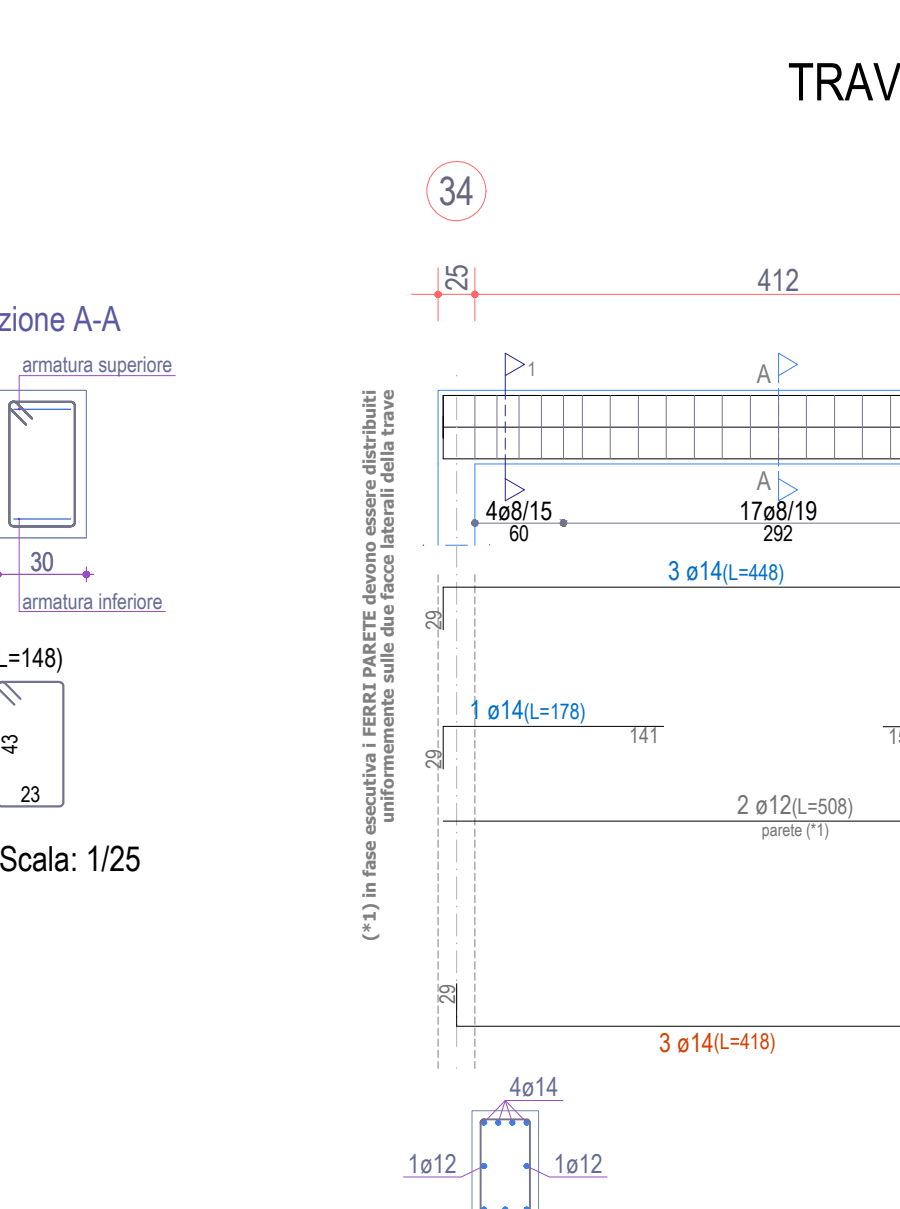
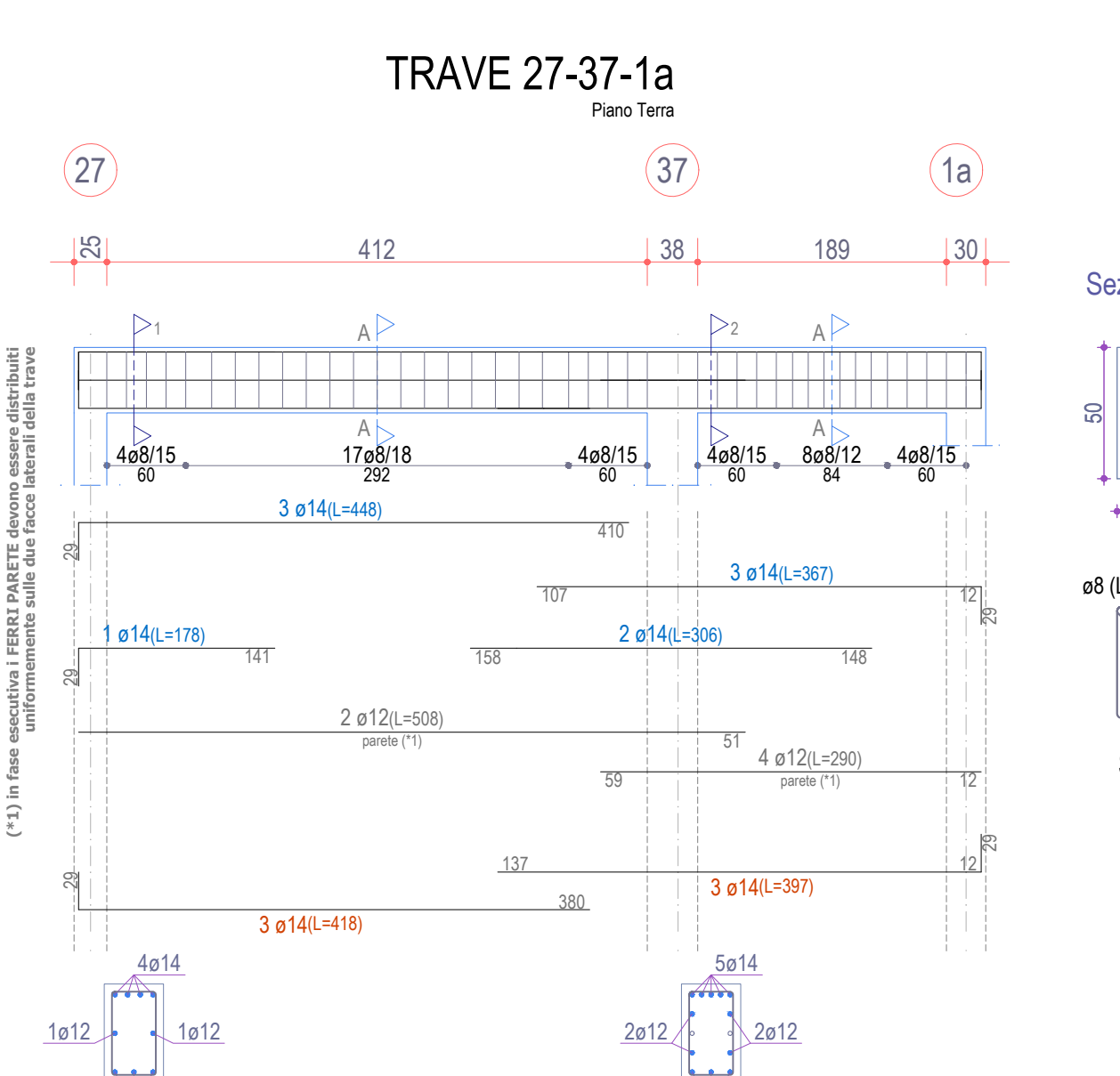
