
D.1.2. STAVEBNĚ-KONSTRUKČNÍ ŘEŠENÍ
D.1.2.1. TECHNICKÁ ZPRÁVA



www.asproject.eu

AS PROJECT CZ s.r.o.
architektura, projekce, engineering, dodavatelská činnost a prodej
tel.: 565 323 249, 565 326 870, fax.: 565 324 584
asproject@asproject.eu

TOTO DÍLO JE DUŠEVNÍM VLASTNICTVÍM SPOLUAUTORŮ FIRMY AS PROJECT CZ s.r.o. PELHŘÍMOV. O NAKLÁDÁNÍ S DÍLEM ROZHODUJÍ SPOLUAUTOŘI AS PROJECT CZ s.r.o. JE PŘEDMĚTEM PRÁVA AUTORSKÉHO A JE CHRÁNĚNO JAKO CELEK AUTORSKÝM ZÁKONEM č.121/2000 Sb. V PLATNÉM ZNĚNÍ.

Beton – technologie	3
Zásady navrhování konstrukcí	4
Zatížení stavebních konstrukcí	4
Betonové konstrukce- navrhování	4
Zakládání konstrukcí	4
Ocelové konstrukce	4
Použité výpočetní programy	5
Vlastní tíha nosných konstrukcí (součinitel 1,35)	8
Stálé zatížení (součinitel 1,35)	8
Užitné zatížení (součinitel 1,50)	8
Zatížení sněhem (součinitel 1,50)	9
Zatížení větrem (součinitel 1,50)	9
Zatížení deštěm (součinitel 1,50)	9
Dynamické zatížení technologií a technická seizmicita	9
Chemická agresivita vnitřního prostředí související s provozem objektu	9
Statický výpočet	9

a) Identifikace stavby

Stavba:	Zimní stadion Třeboň
Místo stavby:	k.ú. Třeboň, parc. č. 1085/1 a 1085/5
Investor:	Město Třeboň, Palackého náměstí 46/II, 379 01 Třeboň
Projektant stavebně konstrukční části:	Rieder Beton spol. s r.o. U Hlavního nádraží 3 586 01, Jihlava tel.: +420 567 573 221 e-mail: rieder@rieder.cz http://www.rieder.cz

b) Technické požadavky

O požadavcích a popisu obecně platí, že veškeré konstrukce jsou v souladu s platnými českými normami a právními předpisy a nařízeními platnými v době jeho zpracování.

Zhotovitel stavby je povinen dodržet všechna následující ustanovení, prováděcí předpisy, technická pravidla a normy včetně jejich nezávazných částí. V případě jakéhokoli rozporu této dokumentace provádění stavby s uvedenými dokumenty je nutné upozornění zhotovitele části statika staveb na tuto skutečnost a sjednání nápravy před zahájením výstavby. Obecně platí, že uvedené technické požadavky mají přednost před skutečnostmi znázorněnými na výkresech, v technické zprávě či statickém výpočtu.

Beton – technologie

ČSN EN 206-1 Beton – část 1: Specifikace, vlastnosti, výroba a shoda

+A+ (2.2005); +A2 (10.2005); +Z1 (1.2002); +Z2 (12.2003); +Z3(4.2008); +Z4 (10.2013)

ČSN EN 13670 Provádění betonových konstrukcí + opr.1 (7.2011)

ČSN 73 0202 Geometrická přesnost ve výstavbě. Základní ustanovení (3.1995)

ČSN 42 0139 Ocel pro výztuž do betonu – Svařitelná žebříková betonářská ocel. Všeobecně (6.2011)

ČSN 73 0210-1 Geometrická přesnost ve výstavbě. Podmínky provádění. Část 1: Přesnost osazení (12.1992)

ČSN 0212-1 Geometrická přesnost ve výstavbě. Kontrola přesnosti. Část 1: Základní ustanovení

ČSN 0212-3 Geometrická přesnost ve výstavbě. Kontrola přesnosti. Část 3: Pozemní stavební objekty

