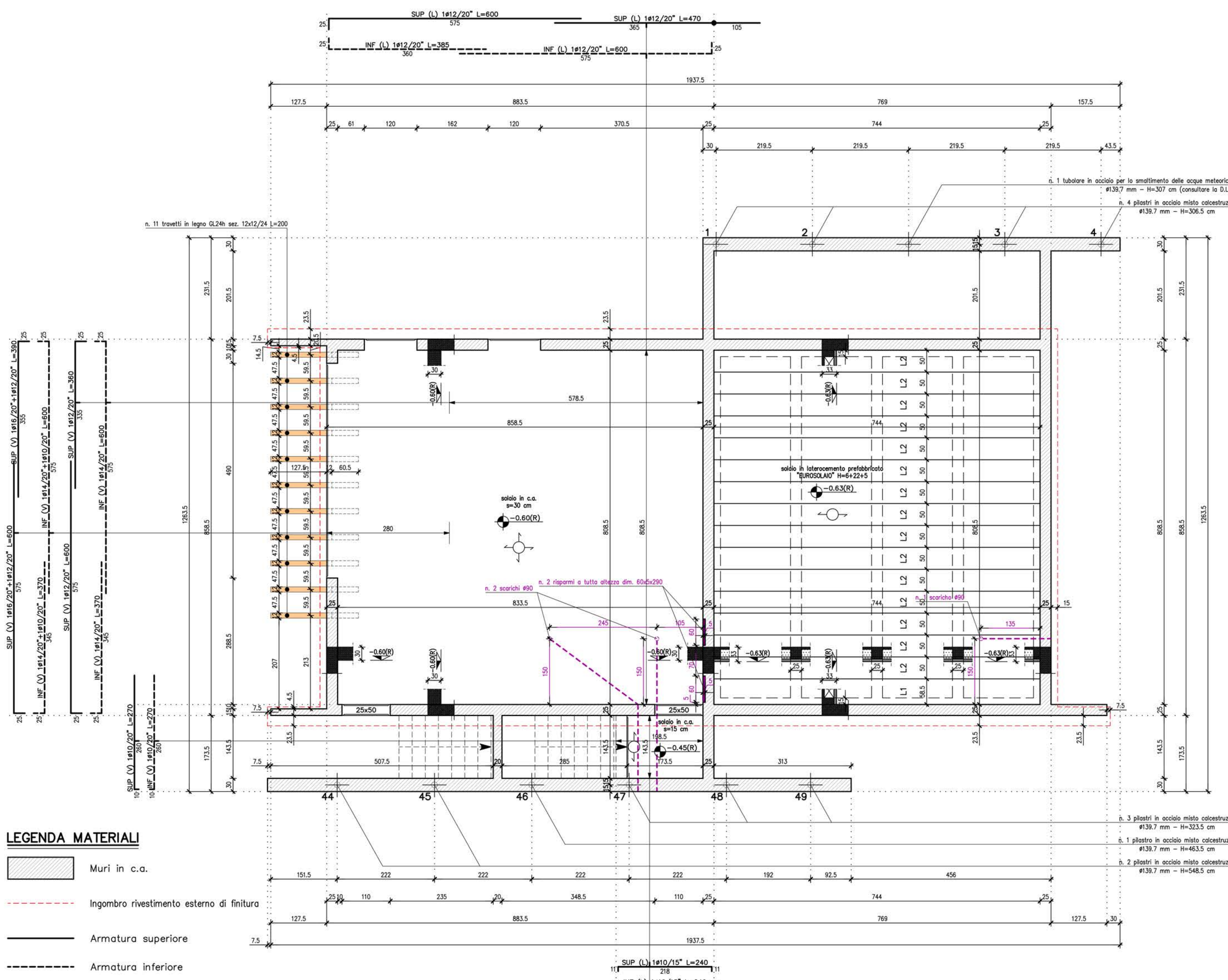


SPECULARE SOLAIO A Q.-0.63/-0.60(R): carpenteria e armatura 1 : 50



LEGENDA MATERIALI

- Muri in c.a.
- Ingombro rivestimento esterno di finitura
- Armatura superiore
- Armatura inferiore

SCHEMA CARICHI PERMANENTI E VARIABILI (*)

	PERMANENTI G_{1k} Peso proprio solaio in c.a. 1.20 kN/m ²		PERMANENTI G_{1k} Peso proprio balcone in legno + permanente portato: 0.35 kN/m ²
	PERMANENTI NON STRUTTURALI G_{2k} Elementi divisorii interni 1.20 kN/m ²		PERMANENTI G_{1k} Peso proprio solaio in laterocemento prefabbricato 4.30 kN/m ²
	VARIABILI Q_k Variabile Q _k per ambienti ad uso residenziale (cat. A) 2.00 kN/m ²		VARIABILI Q_k Variabile Q _k per ambienti suscettibili di affollamento (cat. C2) 4.00 kN/m ²
	PERMANENTI G_{1k} Peso proprio solaio in laterocemento prefabbricato 4.30 kN/m ²		VARIABILI Q_k Variabile Q _k per ambienti suscettibili di affollamento (cat. C2) 4.00 kN/m ²
	PERMANENTI NON STRUTTURALI G_{2k} Elementi divisorii interni 1.20 kN/m ²		
	VARIABILI Q_k Variabile Q _k per ambienti ad uso residenziale (cat. A) 2.00 kN/m ²		

(*) IN CASO DI VALORI DIFFORMI, INFORMARE LA D.L. STRUTTURALE PRIMA DELL'ESECUZIONE DELLE OPERE

ATT! TUTTE LE BARRE CORRENTI VANNO RISVOLTADE ALL'ESTREMITA' E LA LORO SOVRAPPOSIZIONE DOVRA' ESSERE MINIMO DI 50#

ATT! PER LE RETI ELETTROSALDATE LA SOVRAPPOSIZIONE MINIMA E' DI 2 MAGLIE ~ 40 cm

NB IL DIMENSIONAMENTO DEL SOLAIO PREFABBRICATO IN LATERO-CEMENTO E' A CARICO DELLA DITTA FORNITRICE, LA QUALE DOVRA' CONSEGNARE GLI ELABORATI DI PROGETTO SOTTOSCRITTI DA PROFESSIONISTA ABILITATO. CARICHI PERMANENTI E VARIABILI SONO INDICATI SUL PRESENTE ELABORATO GRAFICO. IN CASO DI DIFFORMITA' CONSULTARE LA D.L.

NB DISPORRE NELLA CAPP A SUPERIORE DEL SOLAIO PREFABBRICATO IN LATERO-CEMENTO RETE ELETTROSALDATA COME DA INDICAZIONI DEL PREFABBRICATORE

CARATTERISTICHE DEI MATERIALI

OPERE IN CALCESTRUZZO ARMATO							
CALCESTRUZZO a prestazione garantita in accordo alla UNI EN 206-1							
Elemento strutturale	UNI 11104-prosp. 1	Classe resistenza (N/mm ²)	(α/c)max	Contenuto minimo di cemento (kg/m ³)	D max (mm)	Classe di consistenza al getto	Classe di contenuto cloruri
Strutture all'interno di edifici (elementi verticali e orizzontali)	XC2	C25/30 (R _{ck} 30)	0.60	300	20	S4	Cl 0.4
ACCIAIO PER C.A. in barre ad aderenza migliorata tipo B450C; per reti e tralicci ammesso B450A							
OPERE IN LEGNO							
LEGGNO LAMELLARE	Classe GL24h						
CONNESSIONI	ROTHOBLAAS®						
OPERE IN ACCIAIO DA CARPENTERIA							
ACCIAIO DA CARPENTERIA:	Tensione caratteristica di snervamento			Tipo S275 (Fe430)			
	Tensione caratteristica di rottura			f _{yk} =275 N/mm ² f _{tk} =430 N/mm ²			
BULLONI: Bulloni ad alta resistenza	- Vite di classe 8.8 - Dado di classe 8						
SALDATURE:	Saldature di 1° classe Altezza di gola "a" delle saldature pari a o 0.7 volte lo spessore minimo da saldare						

