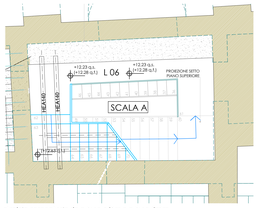
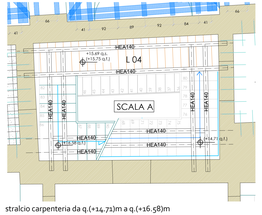
SCALA A - NUOVE RAMPE:CARPENTERIE E SEZIONI



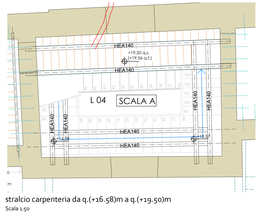
stralcio carpenteria da q.(+12.28) m a q.(+12.63)m

Scala 1:50



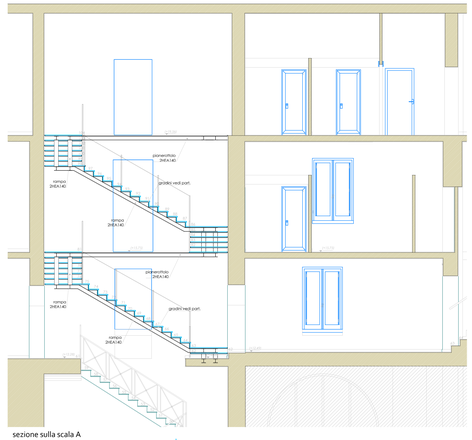
stralcio carpenteria da q.(+14.73)m a q.(+16.58)m

Scala 1:50



stralcio carpenteria da q.(+16.58)m a q.(+19.50)m

Scala 1:50



sezione sulla scala A

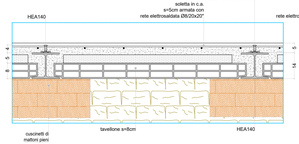
Scala 1:50

rampa - sezione trasversale

Scala 1:20

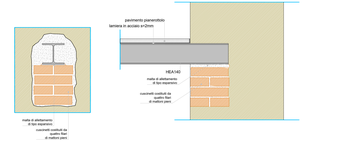
rampa - sezione trasversale con montante ringhiera

Scala 1:20



particolare solaio del pianerottolo a q.(+15.69)m e (+19.50)m

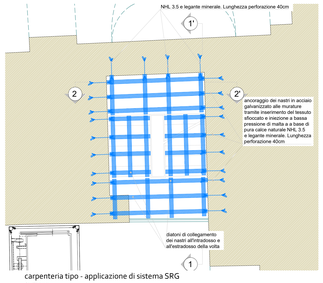
Scala 1:10



Appoggio putrelle sulla muratura

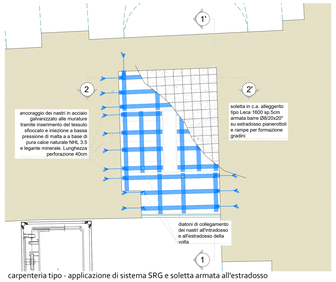
Scala 1:10

SCALA B - RINFORZO DELLE VOLTINE IN TUFO:CARPENTERIE E SEZIONI



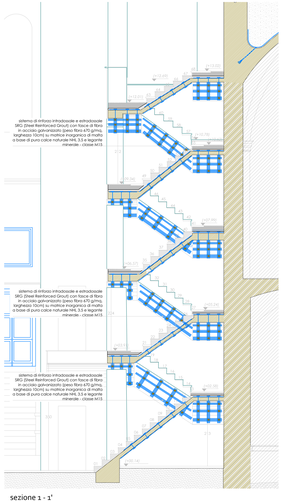
carpenteria tipo - applicazione di sistema SRG

Scala 1:50



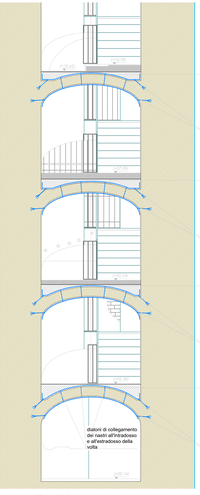
carpenteria tipo - applicazione di sistema SRG e soletta armata all'estradosso

Scala 1:50



sezione 1 - 1'

Scala 1:50



sezione 2 -2'