ČSN 73 6180 Hmoty pro ošetřování povrchu čerstvého betonu

Zásady navrhování konstrukcí

ČSN EN 1990 ed.2 Zásady navrhování konstrukcí (2.2011)

Zatížení stavebních konstrukcí

ČSN EN 1991-1-1 Eurokód 1: Zatížení konstrukcí – Část 1-1: Obecná zatížení – Objemové tíhy, vlastní tíha a užitná zatížení pozemních staveb +opr.1 (2.2010); +Z1 (2.2010); +Z2 (3.2010)

ČSN EN 1991-1-2 Eurokód 1: Zatížení konstrukcí – Část 1-2: Obecná zatížení – Zatížení konstrukcí vystavených účinkům požáru +opr.1 (12.2006); +opr.2 (2.2010); +opr.3 (5.2013)

ČSN EN 1991-1-3 ed.2 Eurokód 1: Zatížení konstrukcí – Část 1-3: Obecná zatížení – Zatížení sněhem (6.2013)

ČSN EN 1991-1-4 ed.2 Eurokód 1: Zatížení konstrukcí – Část 1-4: Obecná zatížení – Zatížení větrem (4.2013)

ČSN EN 1991-1-5 Eurokód 1: Zatížení konstrukcí – Část 1-5: Obecná zatížení – Zatížení teplotou +opr.1 (2.2010); +opr.2 (6.2011); +Z1 (2.2010); +Z2 (3.2010)

ČSN EN 1991-1-6 Eurokód 1: Zatížení konstrukcí – Část 1-6: Obecná zatížení – Zatížení během provádění +opr.1 (9.2009); +opr.2 (6.2013); +Z1 (2.2010); +Z2 (3.2010); +Z3 (3.2010); +Z3 (7.2011); +Z4 (4.2012)

ČSN EN 1991-1-7 Eurokód 1: Zatížení konstrukcí – Část 1-7: Obecná zatížení – Mimořádná zatížení +opr.1 (2.2011); +Z1 (3.2010)

Betonové konstrukce– navrhování

ČSN EN 1992-1-1 ed.2 Eurokód 2: Navrhování betonových konstrukcí. Část 1-1: Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby (7.2011)

ČSN EN 1992-1-2 Eurokód 2: Navrhování betonových konstrukcí. Část 1-2: Obecná pravidla – Navrhování konstrukcí na účinky požáru +NA ed.A (7.2007); +opr.1 (10.2009)

ČSN 73 1201 Navrhování betonových konstrukcí pozemních staveb (1.9.2010) (doplňující ustanovení s přihlédnutím k ČSN EN 1992-1-1)

Zakládání konstrukcí

ČSN EN 1997-1 Eurokód 7: Navrhování geotechnických konstrukcí – Část 1: Obecná pravidla

ČSN EN 1997-2 Eurokód 7: Navrhování geotechnických konstrukcí – Část 1: Průzkum a zkoušení základové půdy

ČSN 73 0037 Zemní tlak na stavební konstrukce +opr.1 (5.1998); +Z1 (7.2010)

ČSN 72 1006 Kontrola hutnění zemin a sypanin +Z1 (9.2013)

Ocelové konstrukce

ČSN EN 1993-1-1 Navrhování ocelových konstrukcí – Obecná pravidla pro pozemní stavby

ČSN EN 1993-1-2 Navrhování ocelových konstrukcí – Obecná pravidla – Navrhování konstrukcí na účinky požáru

ČSN EN 1993-1-3 Navrhování ocelových konstrukcí – Obecná pravidla – Doplnující pravidla pro tenkostěnné za studena tvarované prvky a plošné profily

ČSN EN 1993-1-5 Navrhování ocelových konstrukcí – Boulení stěn

ČSN EN 1993-1-8 Navrhování ocelových konstrukcí – Navrhování styčníků

ČSN EN 1993-1-9 Navrhování ocelových konstrukcí – Únava

ČSN EN 1993-1-11 Navrhování ocelových konstrukcí – Navrhování ocelových tažených prvků

