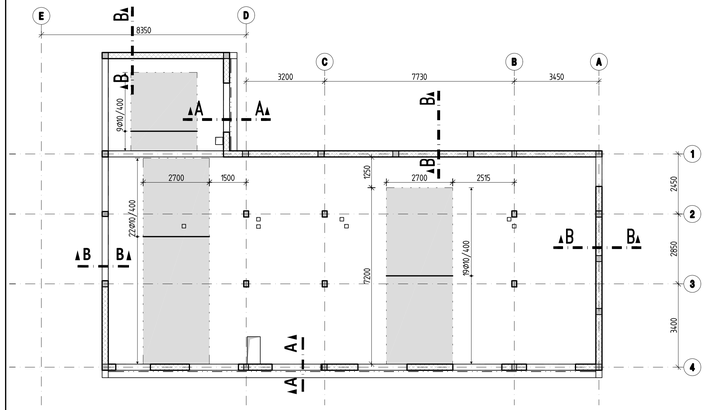
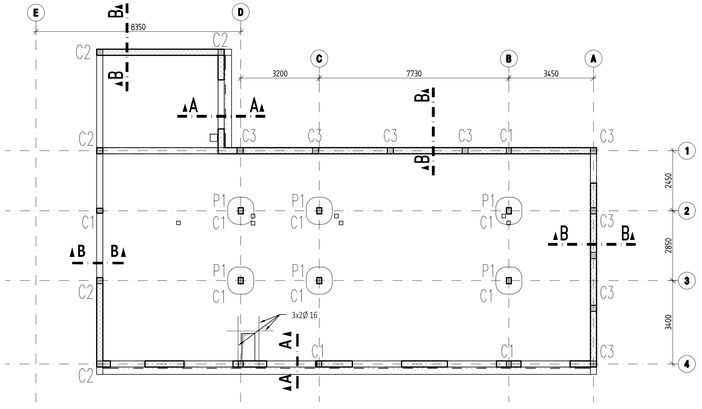
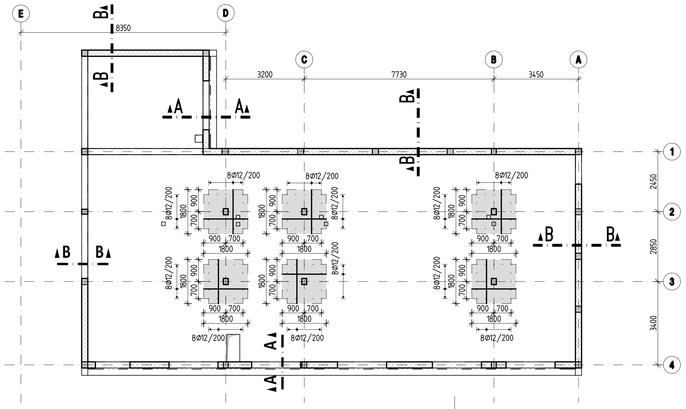
USPOŘÁDÁNÍ VÝZTUŽE KONSTRUKCÍ 2.NP
PŮDORYS; M 1:100 – DOLNÍ VÝZTUŽ



USPOŘÁDÁNÍ VÝZTUŽE KONSTRUKCÍ 2.NP
PŮDORYS; M 1:100 – LEMOVACÍ VÝZTUŽ



PŮDORYS; M 1:100 – HORNÍ VÝZTUŽ



PROTLAČOVACÍ VÝZTUŽ

P1 Beton C30/37; výztuž B500; ro = 0.24% (5.24 cm^2/m); u0 = 18%; kmax = 1.46
Ved = 159 kN; beta = 1.15 (uvažována tažená horní výztuž)
U1 2.00 d = 0.43 m, Vrdc1 = 409 kN, Veddim1 = 183 kN, přenese beton, **Φ=45°**

P1 Beton C30/37; výztuž B500; ro = 0.24% (5.24 cm^2/m); u0 = 23%; kmax = 1.46
Ved = 201 kN; beta = 1.15 (uvažována tažená horní výztuž)
U1 2.00 d = 0.43 m, Vrdc1 = 409 kN, Veddim1 = 231 kN, přenese beton, **Φ=45°**