Scala 1:50

Rinforzo della scala A esistente in voltine di tufo
Fasi di lavoro

a) rivestamento e allegerimento degli strati sovrastanti la volta, eventuali lesioni presenti sia nella parte estradossale sia in quella intradossale verranno sigillate e rinocciate con scaglie di materiale idoneo allettate con la geometia;
b) pulizia della superficie di estradosso sino alla messa a nudo degli elementi strutturali e posa di fissativo consolidante corticale (cfr. specifica 1);
c) esecuzione dei fori per gli ancoraggi alle estremità delle fasce e per i diatoni di connessione;
d) stesura di un primo strato di malta, di spessore di circa 3 - 5 mm;
e) con malta ancora fresca, procedere alla posa del tessuto in fibra di acciaio galvanizzato ad altissima resistenza, avendo cura di garantire una completa impregnazione del tessuto ed evitare la formazione di eventuali vuoti o bolle d'aria che possano compromettere l'adesione del tessuto alla matrice o al supporto (cfr. specifica 2);
f) esecuzione del secondo strato di malta, di spessore di circa 2 - 5 mm al fine di inglobare totalmente il tessuto di rinforzo e chiudere gli eventuali vuoti sottostanti;
g) ripetizione delle fasi (d), e (e) per il lato opposto della volta;
h) disposizione dei diatoni e degli ancoraggi delle estremità del tessuto in fibra d'acciaio all'interno del supporto (cfr. specifica 3), procedendo alla preventiva foratura dei supporti, arrotolamento delle estremità del tessuto in acciaio al fine di inserire tali code all'interno dei fori precedentemente realizzati con cialtura finale di una malta ad altissima igroscopicità e traspirabilità, sperfluda, ad elevata ritenzione d'acqua a base di pura calce naturale NHL 3.5 e legante minerale.

SPECIFICA 1
Preparazione dei supporti

Il supporto deve essere preparato e bonificato a regola d'arte, comunque seguendo la specifica 0 (interventi sulle murature) indicazioni e prescrizioni della D.L. di tav.12
In caso di supporto non degradato procedere con la preparazione delle superfici seguendo le indicazioni da scheda tecnica del produttore.
In caso di supporto evidentemente degradato, non planare o danneggiato da eventi gravosi procedere come di seguito descritto e comunque in accordo con la D.L.:

1. Rimuovere completamente residui di precedenti lavorazioni che possano pregiudicare l'adesione, e qualsiasi porzione di malta d'allettamento inconsistente tra i conci murari;
2. Eventuale applicazione a rifiuto, a spruzzo o a pennello, di fissativo consolidante corticale naturale;
3. Rabboccatura e stilatura dei giunti tra i blocchi fufacei e eventuale ricostruzione della continuità materica;
4. Regolarizzazione delle superfici, precedentemente consolidata, con malta strutturale di pura calce idraulica naturale NHL;
5. Assicurarsi che il supporto sia opportunamente inumidito.

SPECIFICA 2 - Rinforzo delle voltine in tufo con sistema di rinforzo SRG

Esecuzione di riparazione di voltine in muratura di tufo mediante l'utilizzo di un sistema composito a matrice inorganica, SRG (Steel Reinforced Grout), realizzato con Tessuto in Fibra di Acciaio Galvanizzato, impregnato con malta ad altissima igroscopicità e traspirabilità a base di pura calce idraulica naturale NHL 3.5, da applicarsi direttamente all'intradosso ed estradossodella struttura da rinforzare.
L'intervento si svolge nelle seguente fasi:

1. Eventuale trattamento di ripristino delle superfici degradate, ammalorate, decoese o non planari, mediante malta a base di pura calce idraulica naturale NHL 3.5 e comunque secondo quanto prescritto e approvato dalla D.L. (vedi specifica 1);
2. esecuzione dei fori per l'ancoraggio alle estremità e dei diatoni di connessione;
3. Preparazione del supporto per l'applicazione del primo strato di malta a base di pura calce idraulica naturale NHL 3.5, il supporto dovrà essere opportunamente inumidito tramite sabbiatura o scarifica meccanica, avendo cura di garantire la sufficiente asperità di almeno 5 mm, pulito e inumidito;
4. Stesura di un primo strato con spessore medio = 3 – 5 mm di malta strutturale a grana fine a base di pura calce idraulica naturale NHL 3.5 e legante;
5. Con malta ancora fresca, procedere alla posa del Tessuto in Fibra di Acciaio Galvanizzato , avendo cura di garantire, mediante pressione energica con spatola o rullo metallico, una completa impregnazione del tessuto ed evitare la formazione di eventuali vuoti o bolle d'aria che possano compromettere l'adesione del tessuto alla matrice o al supporto;
6. Agendo fresco su fresco, procedere con l'esecuzione del secondo strato di malta a base di pura calce idraulica naturale NHL 3.5, fino ad inglobare il tessuto di rinforzo e chiudere gli eventuali vuoti sottostanti per uno spessore complessivo del rinforzo di = 5 – 8 mm;
7. Inserimento di diatoni e ancoraggi terminali realizzati con tessuto unidirezionale in fibra di acciaio galvanizzato, previa realizzazione del foro d'ingresso, avente dimensioni idonee alla natura del successivo connettore, confezionamento del connettore metallico mediante taglio, "sfioccheltatura" e arrotolamento finale del tessuto in fibra d'acciaio, iniezione a bassa pressione finale di malta a base di pura calce idraulica naturale NHL 3.5, sperfluida. (vedi **specifica 3**)