ČSN EN 1991-3 Zatížení konstrukcí – Zatížení konstrukcí – Zatížení od jeřábu a strojního vybavení

ČSN EN 1993-6 Navrhování ocelových konstrukcí – Jeřábové dráhy

ČSN EN 10027-1 Systém označování ocelí. Stavba značek ocelí

Použité výpočetní programy

FIN EC – program pro posouzení betonových konstrukcí

c) Popis navrženého nosného systému

Objekt zimního stadionu v Třeboni lze rozdělit na dva hlavní celky tvaru obdélníku. Obdélníkový celek A nad ledovou plochou objektu zimní stadionu v Třeboni má půdorysné modulové rozměry 65 x 30 m s moduly 10 x 6,1 m v podélném směru a 6 x 6,0 m ve směru příčném. Druhý obdélník B, v kterém se nachází rekreační zázemí (šatny, bufet atd.) má půdorysné modulové rozměry 78 x 11,55 m s moduly 12 x 6,5 m v podélném směru a 7,5 – 4,05 m ve směru příčném. Navrhovaná budova má celkem 2 typická nadzemní podlaží v obdélníku B. Objekt je vertikálně propojen železobetonovým prefabrikovaným schodištěm a jednou výtahovou šachtou.

Svislými nosnými prvky konstrukce obdélníku A jsou čtvercové sloupy 400/650 mm (založených na monolitickém kalichu $\phi 1,6 \times 1,5$ m a pilotě $\phi 1,2 \times 8,5$ m v ose J, založených na monolitickém kalichu $\phi 1,6 \times 1,5$ m a pilotě $\phi 1,2 \times 9,5$ m v ose B) a 400/500 mm (založených na monolitickém kalichu $\phi 1,4 \times 1,5$ m a pilotě $\phi 0,9 \times 7,5$ m). Vodorovné konstrukce se skládají z ŽB průvlaků v příčných osách 2 a 12, ocelových příhradových nosníků v osách 3 – 11 a vodorovné ŽB nosné konstrukce tribuny. V podélné ose J se nachází základový práh v tl. 300 mm a příčné ose 2 a 12 se nachází základový práh v tl. 250 mm. Podrobnější informace o geometrii objektu a použitých prefabrikovaných prvcích viz výkresová dokumentace.

Svislými nosnými prvky konstrukce obdélníku B jsou čtvercové sloupy 250/400 mm (založených na monolitickém kalichu $\phi 1,3 \times 1,5$ m a pilotě $\phi 0,6 \times 8,5$ m, založených na monolitickém kalichu $\phi 1,3 \times 1,5$ m a pilotě $\phi 0,9 \times 10,5$ m), čtvercové sloupy 400/500 mm (založených na monolitickém kalichu $\phi 1,3 \times 1,5$ m a pilotě $\phi 0,6 \times 8,5$ m) v kombinaci s ŽB stěnami schodiště a výtahové šachty. Vodorovné konstrukce se skládají z ŽB průvlaků v příčných osách 1 – 13, ŽB průvlaků v osách A a D, předpjatých stropních panelů tl. 250 mm. V podélné ose A a D se nachází základový práh v tl. 300 a 350 mm a příčné ose 1 a 13 se nachází základový práh v tl. 300 mm. Podrobnější informace o geometrii objektu a použitých prefabrikovaných prvcích viz výkresová dokumentace.

Podélné primární nosné průvlaky mají průřezy ve tvaru T a kříže, a krajní tvaru L. Jsou pak řešeny jako spojitě s provedením pevného kloubu v tak zvaném nulovém bodu s minimálními účinky od ohybového momentu.

Sloupy a průvlaky jsou spojeny v "tuhém" spoji tak zvaným "čapkovým stykem", svařením přesahující výztuže sloupů do okovaných pat sloupů přes chráničky průvlaků.

