

MATERIALE DA INGEGNERE:
Calcestruzzo: C 28/35 fck=28 (N/mm²) con stabilimento soggetto a produzione sottoposta a controllo della qualità; controllo del cls in cantiere tipo A; provini cubici (K=3,5) MPa

Csa alleggerito: Csa alleggerito con aggr. espansa LC 30/33 fck=30 (N/mm²) premiscelato =1800 Kg/mc tipo Uca da 1600 amaro con rete elettrosaldata Ø8 15x15 granulometria: dimensione media < 0,75mm

Limposta deve sagomare ed unire le superfici del cls per almeno 3 gr di gesso con membrane antieffluenti, lat di plastica, acqua meduzata.

L'impresa deve assicurare in modo garantito un coefficiente minimo misurato al bordo salda di almeno 30mm

L'impresa deve assicurare in opera il cls in modo tale che la resistenza strutturale del cls sia almeno uguale all'85% della resistenza Media (Rck) e si determinata sul provino durante i controlli di accettazione.

ACCIAIO PER CLS tipo B500C ad alta duttilità (fyk=540N/mm² resistenza caratteristica: fyk=540 N/mm² tensione di snervamento): 1,15ε= (fyk/k) < 1,35.

ACCIAIO DA CARPENTERIA:
S 205 JR con fyk=235 N/mm² Rd=2350N/mm² Salvoverba classe 8,8 fyk=840 N/mm² Rd=8400N/mm² con implego di roselle su entrambi i lati; saldature a completo profilo di resistenza

S 275 JR con fyk=355 N/mm² Rd=3550N/mm² Salvoverba classe 8,8 fyk=840 N/mm² Rd=8400N/mm² con implego di roselle su entrambi i lati; saldature a completo profilo di resistenza

S 355 JR con fyk=355 N/mm² Rd=3550N/mm² Salvoverba classe 8,8 fyk=840 N/mm² Rd=8400N/mm² con implego di roselle su entrambi i lati; saldature a completo profilo di resistenza.

LEGNAME DA COSTRUZIONE:
Classificazione ai sensi della UNI EN 338, Classe C24, fmk=24 N/mm², l0,10<=l<=14 N/mm², l0,10<=l<=14 N/mm², f0,10<=f<=20 N/mm², fyk=20 N/mm², E0,10B=7400 N/mm², E0,10S=7400 N/mm², G=900 N/mm²

NORMA UNI EN 1092-2

Neilon pieni con matla cementata tipo M15 secondo UNI EN 1092-2.

Resistenza caratteristica a compressione fck=20 (N/mm²)

Resistenza caratteristica a compressione della muratura fck=57 (N/mm²)

MURATURA PORTANTE IN PORFON:

Biacco Poroton 800 S=25cm con malta cementata M10:

Percentuale di foratura <= 45%, blocco semplice.

Resistenza a compressione dell'elemento fmk=21 (N/mm²)

Resistenza caratteristica a compressione dell'elemento fck=112 (N/mm²)

Resistenza caratteristica a compressione della muratura fck=58,38 (N/mm²)

Resistenza caratteristica a compressione della muratura fck=58,38 (N/mm²)

Tritare le lunghezze di acciaio dopo le operazioni di saldatura con opportuna mano di fondo in modo obliquo

e dimensionare geometriche, la posizione ed i rispettivi angoli di indicazione di tutti gli elementi strutturali devono essere verificate dall'impresa prima della loro esecuzione e messa in opera in cantiere. I particolari strutturali sono relativi ad angoli e posizioni standard da adeguare nel corso di redazione degli esecutivi definitivi.

Sono a carico dell'impresa tutti gli esecutivi strutturali conformi con gli sviluppi grafici di tutti gli elementi dove costituiscono la struttura.

Per tutte le suddivisioni di cantieri in aderenza a muratura esistente procedere alla realizzazione delle stesse con scavi e successivi getti di gruzzo su superiore ai 2 mt. I particolari strutturali dovranno essere debitamente verificati secondo le indicazioni del foglio tecnico in conformità al Dm 14 Gennaio 2008, norma tecnica per le costruzioni e relativi decreti applicativi. (Centri di trasformazione e qualificazioni degli operatori). Per i particolari in acciaio valere le norme sono fornite in mm.