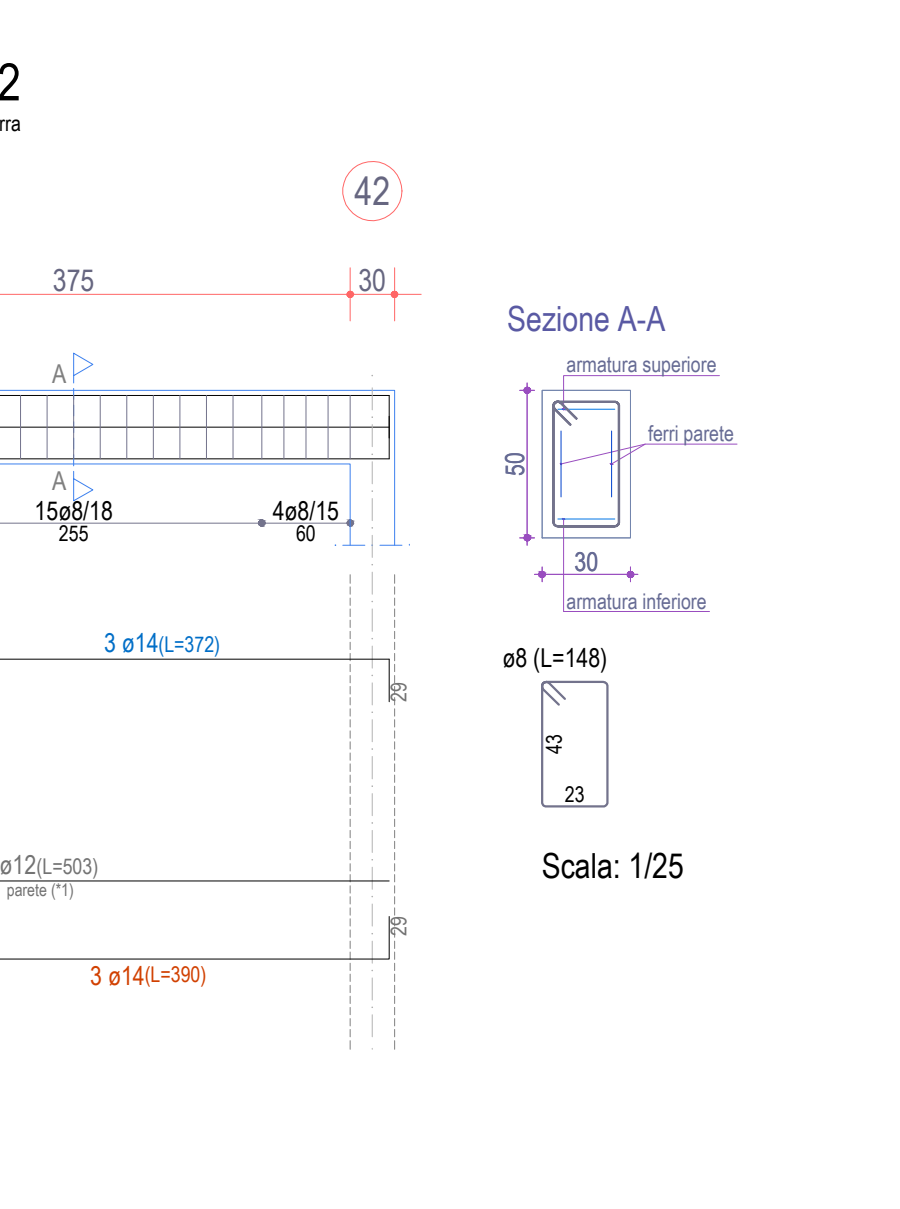
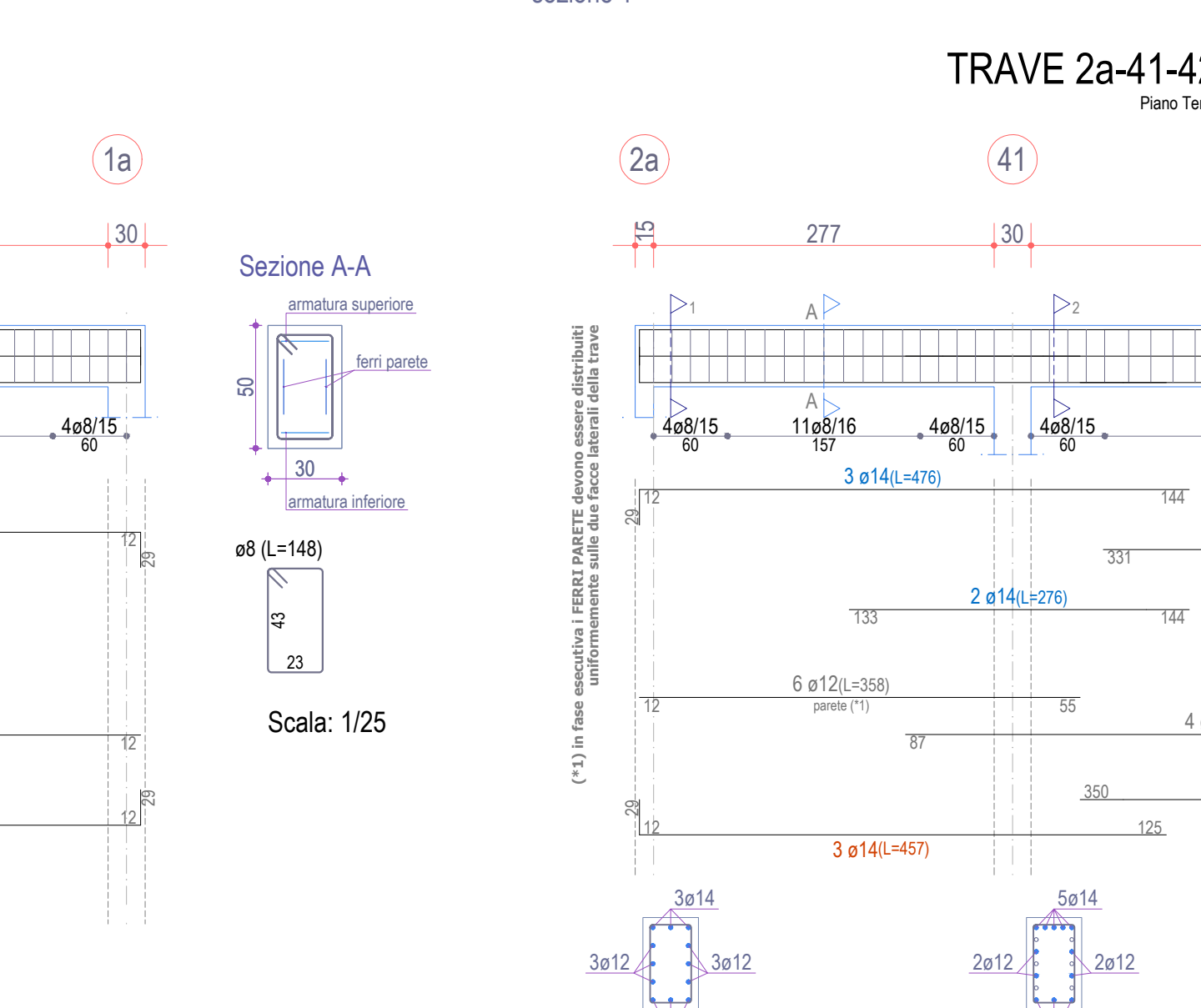