Objekt je opláštěný PUR panelem tl. 150 mm v kombinaci s lehkým zdivem Liapor.

Objekt tvoří jeden dilatační celek. Prostorová tuhost je zajištěna vetknutím sloupů do kalichů základových patek, stěnovými útvary schodišť a výtahové šachty a konstrukčními úpravami ve spojení prvků železobetonové prefabrikované konstrukce.

Prefabrikované prvky budou mít zabudované ocelové kotevní desky a jiné přípravy pro jejich připojení a zabudování do konstrukce. Veškeré konstrukční styčníky prefabrikované konstrukce budou opatřeny ochrannými zálivkami předepsané kvality (podle technologického předpisu dodavatele), které budou chránit styčníky před účinky koroze, případně požáru a zajišťují tak dostatečnou odolnost a trvanlivost prefabrikované konstrukce.

Prefabrikovaná konstrukce bude namontována s přesnostmi a tolerancemi podle platných norem. Realizace konstrukce a požadavky na přesnost provádění se bude řídit příslušnými normami a předpisy.

Výpis prvků

<Výkaz konstrukčních sloupů>				
A	B	C	D	E
Označení typu	Delka (mm)	Objem (m3)	Počet	Vyztužení (Kg/m3)
S01	10575	2,75	22	150
S02a	10600	2,12	4	140
S02b	10760	2,15	4	140
S02c	10920	2,19	2	140
S02d	4650	0,93	4	140
S03a	8200	0,82	5	180
S03b	4400	0,44	14	180
S03c	3550	0,36	5	180

<Výkaz ocelových konstrukcí>						
A	B	C	D	E	F	G
Označení	Typ průřezu	Délka (mm)	Objem (m ³)	Počet	Hmotnost (kg/m)	Celková hmotnost + rezerva
J01	Jäckl 100/100/6 mm	2150	0,005	18	16,493	766
J02	Jäckl 100/100/6 mm	2400	0,005	18	16,493	855
J03	Jäckl 100/100/6 mm	2675	0,006	36	16,493	1905
J04	Jäckl 100/100/6 mm	2850	0,006	108	16,493	6092
J05	Jäckl 100/100/6 mm	2950	0,006	54	16,493	3153
J06	Jäckl 100/100/5 mm	4200	0,008	20	13,969	1408
J07	Jäckl 100/100/5 mm	5100	0,009	32	13,969	2735
J08	Jäckl 100/100/5 mm	5300	0,010	4	13,969	355
J09	TR Ø40 mm	8850	0,011	24	10,876	2772
J10	Jäckl 120/120/8 mm	18200	0,065	18	25,611	10070
J11	Jäckl 120/120/8 mm	35250	0,126	9	25,611	9750
J12	Jäckl 100/100/6 mm	65000	0,155	7	16,493	9005

<Výkaz pilot>				
A	B	C	D	E
Označení typu	Délka (vč. kalichu) (Objem	Počet	Vyztužení (kg/m ³)
PI01	12,0	8,49 m ³	5	80
PI02	10,0	4,22 m ³	19	80
PI03	11,0	13,39 m ³	11	80
PI04	10,0	12,26 m ³	11	80
PI05	9,0	6,78 m ³	10	80
PI06	10,0	4,09 m ³	4	80

<Výkaz průvlaků>				
A	B	C	D	E
Označení typu	Počet	Délka (mm)	Objem (m ³)	Vyztužení (kg/m ³)
P01a	4	5880	0,71	160
P01b	4	5985	0,72	160
P01c	4	5980	0,70	160
P02	10	6200	0,75	160
P03	8	6200	0,50	180
P04	3	6200	0,50	180
P05	2	6225	0,80	160
P06	2	11950	2,21	150
P07	6	7400	1,80	160
P08	4	3900	0,65	180
P09	2	8900	1,30	180
P10	2	3900	0,65	180
P11	2	6225	0,50	180
P12	2	6100	0,50	180
P13	1	2625	0,21	180
P14	1	6200	0,90	160

A	B	C	D	E
Označení typu	Délka (mm)	Objem (m3)	Počet	Vyztužení (kg/m3)
P15	8900	1,88	1	180
P16	8900	2,00	1	180
P17	8900	2,00	1	180
P18	8900	2,03	5	180
P19	3900	0,45	1	250
P20	3900	0,50	1	250
P21	3900	0,50	1	250
P22	3900	0,45	4	250
P23	3900	16,60	1	250
Ps24	1520	0,227	4	-
Ps25	1900	0,43	2	-

<Výkaz základových prahů>				
A	B	C	D	E
Označení typu	Délka (mm)	Objem (m3)	Počet	Vyztužení (kg/m3)
ZP01	6100	3,57	10	125
ZP02	6250	1,65	14	125
ZP03	6175	1,84	6	125
ZP04	5400	3,60	2	125
ZP05	5500	3,65	2	125
ZP06	5500	2,27	4	125
ZP07	5500	1,96	1	125
ZP08	5500	1,60	1	125
ZP09	7100	1,89	2	125
ZP10	3650	0,88	2	125
ZP11	1450	0,62	2	125
ZP12	6250	1,85	4	125

d) Zatížení ve statickém výpočtu

Konstrukce je dimenzovaná na zatížení uvažováno podle platných norem ČSN EN a podle zadání. Velikost zatížení je do všech zatěžovacích stavů zadána v charakteristických hodnotách. Uvažovaná zatížení a jejich součinitele jsou následující:

Vlastní tíha nosných konstrukcí (součinitel 1,35)

Stálé zatížení (součinitel 1,35)

Nad rámec vlastní tíhy železobetonových konstrukcí je konstrukce dimenzovaná na vlastní tíhu střešní konstrukce, stropní konstrukce, obvodového zdiva a lehkého obvodového pláště. Hodnoty jednotlivých zatížení viz statický výpočet.

Užitné zatížení (součinitel 1,50)

Užitné zatížení je ve statickém výpočtu rozděleno na stropní konstrukce, oblast schodišť a střešních ploch. Hodnoty jednotlivých zatížení viz statický výpočet.

Zatížení sněhem (součinitel 1,50)

Objekt se podle „ČSN EN 1991-1-3 Zatížení konstrukcí – část 1-3: Zatížení sněhem, včetně změn“ nachází v II. Sněhové oblasti. Případné překročení hodnoty dovoleného zatížení pro výšku sněhové vrstvy je nutné monitorovat. Pro vyšší hodnoty zatížení je třeba přijmout ochranná opatření a přikročit k odstranění části sněhové vrstvy.

Zatížení větrem (součinitel 1,50)

Objekt se podle „ČSN EN 1991-1-4 Zatížení konstrukcí – část 1-4: Zatížení větrem“ nachází ve větrové oblasti II a kategorii terénu II. Výchozí základní rychlost větru: 25m/s

Zatížení deštěm (součinitel 1,50)

Z hlediska zatížení se na střeše uvažuje plošné zatížení 75mm vodního sloupce, v úžlabích pak s klínovým zatížením vodního sloupce o maximální výšce 100mm od krytiny. Toto zatížení se uvažuje pouze v letním období a není v kombinaci se zatížením sněhem.

Dynamické zatížení technologií a technická seizmicita

Investor neuvažuje o instalaci takovýchto typů zařízení, zatížení tedy není uvažováno.

Chemická agresivita vnitřního prostředí související s provozem objektu

Není uvažováno

Statický výpočet.

Byl proveden jako kompletní prostorový prutový model skeletu objektu.

Tuhosti ztužujících stěn a tuhosti stropní konstrukce byly v prutovém modelu nahrazeny ztužujícím zavětrováním s doplněnými sloupky a případně vodorovnými ztužidly.

e) Požadovaná jakost navržených materiálů

Ocelové konstrukční prvky nosného systému střechy bude proveden v kvalitě oceli S235 se základním nátěrem.

Železobetonový předpjatý panel z betonu C45/55- XC3 .

Železobetonové konstrukce skeletu (sloupy, vazníky, průvlaky ztužidla a schodiště) z betonu z C30/37- XC1 .

Pro monolitické/prefabrikované základové konstrukce (základové prahy, piloty, obruba plochy, jímky z vodostavebního betonu) pak beton C30/37- XA1 . Dle výkresů u některých desek (KD03, L) stačí beton C20/25- XC3

Krytí základových konstrukcí v tl. 35–40 mm s betony bez zvýšeného množství záměsové vody.

Krytí třmínek prefabrikátů nadzemních částí bude vždy minimálně 20 mm a to především s ohledem na požadovanou požární odolnost nosných konstrukcí až 60 minut.

Veškeré viditelné části prefabrikovaných ŽB dílců budou mít hladký povrch s přiznanou strukturou betonu. Povrchy prefabrikovaných dílců musí být očištěny od rzi a skvrn po odbedňovacím oleji.

f) Netradiční technologické postupy a zvláštní požadavky na provádění

Objekt je založen na monolitických patkách s kalichy pro kotvení sloupů ŽB skeletu, na které dále navazují piloty.

V průběhu betonování piloty bude betonáž před osazením formy pro kalich přerušena. Před další betonáží musí být pracovní spára řádně ošetřena (bude-li to nutné). Šramování znehodnoceného betonu v úrovni pracovní spáry je nutné pouze v případě, že spára bude znečištěna zeminou nebo v případě zapažení vrtu bentonitovou suspenzí. V případě, že ve vrtu bude voda, bude v pracovní spáře odšramována pouze tenká (několikacentimetrová) vrstva cementového povlaku (v případě suchého vrtu není nutné pracovní spáru upravovat).

Projektant nosné konstrukce požaduje, aby stěny kalichu byly řádně zdrsňeny. Požadované zdrsnění bude vytvořeno přiložením profilované fólie "DELTA MS" na vnější líc formy pro kalich. Fólie musí být řádně k formě připevněna, aby nedošlo při betonáži hlavy piloty k jejímu vyplavení nebo posunutí. Po odbednění kalichu musí být ze stěn kalichu odstraněny rovněž zbytky fólie.

Dodavatel hlubinného založení musí průběžně informovat projektanta o úrovni únosného podloží v místě již provedených pilot. Na základě získaných informací mohou být upraveny délky následujících pilot (zkráceny nebo prodlouženy).

Při provádění pilot je nutné postupovat podle normy ČSN EN 1536 "Provádění speciálních geotechnických prací – vrtané piloty"

Obecné zásady při provádění pilot (bude upřesněno v technolog. předpisu dodavatele):

- Nutná přítomnost geologa nejméně u 6 pilot. Piloty budou vrtány s použitím ocelové výpažnice.
- V případě, že ve vrtu bude voda, musí betonáž probíhat plynule pomocí betonovacích rour (trvale ponořenými min. 2 m pod povrchem beton. směsí ve vrtu).
- V případě, že vrt bude suchý musí být betonáž provedena tak, aby se zabránilo roztřídění betonu. Betonovat se musí pomocí usměrňovací roury s násypkou umístěné ve středu vrtu tak, aby proud betonu nenarážel na výztuž piloty a stěny vrtu.
- Pro piloty bude použit beton min. C 30/37– XA1 (CEM II B–S 32.5) s konzistencí 160–190 mm dle Abramse.

