



LEGENDA

- MUR/GETTO IN C.A.
- TRAV/CORDOLI IN C.A.
- PULASTRI/SETTI IN C.A.

CARICHI DI PROGETTO

SOLAIO LATERO-CEMENTO H=20+5 CM (Gradonata esterno)
Peso proprio 325 daN/mq
Carico permanente (escluso p.p.) 180 daN/mq
Sovraccarico variabile 400 daN/mq

CARICHI DI PROGETTO

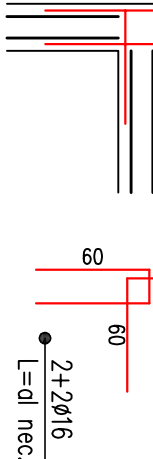
SOLAIO LATERO-CEMENTO H=16+6 CM (Gradonata interno)
Peso proprio 335 daN/mq
Carico permanente (escluso p.p.) 180 daN/mq
Sovraccarico variabile 500 daN/mq

CARATTERISTICHE DEI MATERIALI

CALCESTRUZZO PER FONDAZIONI (UNI EN 206-1, UNI 11104, D.M. 17-01-2018)
Resistenza cubica caratteristica (a 28 gg) : $C_{25/30}$
Dimensione massima dell'aggregato : $\phi_{max} < 25 \text{ mm}$
Classe di esposizione ambientale : XC2
Classe di consistenza allo scorcio : S3
Rapporto acqua/cemento massimo : $A/C < 0,60$
Capriero nominale (ove non specificato) : $a > 35 \text{ mm}$
CALCESTRUZZO IN ELEVAZIONE (UNI EN 206-1, UNI 11104, D.M. 17-01-2018)
Resistenza cubica caratteristica (a 28 gg) : $C_{25/30}$
Dimensione massima dell'aggregato : $\phi_{max} < 20 \text{ mm}$
Classe di esposizione ambientale : XC1
Classe di consistenza allo scorcio : S4
Rapporto acqua/cemento massimo : $A/C < 0,60$
Capriero nominale (ove non specificato) : $a > 25 \text{ mm}$
ACCIAIO (EN 10080, UNI EN ISO 15630-1, UNI EN ISO 15630-2)
Acciaio ad alta resistenza migliorata B450C (controllo in stabilimento)
Tensione caratteristica di snervamento : $f_{yk} > 450 \text{ N/mm}^2$
Tensione caratteristica di rottura : $f_{tk} > 540 \text{ N/mm}^2$
Allungamento : $A_{gt} > 7,5 \%$
Rele elettrosaldato B450C (controllo in stabilimento)
Tensione caratteristica di snervamento : $f_{yk} > 450 \text{ N/mm}^2$
Tensione caratteristica di rottura : $f_{tk} > 540 \text{ N/mm}^2$
Allungamento : $A_{gt} > 7,5 \%$
Specifiche per l'armatura (NTC DM 17-01-2018)
Allungamento : $A_{gt} > 7,5 \%$
Rapporto tra valore effettivo e nominale dello snervamento : $f_{yk}/f_{yk,nom} < 1,25$
Rapporto tra valore effettivo e nominale della resistenza a snervamento : $f_{yk}/f_{yk,nom} < 1,25$
Rapporto tra valore effettivo e nominale della resistenza a rottura : $f_{tk}/f_{tk,nom} < 1,25$
Ogni fornitura dovrà essere accompagnata da copia conforme del relativo certificato, con data non anteriore a tre mesi, emesso dal Laboratorio Ufficiale incaricato del controllo in stabilimento
ACCIAIO PER STRUTTURE METALLICHE (UNI EN 10025-2, UNI EN 10210, UNI EN 10219-1)
Acciaio per lamiere a caldo S355JR
Tensione caratteristica di snervamento : $f_{yk} > 355 \text{ N/mm}^2$
Tensione caratteristica di rottura : $f_{tk} > 510 \text{ N/mm}^2$

NOTE E PRESCRIZIONI D'OPERA

- Valutare accuratamente i getti
- E' vietato qualsiasi agguancio d'acqua in cantiere
- Per le barre di armatura (ove non specificato)
 - Sovraposizione minima
 - Ancoraggio minimo
- Modelli per prove di piegamento a 90° e successivo raddrizzamento senza cicliche:
 - $\phi < 12 \text{ mm}$: $> 4\phi$
 - $12 \text{ mm} < \phi < 16 \text{ mm}$: $> 5\phi$
 - $16 \text{ mm} < \phi < 25 \text{ mm}$: $> 6\phi$
 - $25 \text{ mm} < \phi < 40 \text{ mm}$: $> 8\phi$
 - $40 \text{ mm} < \phi < 60 \text{ mm}$: $> 10\phi$
- Le reti elettrosaldate delle solette devono sovrapporsi per almeno due maglie
- La quale planimetria dovranno sempre essere verificate in fase di esecuzione dei lavori contestualmente alla Direzione Lavori architettonica e strutturale.
La quota +0.00 è stata presa in corrispondenza del finto del piano terra.
- Eseguire lo scavo fino ad individuare terreni con capacità portanti conformi a quanto indicato da relazione geologica
- Per la dimensione effettiva delle aperture, si vedano le tavole architettoniche
- In corrispondenza degli angoli dei cordoli posizionare barre di armatura come in figura



COMUNE DI CASTEL MAGGIORE (BO)
3° Settore LL.PP. e Ambiente

BIBLIOTECA E STRUTTURA POLIVALENTE
CIG 775286281C – CUP G77H16000690004

RESPONSABILE UNICO DEL PROCEDIMENTO: Geom. Lucia CAMPANA

Via Matteotti 10 - 40013, Castel Maggiore (BO)
mail: lavori pubblco@comune.castel-maggiore.bo.it
pec: comune.castelmaggiore@cert.provincia.bo.it
T +39 0516386751

S.B.A.R.C.H. Studio Bargone Architetti Associati

15, via DEL COLLE DI MEZZO
I. 00143 Roma (RM)
T +39 06 51981103, F +39 0742 357775
email: info@studiobargone.it
pec: federico.bargone@archwordpec.it
Arch. Federico BARGONE
Arch. Francesco BARTOLUCCI
Arch. Enrico AULETTA
Ing. Luigi LUCIOLI
Per. Ing. Giorgio DEMOFONTI
Ing. Stefano ROSMANI



OGGETTO:	DATA
PROGETTO DEFINITIVO/ESECUTIVO	Febbraio 2020
TAVOLA:	SCALA
Corpo 1, _ Gradinata esterna	1:50
PDE-ST_3.36	

NOTE: REV: