



TABULKA - SLOUPY OBK									
Typ sloupu na výkres	profil	výztuž	b	h	t _f	t _w	e ₁	e ₂	
SL 4	HEA 240	4x #20 R	240	230	12,0	7,5	4,5	4,5	
SL 5	HEA 220	4x #16 R	220	210	11,0	7,0	4,0	4,0	

- Legenda hmot
- železobetonové konstrukce
 - zdivné konstrukce
 - montované betonové konstrukce (prefa)

materiály, provádění: „podrobněji viz technická zpráva „d.1.2.01 a statický výpočet „d.1.2.02

tlída provedení: **EXC2** tolerance dle přílohy D normy ČSN EN 1090-2

ocel: **S 355 J2W** (11 523); **S 235 J2** (11 373) dle EN 10025-2

rozdělení oceli lze vyčíst i ve výkaze materiálu (d.1.2.15)

beton: **C 30/37 XC1** „monolitické konstrukce izolované; ... XC3 „neizolované (kalichy, angl. dvorek, atd.)

C 25/30 XC2 XA1 „základové podzemní konstrukce / piloty (S4), patky / hlavice / pásky (S3)

C 40/50 XF1 „prefabrikované žb k.c.e. ... XF4 „schody (rozmrazovací prostředky)

C 40/50 XC1 „výpňový beton OB sloupů (samozhutnění)

C 12/15 X0 „podkladní beton

B 500b, B 500a dle ČSN 10080

Dílenkové spoje - svařování - tupé svary 1/2 V nebo K s plným průvarem kofene.

Montážní přípoje OBK/OK - šroubové a šroubové třecí spoje s předpínáním HV šrouby (10,9)

betonářská výztuž B 500b (ocelobet. průřezy SL, SP); sprázení se SD pomocí homi výztuže desky

výztužné prvky OBK/OK sprázeny / ukotveny pomocí žm. (kalichy s hlavou - ISO 13818:2007-5D1)

ocelové desky a přípojné prvky s chemickými kotvami; sloupky kotveny přímo do ŽK / spod. stavby

nátěrový systém OK(OBK) - dle ISO 12944 - stupeň k.a.p.: C2 (vnitřní)C3 (venkovní);

1 ocelobetonované plochy OK se nesmí natírat! (musí být odlštěny a odmaštěny)

požární odolnost: OBK a OK navrženy s požadovanou odolností R(E)I;

normy pro návrh / provádění: ČSN EN 1990, ČSN EN 1991, ČSN EN 1992, ČSN EN 1993, ČSN EN 1994, ČSN EN 1997 / ČSN EN 1090 (1-4), ČSN EN 14399-4, ČSN EN 206, ČSN EN 13 670, ČSN EN 20416, ČSN EN ISO 17 660, ČSN EN 13 369

- poznámky:**
- před realizací předsné stavby musí být vypracována **dodatečská dokumentace stavby (DDVmd)**, kterou musí odsouhlasit GP a odpovídající projektant stavby. Doporučuje se zajištění autorského dozoru stavky nad prováděním HMK a založení stavby.
 - před realizací předsné stavby musí být provedena kontrola projektu STAtiky (založení + spod. stavby) / popř. revize DPS / a to na základě doplnění výsledků předepsaného podrobného IGP (HGg) v místě stavby. Během projekčních prací nebylo možné IGP provést.
 - nejistoty v řešení, kolize se stávajícími konstr. a jiné problémy při provádění je nutno vždy konzultovat se státními
 - před zahájením prací nutno vyřádit všechny inženýrské síle; kolizní síle ochránit nebo přeložit (výkop, pažení, piloty, a další)
 - v místech vrtání pilot budou odstraněny všechny podzemní i nadzemní konstrukce bránící provádění (např. zpevňené plochy, zeleň, st. základy, apod.)
 - před prováděním výkopových prací budou ověřeny základy okolních budov (hloubka - Z.S., tvar - rozsah, stav, atd.); při výkopech nesmí být základy okolních budov podkopány bez předchozího statického zajištění
 - k zajištění svislých stěn výkopů (SJ) se navrhuje záporové pažení
 - otvory a průchody v konstrukcích je potřeba koordinovat s výkresy ASR a v. příslušných profesí. Výztuž kolem otvorů/průchodů/apod. rozmout.
 - nejistoty v návrhu, řešení, kolize, nové zjištěné skutečnosti a případné problémy je nutno konzultovat se státními
 - pracovní spára bet. k.c. je umalována ve spodní i horní úrovni stropní desky
 - nenosné stavební, fasádní a výpňové konstrukce je nutné shora dilatovat, aby nedocházelo k přenosu zatížení od nosné k.c.
 - pod ŽK je navržena vrstva podkladního betonu - B. 150 mm; pod ŽD je počítáno s homogenizací a kompenzační vrstvou v podobě hrubozrného podtopu v tl. 200 mm; Ekeř 2+ 60 MPa (poměr 2:1) Nutno upřesnit dle skutečné in-situ
 - nepážené výkopy budou svažovány, zpětný zárys GS frakce 0/32 - hutnější (po vrstev 300 mm) na Edeř 2+ 60 MPa (poměr 2:1); odkop u stávající budovy a přilehlé komunikaci bude řešen pažerým příkopem (záporové pažení).

± 0,00 = 201,90 m.n.m. B.p.k.

INVESTOR : STATUTÁRNÍ MĚSTO BRNO

DOMKOVSKÉ NÁM. 186/1, 602 00 BRNO

MATEŘSKÁ A ZÁKLADNÍ ŠKOLA ŠÁMALOVA, BRNO – ŽIDENICE

STAVBA : PRO REALIZACI STAVBY

GENERÁLNÍ PROJEKTANT :

te arch

PROJEKT : D.1.2. stavební konstrukční řešení

STAVBNÍ ÚKLOU : SO 01 – MŠ A ZŠ

ODKUD PROJEKTANT : ING. ARCH. IVO ŠTAMBERKY

IZOPOVÝ PROJEKTANT : ING. JIŘÍ LUDÁK

VYPRACOVAL : ING. JIŘÍ LUDÁK

KONTROLOVAL : ING. ARCH. MARTIN BORÁK

NÁZEV VÝKRESU : PŮDORYS 1.PP

IS-ARCH s.r.o.

Sedláčova 687/IIa

602 00 BRNO

Č. 282799

STAVBNÍ ÚKLOU : 12/2021

MĚŘÍTKO : 1:50

ČÍSLO VÝKRESU : D.1.2.04