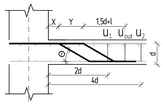
P1 Beton C30/37; výztuž B500; ro = 0.24% (5.24 cm^2/m); u0 = 17%; kmax = 1.46
Ved = 153 kN; beta = 1.15 (uvažována tažená horní výztuž)
U1 2.00 d = 0.43 m, Vrdc1 = 409 kN, Veddim1 = 176 kN, přenese beton, **Φ=45°**

P1 Beton C30/37; výztuž B500; ro = 0.24% (5.24 cm^2/m); u0 = 22%; kmax = 1.46
Ved = 196 kN; beta = 1.15 (uvažována tažená horní výztuž)
U1 2.00 d = 0.43 m, Vrdc1 = 409 kN, Veddim1 = 225 kN, přenese beton, **Φ=45°**

P1 Beton C30/37; výztuž B500; ro = 0.24% (5.24 cm^2/m); u0 = 17%; kmax = 1.46
Ved = 153 kN; beta = 1.15 (uvažována tažená horní výztuž)
U1 2.00 d = 0.43 m, Vrdc1 = 409 kN, Veddim1 = 175 kN, přenese beton, **Φ=45°**

P1 Beton C30/37; výztuž B500; ro = 0.24% (5.24 cm^2/m); u0 = 22%; kmax = 1.46
Ved = 195 kN; beta = 1.15 (uvažována tažená horní výztuž)
U1 2.00 d = 0.43 m, Vrdc1 = 409 kN, Veddim1 = 224 kN, přenese beton, **Φ=45°**

SCHÉMA VYZTUŽENÍ PROTLAČENÍ OHYBY

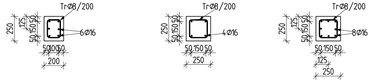


KONSTRUKČNÍ ZÁSADY

X - vzdálenost prvního obvodu od líce sloupu musí být v intervalu (0,3d ; 0,5d)
d - účinná výška průřezu
Θ - uhel sklonu smykové výztuže
Y - jednotlivé řady výztuže musí být nejvýše min(d; 0,75d + délka ohybu) od sebe
1,5d + l - nejvzdálenější obvod smykové výztuže je třeba umístit ve vzdálenosti ne větší než 1,5d + délka ohybu od obvodu uout ke sloupu
- tangenciální vzdálenost ohybů musí být max 2d
- v případě únosnosti průřezu bez smykové výztuže (přenese beton), doplnit minimálně konstrukční výztuž 8 ohybů Ø 10mm

USPOŘÁDÁNÍ VÝZTUŽE SLOUPŮ

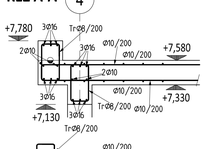
SLOUP C1–10ks SLOUP C2–5ks SLOUP C3–8ks



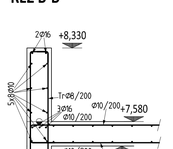
USPOŘÁDÁNÍ VÝZTUŽE TRÁMŮ

*třmínky zhustit 1,5m od podpory

ŘEZ A-A (4)



ŘEZ B-B



ROZMÍSTĚNÍ TŘMÍNKŮ SLOUPŮ

SPECIFIKACE BETONU

SLOUPY A STĚNY
Beton musí splňovat požadavky ČSN EN 206+ČSN P 73 2404
C30/37-XC1(CZ,F.1)-Cl 0,4-Dmax 16-S3
Životnost S4 50let
Navrženo dle ČSN EN 1992–1–1:2011
Nátěr pevnosti betonu střední
Dlouhý určí technolog
Krytí : Cnom 30 mm

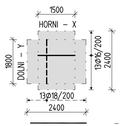
NADZEMNÍ VODOROVNÉ KONSTRUKCE
Beton musí splňovat požadavky ČSN EN 206+ČSN P 73 2404
C30/37-XC1(CZ,F.1)-Cl 0,4-Dmax 22-S3
Životnost S4 50let
Navrženo dle ČSN EN 1992–1–1:2011
Nátěr pevnosti betonu střední
Dlouhý určí technolog
Krytí : Cnom 30 mm

OCEL **B 500B**
UVEDENÉ DÉLKY JSOU VZTAŽENY K VNEJŠÍMU LICI PRUTU.
POLOMERY OBLOUKU JSOU POLOMERY OHYBACICH TRNU.
NEZNACENE POLOMERY JSOU 1/2 tm,min (TAB. 8.1).
NEZNACENE UHLY JSOU 45°, 90° resp 180°.
ROVNE VLOZKY JSOU VE VYKAZU OZNACENE "r".
CELKOVE DELKY VLOZEK JSOU STRIZNE DELKY.