Schema architettonico strutturale

N.B. Nel caso di redazione differenziale mediante due profili, collegamenti tra i due medesimi bulloni M24 o piastre addizionali M24.

N.B. Nel caso che l'orditura venga realizzata in elementi di muratura solo sottoposti a carico trascorso in mattoni pieni.

Recostruzione di porzione di parete con muratura di mattoni pieni ad uno o due teste efficacemente ammorzati all'esistente

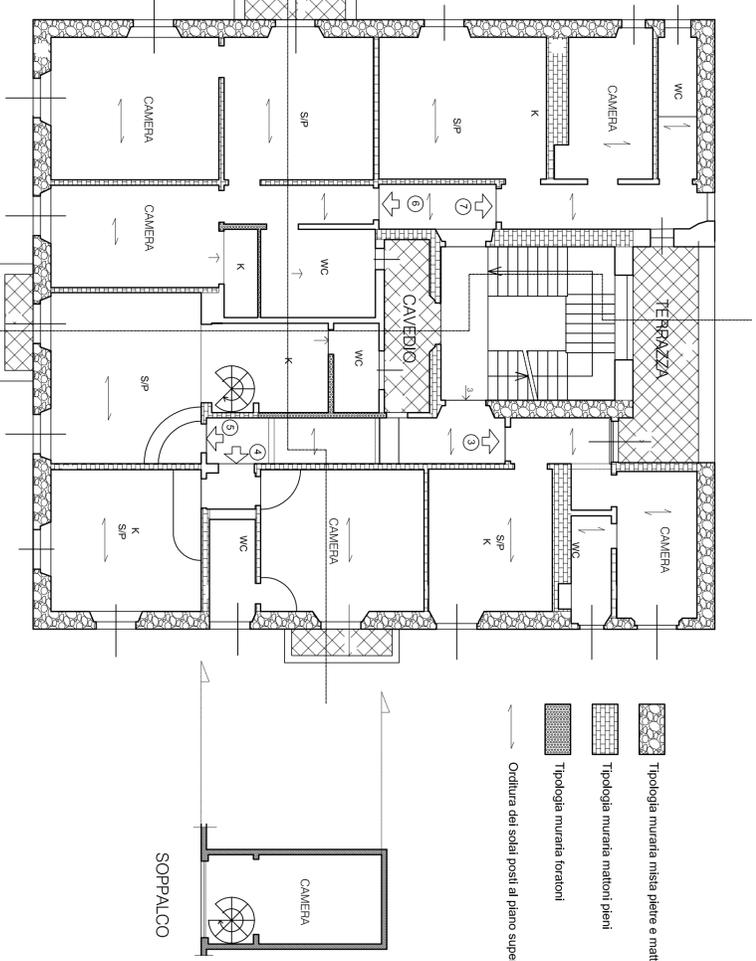
MASSO DI ACCIAIO: fmk=10 N/mm² fyk=10 N/mm² Rd=100 N/mm² per staffe ø8 = 10cm per staffe ø10 = 10cm per staffe ø12 = 12cm per staffe ø14 = 15cm per staffe ø16 = 20cm salvo dove diversamente indicato