NB IL NUMERO DI FERRI n° PRESENTI IN UN CAMPO D'ARMATURA E' DATO DALLA SEGUENTE RELAZIONE:

$$n^{\circ} = \frac{L}{P} + 1$$

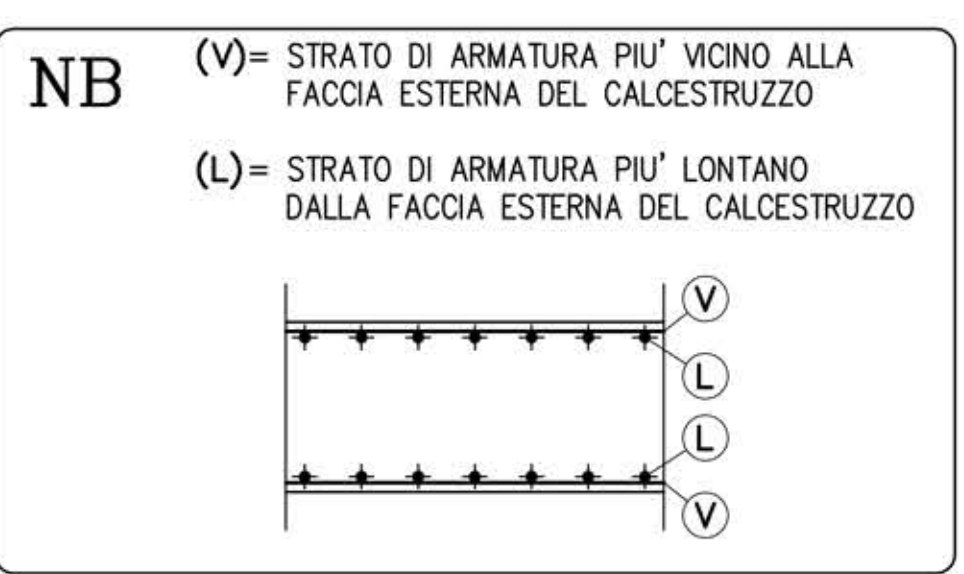
DOVE:
L = LUNGHEZZA DEL CAMPO
P = PASSO DELL'ARMATURA

ATT! TUTTE LE MISURE DEVONO ESSERE VERIFICATE IN CANTIERE. IN CASO DI DIFFORMITA' CONSULTARE LA DIREZIONE DEI LAVORI.

NB LA DIREZIONE DEI LAVORI STRUTTURALI DEVE ESSERE AVVISATA CON COMUNICAZIONE SCRITTA ALMENO TRE GIORNI PRIMA DELL'ESECUZIONE DEI GETTI E DELLA POSA IN OPERA DEGLI ELEMENTI STRUTTURALI PRINCIPALI

NB LE IMPRESE SONO TENUTE A PRODURRE LE CERTIFICAZIONI RELATIVE AI MATERIALI IMPIEGATI, SECONDO QUANTO RICHIESTO DALLA D.L. STRUTTURALE

CARATTERISTICHE DELL'OPERA STRUTTURALE:
Vita Nominale: N_d > 50 anni
Classe d'uso: I



PROGETTO STRUTTURALE
Costruzione casa unifamiliare

Il Committente

L'Impresa Costruttrice

Il Direttore Lavori Strutturale

Il Progettista Strutturale
Dott. Ing. Sergio Maffia
Ingegneri di Como n. 1557A

Oggetto
Speculare primo solaio a Q.-0.60/-0.63(R): carpenteria e armatura

Data
APRILE 2016

Commissa n.
506/16

Scala
1:50

Tavola n.
S4

Disegnato da
Geom. Stefano Ferrario

Calcolato da
Dott. Ing. Diego Triaca

Controllato da
Dott. Ing. Sergio Maffia