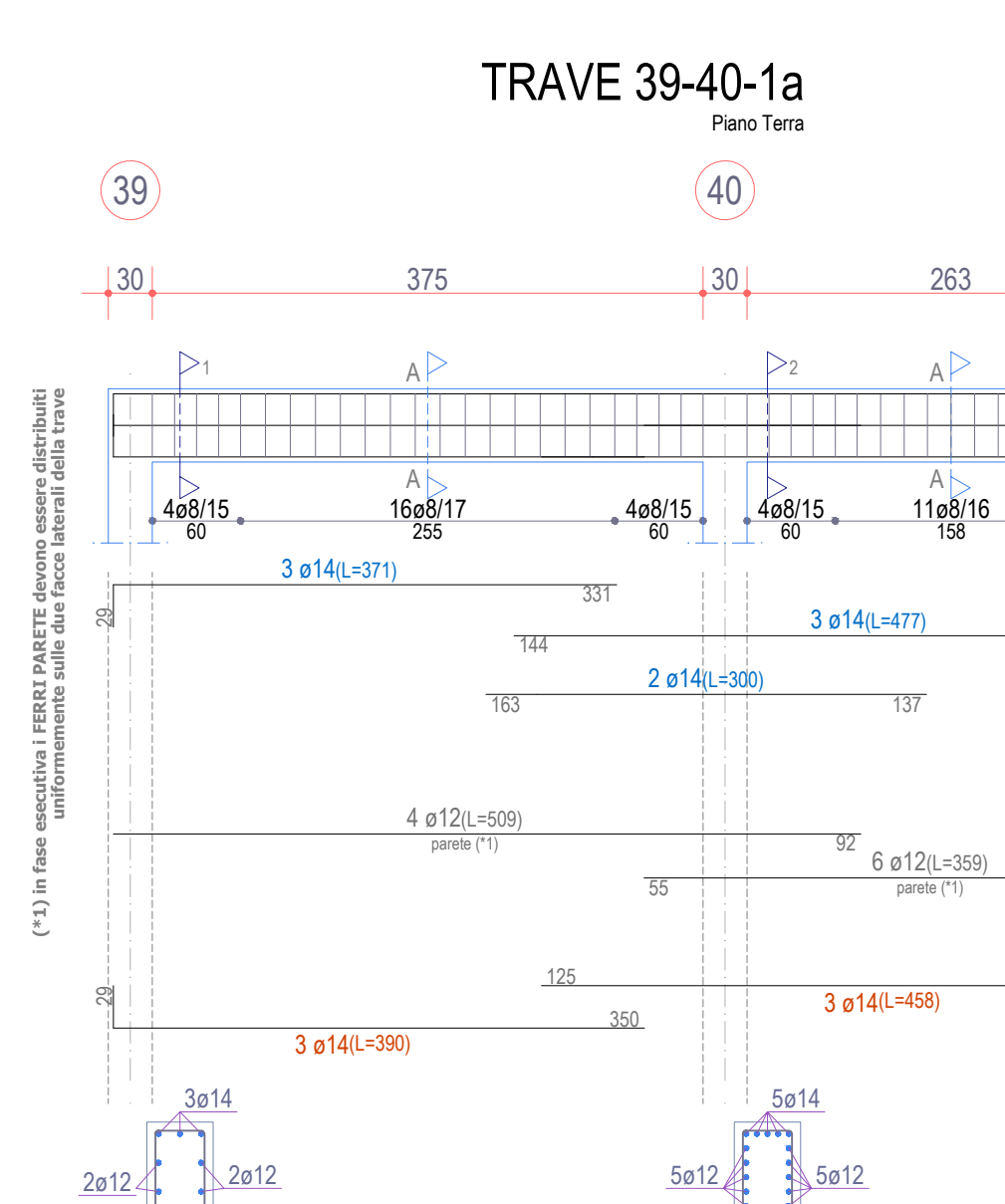
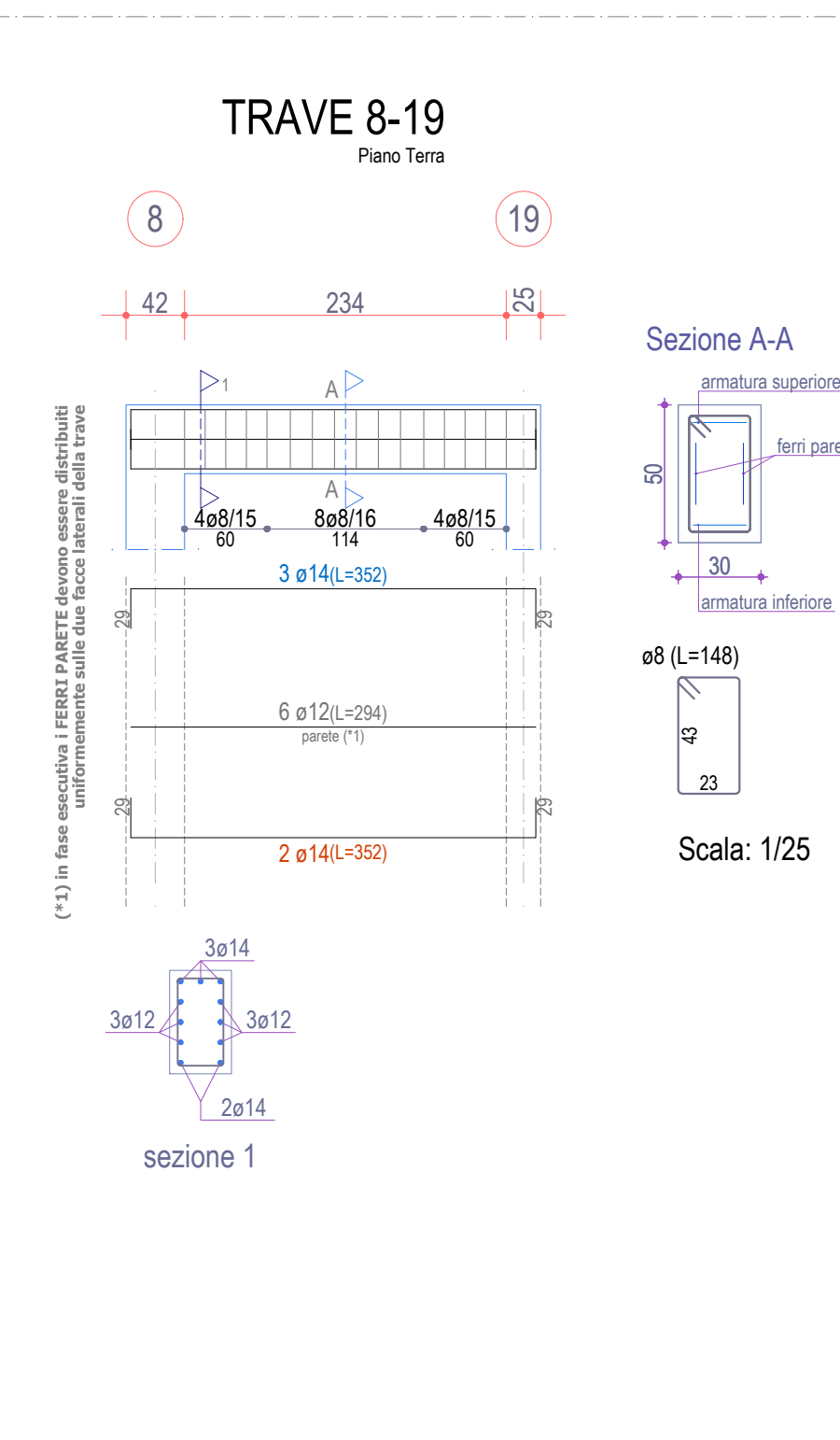