- Betonáž piloty musí být zahájena do 2 hod. po osazení armokoše do vrtu a musí být dokončena v co nejkratším čase po zahájení.
- Je-li úroveň čistého betonu hlavy piloty max. 1 m pod úrovní pracovní roviny, odebírá se beton znehodnocený stykem s vodou při dokončení betonáže piloty v čerstvém stavu.
- V případě, že úroveň čistého betonu hlavy piloty bude v hloubce větší než 1 m bude úroveň hlavy piloty přebetonována min. o 30 cm. Po provedení definitivního výkopu v místě piloty bude tato 30 cm vrstva odšramována a povrch piloty musí být před další betonáží očištěn stlačeným vzduchem.
- Piloty budou provedeny dle normy ČSN EN 1536 Provádění spec. geotechnických prací – vrtané piloty

Dovolené odchylky

Při vrtání a betonáži pilot je nutno pracovat s povolenými odchylkami oproti projektu:

- půdorysná odchylka osy vrtu hlavy piloty max. ± 50 mm
- půdorysná odchylka osy vrtu dříku piloty max. ± 100 mm
- odklon od svislice max. 1.5 % délky vrtu
- odchylky v rozmístění výztuže ± 50 mm,
- výšková odchylka osazení armokoše ± 50 mm
- tolerance kalichu – půdorys. rozměry ± 50 mm
– výška ± 50 mm
- výšková tolerance hlavy piloty ± 10 mm

g) Požární ochrana konstrukce

Prvky konstrukce jsou navrženy tak, že mají minimální požární odolnost REI 60 minut, resp. REI 45 minut pro stropní a střešní předpjaté dutinové panely.

Primárně je požární odolnost prefabrikovaných prvků řešena dostatečnou krycí vrstvou výztuž, případně u stropních předepjatých panelů zvýšeným vyztužením.

Ocelové konstrukce mají minimální požární odolnost 15 min.

h) Zajištění stavební jámy

Stavební jámu není nutné předpokládat se zvláštními požadavky na pažení výkopů.

i) Technologické podmínky postupu prací, které by mohli ovlivnit stabilitu vlastní konstrukce, případně sousední stavby

Pro tuto stavbu platí obvyklé podmínky jako pro běžné montované prefabrikované skelety, podle příslušných norem.

Montáž bude postupovat horizontálně vždy po jednotlivých podlažích a vždy s namontováním všech ztužujících železobetonových stěn včetně mezipodest a schodišťových ramen.

V každém podlaží tak bude zajištěna montážní tuhost po řádném ovaření všech navržených styků sloupů a stěnových prvků.

Při kompletaci stropních panelů v každém podlaží je nutné řádně osadit zálivkovou výztuž a provést zmonolitnění všech spár panelů před výstavbou dalších konstrukcí vyššího podlaží.

j) Zásady pro provádění bouracích a podchycovacích prací a zpevňovacích konstrukcí či prostupů

Při vlastní výstavbě nového prefabrikovaného skeletu není nutné provádět žádné bourací a podchycovací práce.

k) Požadavky na kontrolu zakrývaných konstrukcí a případných kontrolních měření a zkoušek

Tento projekt a objekt nevyžaduje zvláštní požadavky na přebírku konstrukcí a konstrukčních prvků před zakrytím.

Přesto budou nosné svařované styky průběžně kontrolovány a případně doporučuji provádět průběžnou fotodokumentaci těchto nosných svařovaných spojů sloup-sloup a sloup-ztužující stěny, případně stěny vzájemně spojované.

l) Specifické požadavky na rozsah a obsah dokumentace pro provádění stavby, případně dokumentace zajištěné jejím zhotovitelem

Tato dokumentace je zpracována na úrovni pro provedení stavby a obsahuje tuto technickou zprávu, podrobný statický výpočet a všechny skladebné výkresy skeletu, včetně výkresů založení a tvarů monolitických konstrukcí.

Veškeré nosné prvky jsou doplněny o dimenzování jednotlivých prvků a částí konstrukcí.

Pro vlastní provádění stavby je však nutné zpracovat jednak dílenskou dokumentaci monolitických konstrukcí a především vlastní dílenskou výrobní dokumentaci prefabrikovaného skeletu.

m) Upozornění

Je nutné brát na zřetel poznámky a upozornění na jednotlivých výkresech.