TABELLA RIASSUNTIVA GANCI DI CHIUSURA DELLE STAFFE

Schema architettonico strutturale

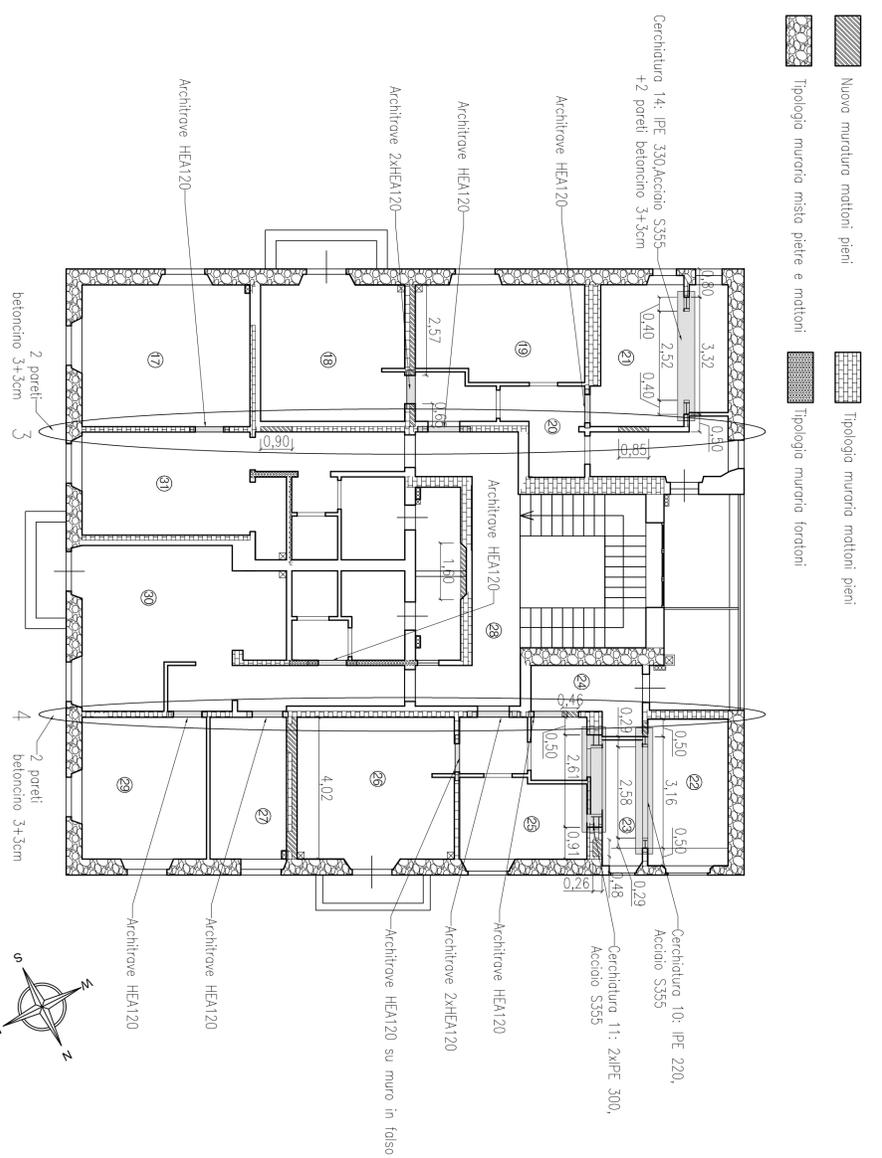
STATO ATTUALE - Pianta Piano Primo

Scala 1:100



STATO DI PROGETTO - Pianta Piano Primo

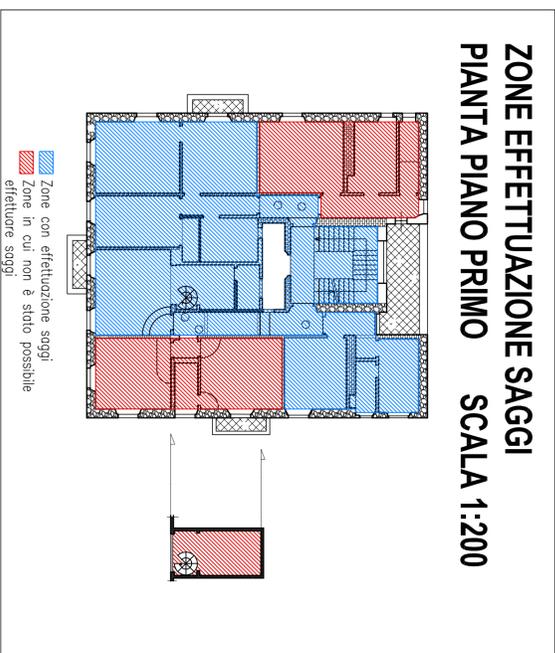
Scala 1:100



ZONE EFFETTUAZIONE SAGGI

Pianta Piano Primo

Scala 1:200



PARTICOLARE REALIZZAZIONE PARETI BETONCINO

Scala 1:5