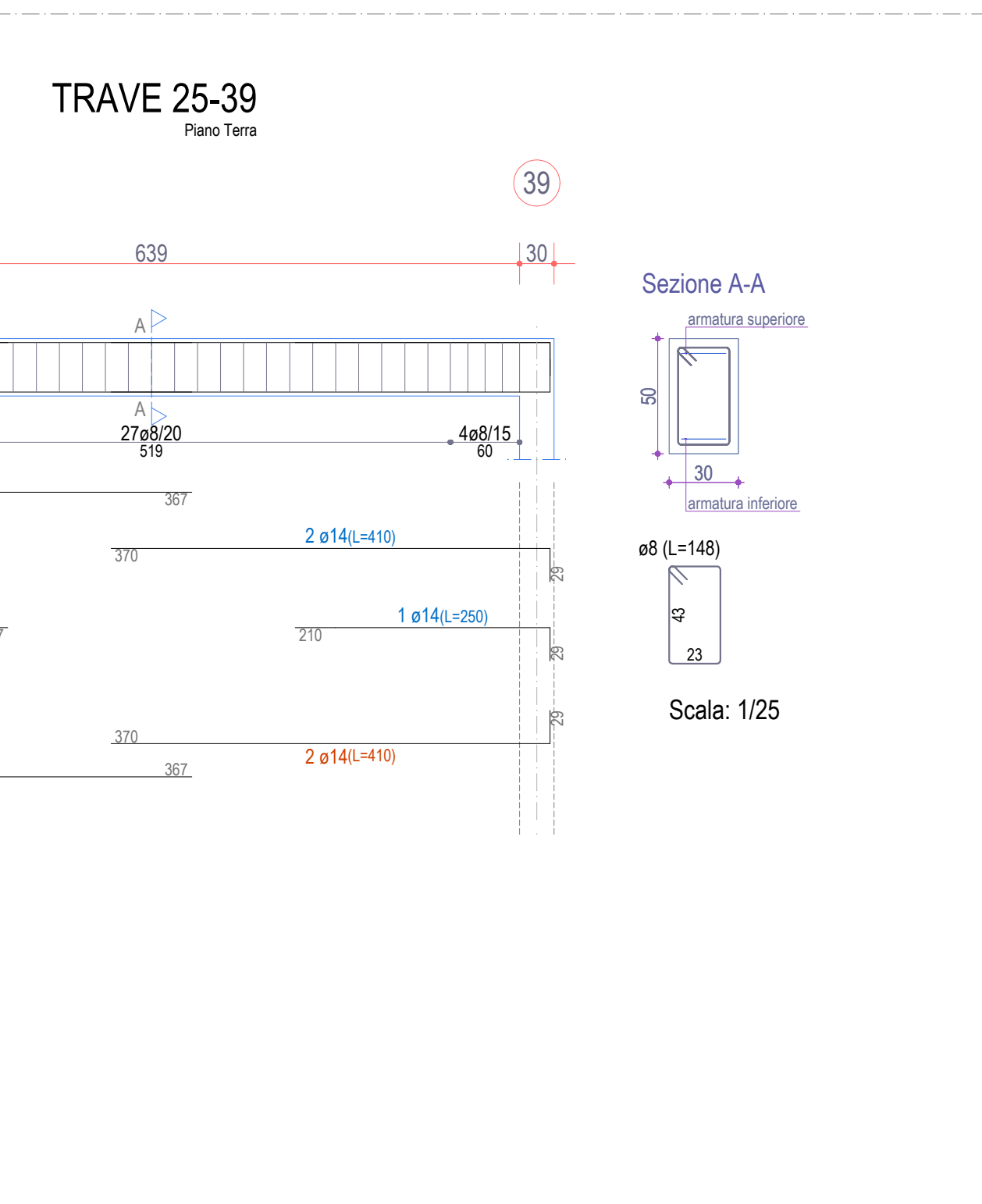