SPECIFICA 3 - SISTEMA DI CONNESSIONE E INIEZIONE

Esecuzione di rinforzo e consolidamento strutturale di elementi e strutture in tufo mediante l'utilizzo di connettore a fiocco realizzato con inettore in polipropilene armato con fibra di vetro e tessuto unidirezionale in fibra di acciaio galvanizzato ad altissima resistenza, formato da micro-trefoli di acciaio fissati su una micronete in fibra di vetro. Il successivo consolidamento dell'elemento murario avverrà attraverso l'iniezione a bassa pressione di malta ad altissima igroscopicità e traspirabilità, iperfluida, a base di pura calce idraulica naturale NHL 3.5.
L'intervento si svolge nelle seguenti fasi:

1) eventuale trattamento di ripristino delle superfici ammalorate;
2) realizzazione del foro d'ingresso, avente dimensione (diametro e profondità) idonea alla natura del successivo connettore, e successiva rimozione della malta nell'area adiacente al foro realizzato;
3) confezionamento del connettore in acciaio mediante taglio, "sfioccheltatura", e arrotolamento Finale del tessuto in fibra d'acciaio;
4) inserimento del connettore preformato all'interno del foro (numero, profondità di ancoraggio, interassi a cura di tecnico abilitato);
5) consolidamento della muratura e collaborazione del connettore mediante iniezione a bassa pressione di malta ad altissima igroscopicità e traspirabilità, iperfluida.

CARATTERISTICHE DEI MATERIALI

NUOVE STRUTTURE IN C.A.

CALCESTRUZZO	CLASSE	RESISTENZA CUBICA/CILINDRICA a 28gg	COPRIFERRO	ACCIAIO	
SOLETTE SUI SOLAI cls alleggerito tipo LECA 1600	LC25/33	R_{ck} ≥ 33 N/mm ^{2}	2 cm	BARRE AD ADERENZA MIGLIORATA	B450 c (f_{yk}≥ 450 N/mm^2)
PLATEA	C25/30	R_{ck} ≥ 30 N/mm ^{2}	3,5 cm	Reti elettrosaldate	(tipo f_{yk} ≥ 390 N/mm^2)

IL CONGLOMERATO PER LE STRUTTURE IN C.A. SARA' CONFEZIONATO CON BASSO RAPPORTO ACQUA/CEMENTO E AGGIUNTA DI FLUIDIFICANTE ANTIRITIRO NELLE PROPORZIONI DA DEFINIRSI PRIMA DELL' ESECUZIONE

DI Dmax INERTE			CE CLASSE DI ESPOSIZIONE						DS DOSAGGI	
16mm	20mm	24mm	Xo	XC	XD	XS	XF	XA	Acqua/CEM max.	0,60
■	□	□	■	□	□	□	□	□	CEM. min. kg/m³	300
PR PRESA			CC CLASSE DI CONSISTENZA						AD ADDITIVI SPEC.	
Rapida	Norm.	Ritard.	S1	S2	S3	S4	S5	SCC	Pavim.	Antigelo / Fibre
□	■	□	□	□	■	□	□	□	□	□ / □

PRESCRIZIONI (per acciaio ordinario)	ANCORAGGIO BARRE ORIZZONTALI LONGITUDINALI			PIEGATURE ARMATURE LONGITUDINALI
BONIFAP/ MAL RETI ELETTROSALDATE: 2 maglie		Diametro barra (in mm)	Lunghezza ancoraggio (in cm)	R.interni Ø 8 mm
RESISTENZA AL FUOCO: in n.norm. 180s (R=90)	Con tale filo la lunghezza di ancoraggio rientra con ampio margine nella lunghezza di ancoraggio richiesta dalla normativa	Ø 12	60	R.interni Ø 10 mm
		Ø 16	80	PIEGATURE STAFFE E GANCI
		Ø 20	100	R.interni Ø 8 mm
		Ø 24	120	Ganci R.interni Ø 8 mm

Staffatura: 10 Ø staffe.