Zákresy podzemních zařízení (sítí) ve výkresu situace neslouží jako vytyčovací výkres. Před zahájením stavebních prací je nutné zajistit jejich vytýčení a označení podle platných předpisů.

Pro zachování architektonických a technických kvalit je vhodné veškeré změny konzultovat s autorem a zpracovatelem projektu.

Tato projektová dokumentace nemá povahu projektu pro realizaci stavby. Projektant nepřebírá zodpovědnost za realizaci stavby na základě této projektové dokumentace.

Pro zachování architektonických a technických kvalit objektu je nutné veškeré změny konzultovat s projektantem. Především pak při samotné realizaci stavby.

– v případě, že budou v projektové dokumentaci zjištěny rozpory, u nichž není jasné správné řešení, a dále v případě, že budou odborným zaměstnancem dodavatele (autorizovaný zástupce, stavbyvedoucí, mistr apod.) během provádění stavby odhaleny nedostatky v PD nebo chybějící informace, je třeba před provedením sporných prací kontaktovat projektanta a vyžádat si jeho vysvětlení nebo stanovisko.

– dodavatel stavby si před aplikací technologií konkrétních výrobců vyžádá písemný doklad, že za navržené technologie uznávají záruku a to zvláště v případě kombinace technologií od různých výrobců. V případě negativního výsledku – tj. neuznání záruk se dodavatel obrátí na projektanta, který určí technologii jinou.

– dodavatel je povinen řídit se technologickými předpisy a postupy udanými výrobcem nebo distributorem konkrétních výrobků a materiálů platnými v době realizace a je-li to vhodné, přizvat zástupce těchto subjektů ke konzultacím případně k převzetí prací souvisejících s těmito výrobky a materiály.

- tam, kde jsou v projektu popsány finální nebo převažující úpravy povrchů, rozumí se tím aplikace ucelených technologických postupů spojených s těmito úpravami (tzn. např. navíc základní nátěr pod email nebo následná výmalba) doporučených příslušnými výrobci konkrétních materiálů nebo vyplývajících z odborných znalostí pracovníků prováděcí firmy včetně řádně vyschlého podkladu.
- připouští se alternativní řešení materiálů od jiných výrobců, než jsou projektantem navrženi za předpokladu, že jde o výrobky svými vlastnostmi a kvalitou srovnatelné a výrobce přebírá příslušné záruky.
- před výrobou truhlářských, zámečnických výrobků, nosníků a jiných prvků, které budou zabudovány do otvorů a konstrukcí, je nutné přeměřit rozměry těchto otvorů a konstrukcí.
- je třeba respektovat vyjádření veřejnoprávních institucí ke stavebnímu povolení a požadavky ve stavebním povolení.
- před objednáním a zabudováním protipožárních výrobků, materiálů a konstrukcí je třeba prostudovat poslední verzi zprávy požárního specialisty.
- technologický postup pro bourací, montážní a další práce z hlediska bezpečnosti práce je povinen zpracovat dodavatel stavby dle vyhl. č. 324/1990 Sb., § 4 odst. 3.
- součástí dodávky je vyhotovení písemného režimu užívání a pravidelné údržby dokončené stavby.

TOTO DÍLO JE DUŠEVNÍM VLASTNICTVÍM SPOLUAUTORŮ FIRMY AS PROJECT CZ s.r.o. PELHŘIMOV. O NAKLÁDÁNÍ S DÍLEM ROZHODUJÍ SPOLUAUTOŘI AS PROJECT CZ s.r.o. JE PŘEDMĚTEM PRÁVA AUTORSKÉHO A JE CHRÁNĚNO JAKO CELEK AUTORSKÝM ZÁKONEM č.121/2000 Sb. V PLATNÉM ZNĚNÍ.

Vypracoval	Ing. Šimon Slavětínský
V Pelhřimově	10/2017