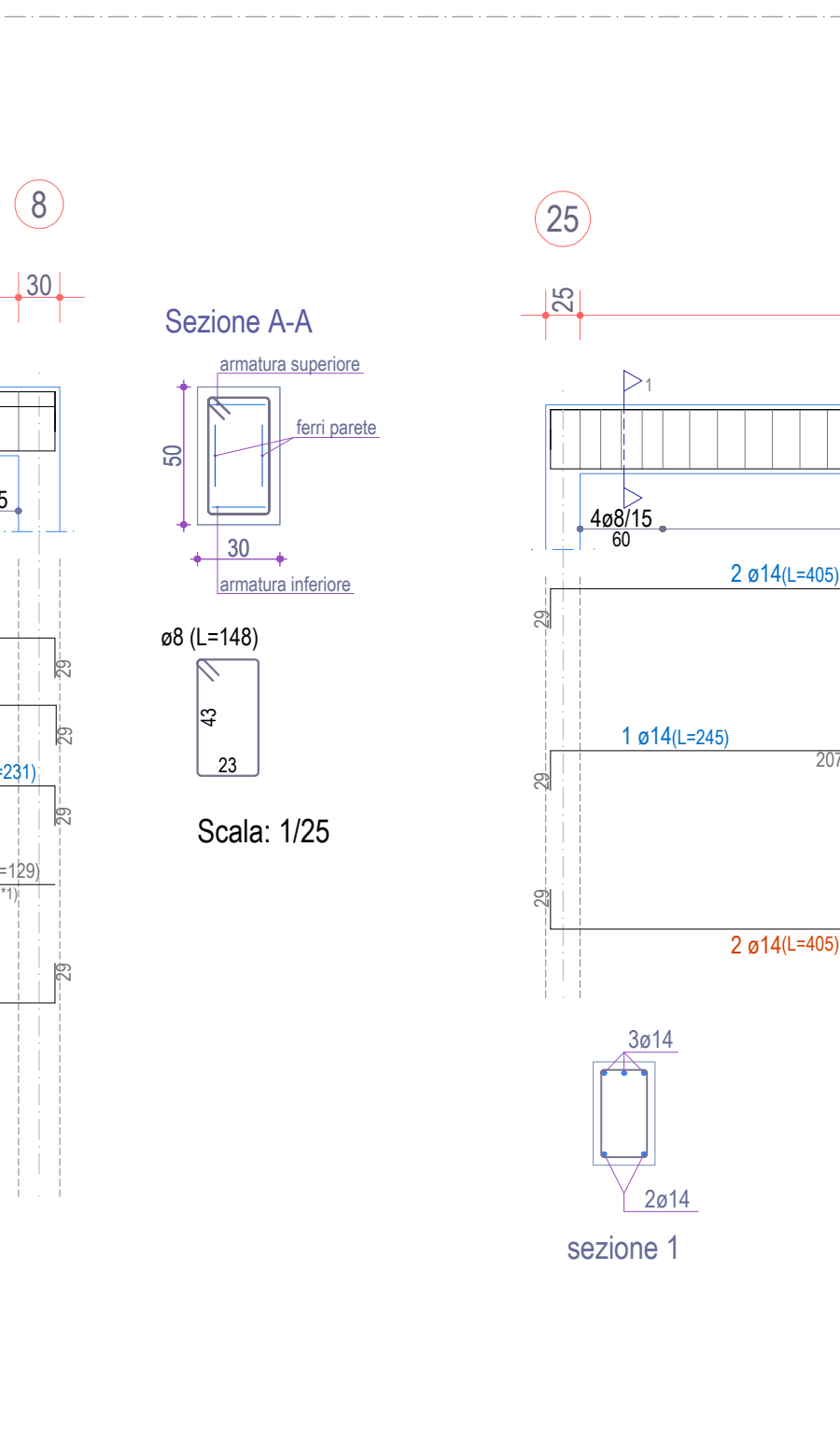
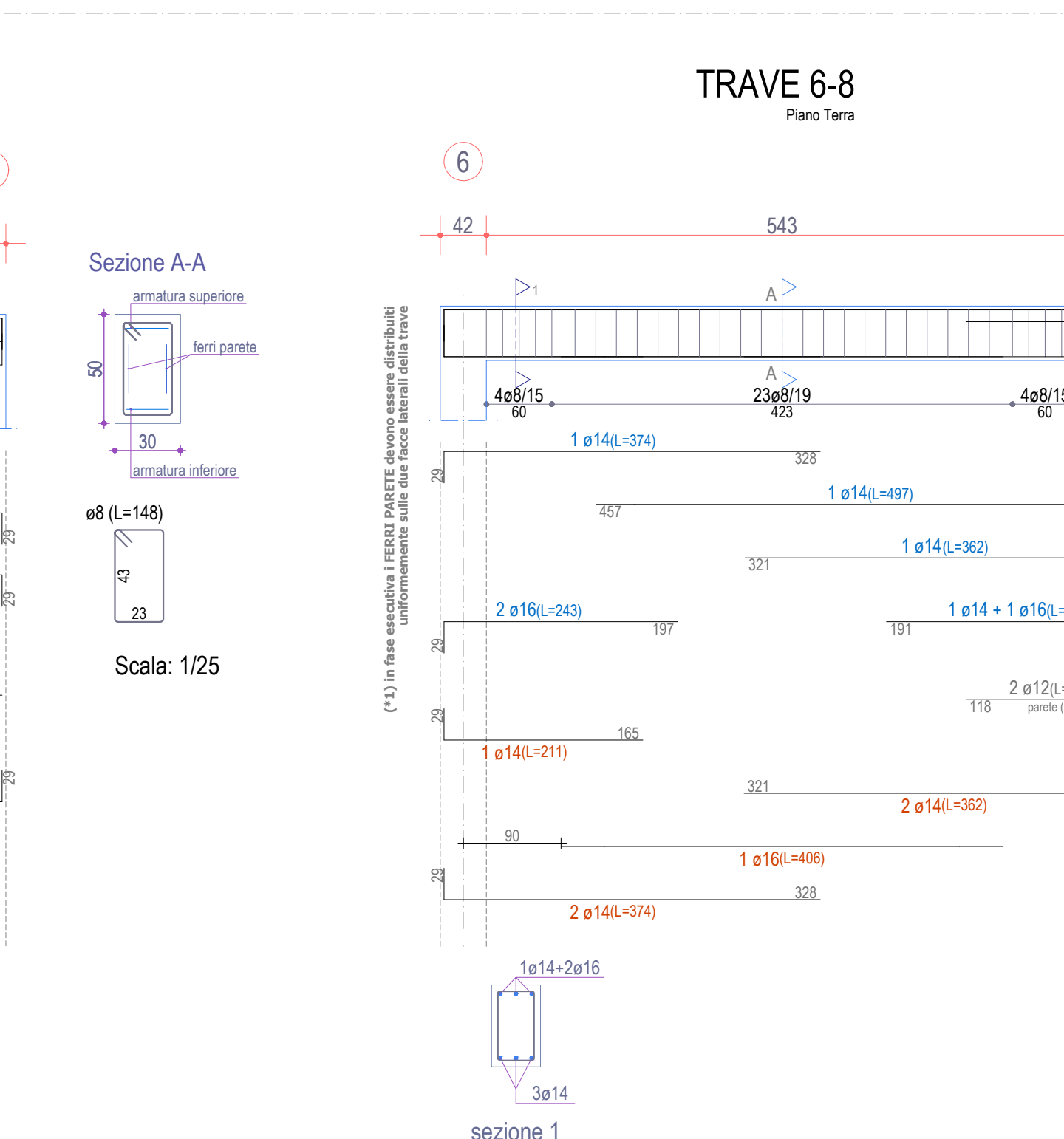