STRUTTURE METALLICHE

LE SALDATURE SARANNO DEL TIPO MANUALI AD ARCO CON ELETTRODI RIVESTITI O A COMPLETA PENETRAZIONE

PROFILI LAMINATI:	PIASTRE E LAMIERE	ELETTRODI SALDATURE:
S235	S235	par.11.3.4.5 delle NTC 2018

BULLONI	VITE	DADI	RONDELLE
	CLASSE 8.8	CLASSE 8	durezza 300HV

OPERE IN CARPENTERIA METALLICA DI CLASSE DI ESECUZIONE 2 (EXC2)
LE STRUTTURE METALLICHE SARANNO TRATTATE CON VERNICE ANTIOSSIDANTE SALVO DIVERSE INDICAZIONI

CORDONE DI SALDATURA TIPICO
Eccetto diversa indicazione

FORI BULLONI E COPPIE DI SERRAGGIO (Nm)
Si deve far riferimento alle coppie di serraggio riportate sulle targhette delle confezioni. Nel caso il momento di serraggio non sia riportato sulle targhette delle confezioni, ma compaia il solo filetto e secondo la classe funzionale, si può fare riferimento alle Tabelle 4.2.XVI e 4.2.XVII delle NTC2018, che si riferiscono rispettivamente alle viti di classe 8.8 e 10.9.

Tabella 4.2.XVI – Classe di vite 8.8 – coppie per bullone 8.8

Vite	f (mm)	Serraggio N	Serraggio M (Nm)	A_{res} (mm²)
M12	14	59	103	84,3
M14	16	81	164	115
M16	18	110	253	157
M18	20	135	359	192
M20	24	172	503	245
M22	26	210	675	303
M24	28	247	865	353
M27	32	315	1.259	459
M30	35	394	1.716	561

Tabella 4.2.XVII – Classe di vite 10.9 – coppie per bullone 10.9

Vite	f (mm)	Serraggio N	Serraggio M (Nm)	A_{res} (mm²)
M12	14	84	147	84,3
M14	16	116	235	115
M16	18	157	362	157
M18	20	193	513	192
M20	24	245	719	245
M22	26	300	964	303
M24	28	353	1.235	353
M27	32	450	1.799	459
M30	35	563	2.451	561

STRUTTURE IN LEGNO LAMELLARE

LEGNO LAMELLARE INCOLLATO OMOGENEO
CLASSE GL24h

La classe di resistenza e i profili caratteristici del legno lamellare sono conformi alla normaUNI EN 14080: 2013, mentre quelli del legno massiccio alla norma UNI EN 338:2016.

Resistenze caratteristiche	flessione		$f_{m,k}$ =	CLASSE DI SERVIZIO 1
	compressione	fibre 0°	$f_{c,0,k}$ =	
		fibre 90°	$f_{c,90,k}$ =	
	trazione	fibre 0°	$f_{t,0,k}$ =	
		fibre 90°	$f_{t,90,k}$ =	
	tangenziale	long.	$f_{v,k}$ =	

NORMATIVA DI RIFERIMENTO

- D.P.R. n.380/2001 - Testo Unico delle disposizioni legislative e regolamentari in materia edilizia
- NUOVE NORME TECNICHE PER LE COSTRUZIONI (NTC 2018) - DM Infrastrutture 17 gennaio 2018 pubblicato su S.O. n. 8 alla G.U. 20 febbraio 2018, n.42

N.B. in fase di cantierizzazione le misure dovranno essere puntualmente verificate dall'impresa esecutrice

Prima della esecuzione delle opere l'impresa esecutrice dovrà sottoporre alla D.L. i disegni costruttivi degli elementi e dei nodi di carpenteria e gli sketch di officina per l'approvazione

Comune di Napoli
Cod. n.0177/2022 (C)(0177/2022/0)
Prot. n.0177/2022 del 07/07/2022

Direzione Regionale Musei Campani
Polo Museale della Campania

Progetto Esecutivo
COMPLESSO DI SAN LORENZO MAGGIORE
"Grande Progetto Centro Storico di Napoli – Valorizzazione del sito UNESCO"

COMUNE DI NAPOLI
SERVIZIO VALORIZZAZIONE DELLA CITTA' STORICA
RUP Arch. Luca D'Angelo

PROGETTAZIONE
ARCODE srl - (Capogruppo)
R.T.P.M.A. Consorzio
Arch. Rosa Porricelli
Ing. Gaetano Sagliocca
Dott. Geol. Fabio De Vincenzo
Arch. Dario De Angelis

CONTATTI: ARCODE SRL - VIA R. MORGHEN 81, NAPOLI - 081 18186365 - INFO@ARCODE.IT

Codice elaborato: ESE_ST_14_Rev.02
Titolo: COLLEGAMENTI VERTICALI SCALA A E SCALA B
Scala: VARIE
Data: 12 |2022