KOTEVNÍ DÉLKY PŘÍLOŽEK

DÉLKY PŘÍLOŽEK – k délce vyznačené oblasti ve výkrese je nutné připočíst kotevní délku profilu příložky; v místě prostupu rozesunout!!!

OZNAČENÍ PŘÍLOŽEK VE VÝKRESE



ZNAČENÍ POPISU PŘÍLOŽEK
DOLNÍ – X – dolní příložky ve směru X
DOLNÍ – Y – dolní příložky ve směru Y
HORNÍ – X – horní příložky ve směru X
HORNÍ – Y – horní příložky ve směru Y

– HORNÍ PŘÍLOŽKY TRÁMU
– DOLNÍ PŘÍLOŽKY TRÁMU

ZÁKLADNÍ RASTR VÝZTUŽE STROPNÍ KONSTRUKCE

STRANA POZDĚJI BETONOVANÁ
PRACOVNÍ SPÁRA
STRANA DŘÍVE BETONOVANÁ

VÝROBA BETONU A PROVÁDĚNÍ KONSTRUKCE PODLE ČSN EN 206–1, ČSN EN 13670
PROVÁDĚCÍ TŘÍDA 2, TŘÍDA TOLERANCÍ 1

TABULKA PŘESAHOVÝCH A KOTEVNÍCH DÉLEK:

C30/37	ø8	ø10	ø12	ø14	ø16	ø18	ø20	ø22	ø25	ø28	ø32	ø36	ø40	ø50
PŘÍZNIVÁ POLOHA VÝZTUŽE														
PŘESAHOVÁ DÉLKA	430	540	650	760	860	970	1080	1190	1350	1510	1730	2030	2350	3290
KOTEVNÍ DÉLKA	290	360	430	500	580	650	720	790	900	1010	1150	1350	1570	2200
NEPŘÍZNIVÁ POLOHA VÝZTUŽE (VÝZTUŽ JE NAD BETONĚNÍM 250 mm a výše)														
PŘESAHOVÁ DÉLKA	620	770	930	1080	1230	1390	1540	1700	1930	2160	2470	2890	3350	4700
KOTEVNÍ DÉLKA	410	510	620	720	820	930	1030	1130	1290	1440	1650	1930	2240	3140

dle ČSN EN 1992–1–1; beton dle ČSN EN 206; ocel BSt 500, fyk=500MPa

00

0,000 = 321,10 m n.m. (v hlavní budově)
PODLAHA 1.NP = -0,450 = 320,650 m n.m.
souřadnicový systém: JTSK
výškový systém: Bpv

ZODPOVĚDNÝ PROJEKTANT Ing. Hana Šeligová	VYPRACOVAL Ing. Ivana Strnadová
INVESTOR Střednězdravotnické zařízení Krnov příspěvková organizace I.P. Pavlova 552/9, Pod Bezručovým vrchem, 794 01 Krnov	
AKCE Pavilon A - Stavební úpravy a přístavba - urgentní příjem	
ČÁST D.1.2 Stavebně konstrukční řešení - betonové konstrukce	
OBSAH Výkres uspořádání výztuže Konstrukce 2.NP	

ing.arch.martin janda
architektonická kancelář
Lomná 1895, 744 01 Frenštát pod Radhoštěm
www.jandrchitekt.cz, tel. 558 631 134

STUPEŇ PD	DPS
DATUM	05/2023
FORMÁT	8 x A4
MĚŘÍTKO	1:100
ČÍSLO VÝKRESU	D.1.2 - 22 00

RECOC
ZPRACOVÁNO ČSN 33500 (NOVOU)
IČ 46306 s.r.o. tel. +420 251 624 881
Sadovní 342/8 fax +420 251 624 805
CZ 158 00 Praha 5 www.recoc.cz
Praha 220868 tel. +420 596 622 476
ZK Ostr. 8643/33 info@recoc.cz
ZÁPIS U KRAJSKÉHO SOUDU V OSTRAVĚ, ODDÍL C, VLOŽKA 8643

DOKUMENTACE JE DUŠEVNÍ MAJETKOVÝM PRÁVEM RECOC S.R.O. A NESMÍ BÝT POUŽITA BEZ JEJÍHO SOUHLASU

22_NEKR_02AD_01_R00.DWG