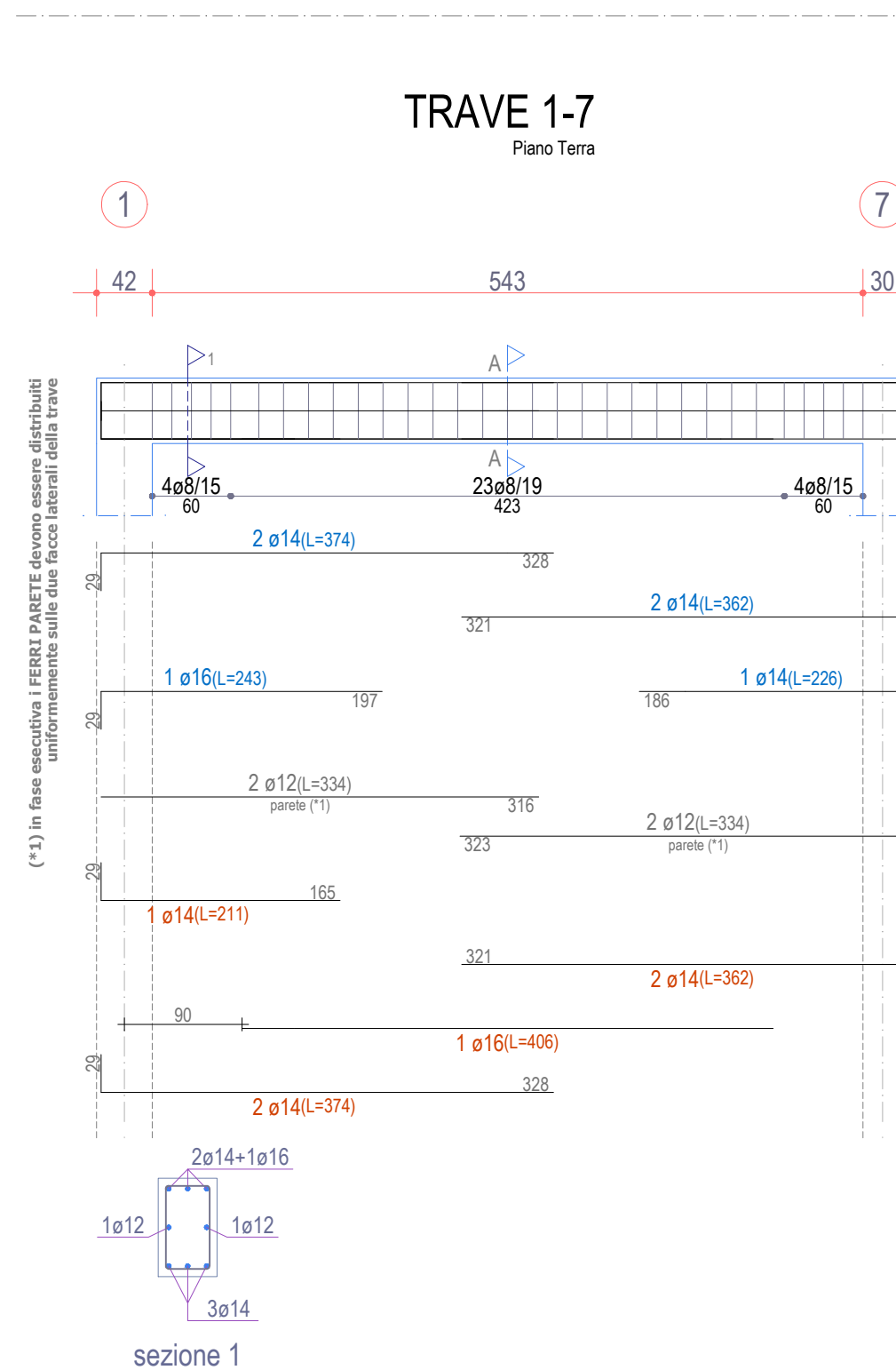
rev.	data	descrizione	dis.	cont.	approv.
0	07/2023	Prima Emissione	Ing. S. Meli	Arch. G.A. Spano	Arch. G.A. Spano
1	09/2023	Rev01	Ing. S. Meli	Arch. G.A. Spano	Arch. G.A. Spano
2					
3					
4					
5					

**PROGETTO ESECUTIVO**  
Art. 29 comma 8, D.Lgs. n. 50/16

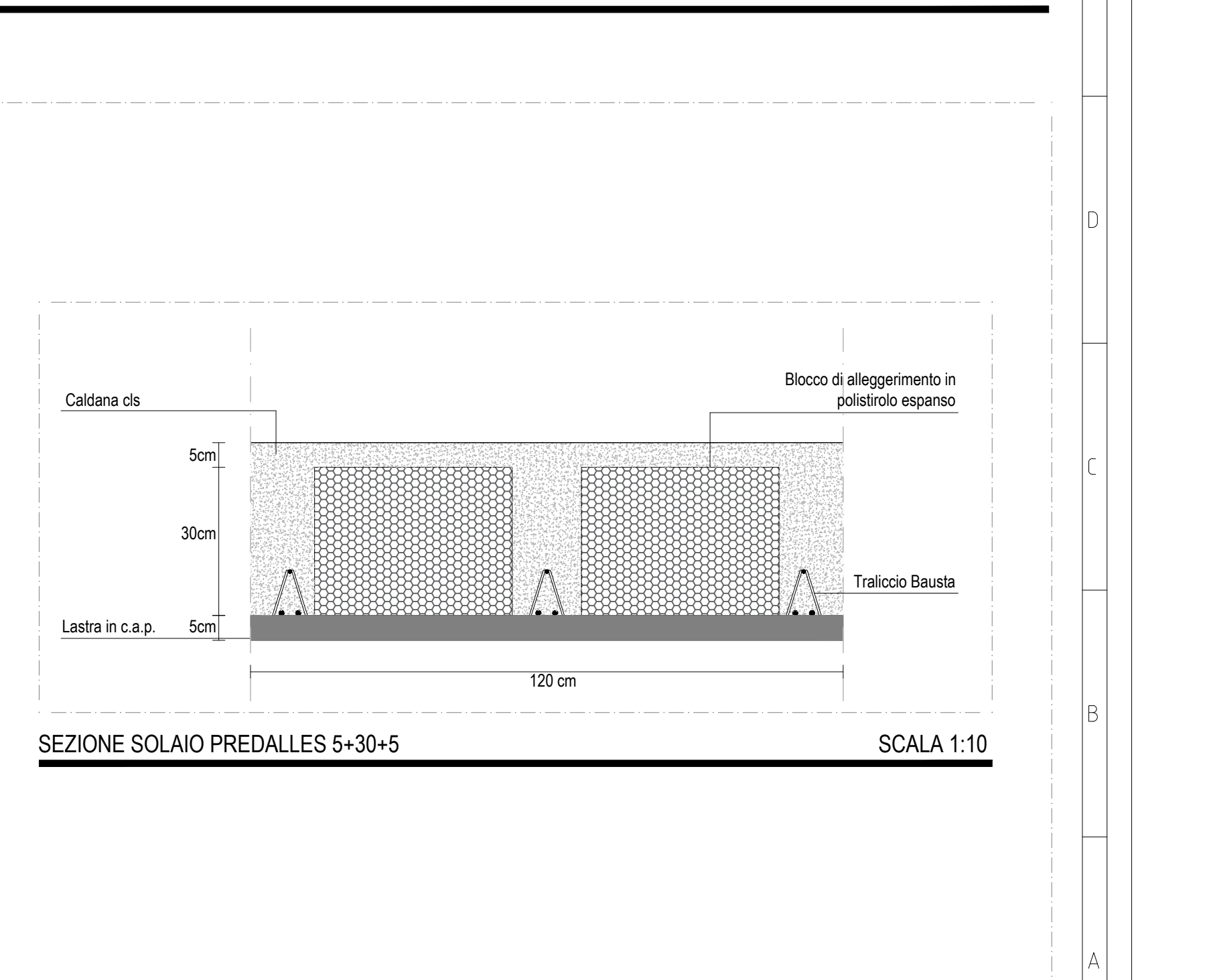
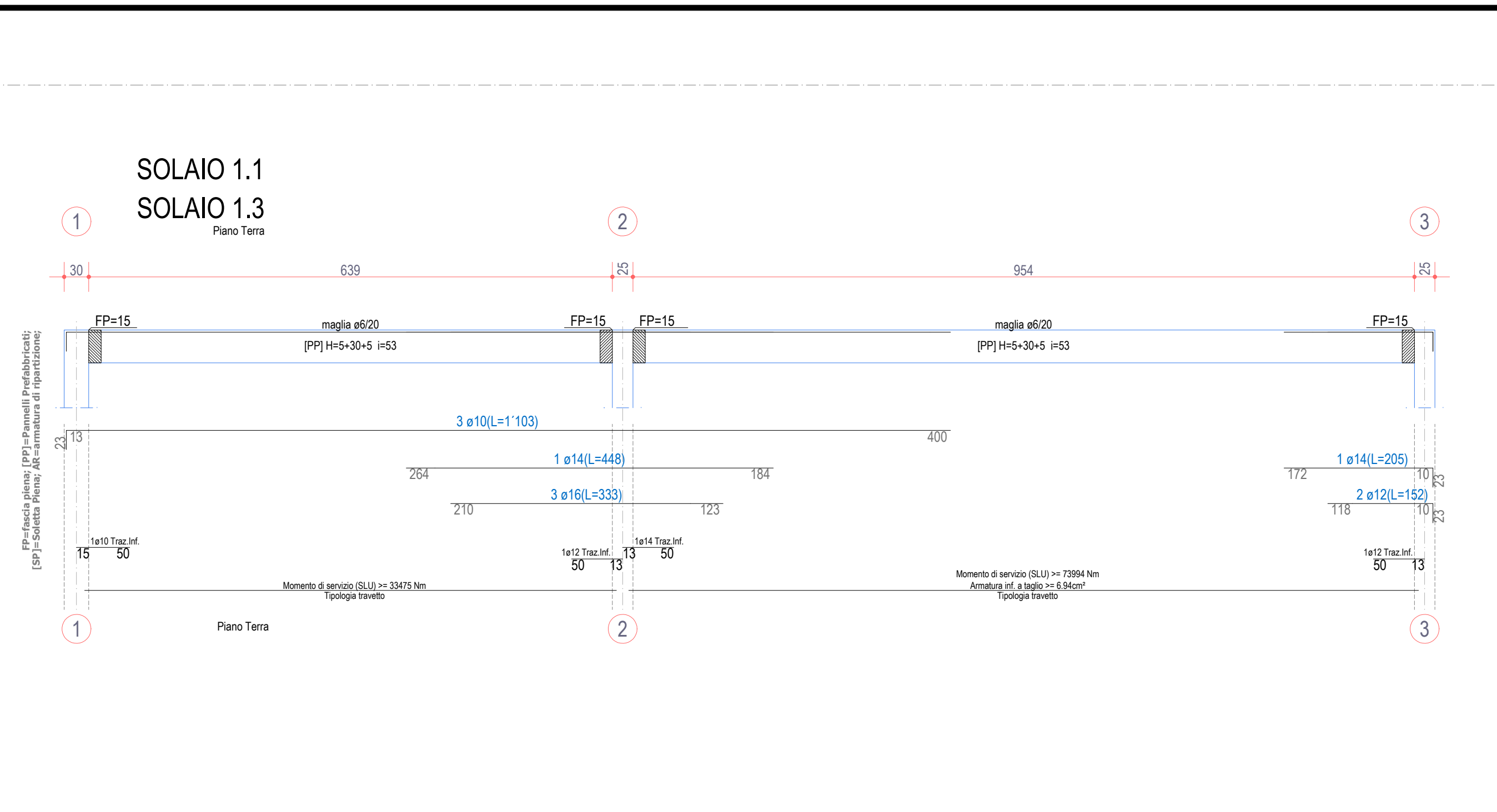
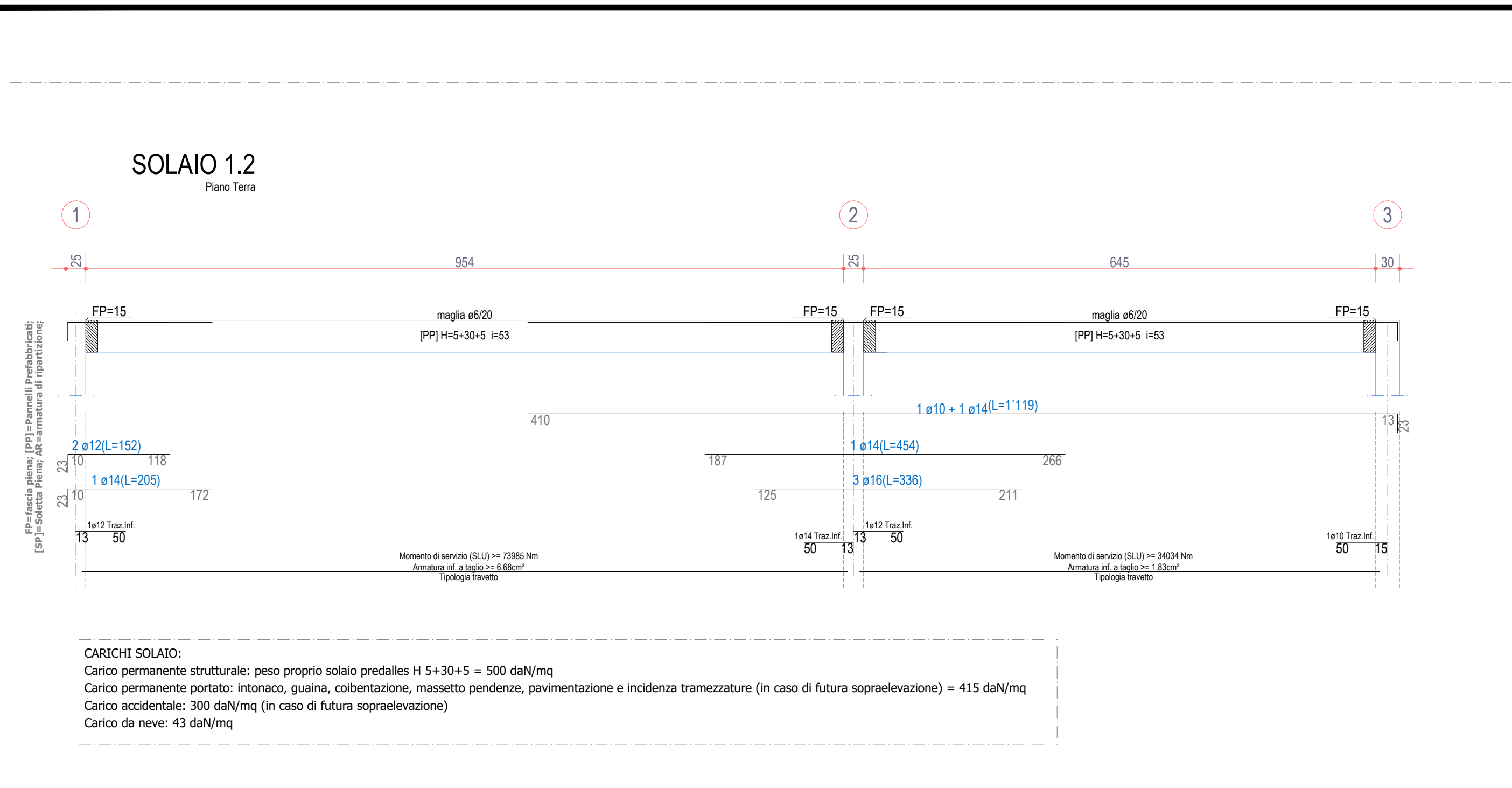
Il progettista: **A1 Engineering srl**  
Il committente: **mytho**  
Il direttore Tecnico: **A1 Engineering srl**

**ARESSARDEGNA**  
Azienda Regionale Salute

**REALIZZAZIONE DELL'INTERVENTO NP1**  
NUOVO PRONTO SOCCORSO DEL P.O. GIOVANNI PAOLO II DI OLBIA  
CUP B95F20002610002 - CIG 8929016918  
COMUNE DI OLBIA - PROVINCIA DI SASSARI



**CARPENTERIE TRAVI PRIMO IMPALCATO PARTE 2 - QUOTA ESTRADOSSO VARIABILE** SCALA 1:50



**CARPENTERIE SOLAIO QUOTA ESTRADOSSO 4.80** SCALA 1:50