

**„Komplexní zabezpečení**

**mezinárodního letiště Brno – Tuřany“**

**PROJEKTOVÁ DOKUMENTACE PRO PROVÁDĚNÍ STAVBY**

**IV.F.1.04. Pozemní (stavební) objekt – SO 04 HZSp**

**IV.F.1.2.04. Stavebně konstrukční část**

**IV.F.1.2.1.04. Betonové nosné konstrukce - SO 04 HZSp**

**IV.F.1.2.2.04. Kovové nosné konstrukce SO 04 HZSp**

**TEXTOVÁ ČÁST**

Investor:

**Jihomoravský kraj**

**Žerotínovo nám. 3/5**

**601 82 Brno**

Generální projektant:

**ATS-TELCOM PRAHA a.s.**

**Trojská 195/88**

**17100 Praha 7**

Projektant SO 01, 02, 04:

**FA PAROLLI, s.r.o.**

**Palackého třída 72**

**612 00 Brno**

Odpovědný projektant::

**Ing. Petr Mazánek**

11-11-16. IV.F.1.2.04. – DZS-1 04/2013

**Obsah**

[IV.A.04.A) IDENTIFIKACE STAVBY 3](#_Toc353207449)

[IV.F. Dokumentace stavby (objektů) 4](#_Toc353207450)

[IV.F.1. Pozemní (stavební) objekty 4](#_Toc353207451)

[IV.F.1.2. Stavebně konstrukční část 4](#_Toc353207452)

[IV.F.1.2.1.04. Betonové nosné konstrukce - SO 04 HZSp 4](#_Toc353207453)

[IV.F.1.2.1.04.1. Technická zpráva 4](#_Toc353207454)

[IV.F.1.2.1.04.1.A) POPIS NAVRŽENÉHO KONSTRUKČNÍHO SYSTÉMU STAVBY, VÝSLEDEK PRŮZKUMU STÁVAJÍCÍHO STAVU NOSNÉHO SYSTÉMU STAVBY PŘI NÁVRHU JEJÍ ZMĚNY 4](#_Toc353207455)

[IV.F.1.2.1.04.1.B) NAVRŽENÉ VÝROBKY, MATERIÁLY A HLAVNÍ KONSTRUKČNÍ PRVKY 4](#_Toc353207456)

[IV.F.1.2.1.04.1.C) HODNOTY UŽITNÝCH, KLIMATICKÝCH A DALŠÍCH ZATÍŽENÍ UVAŽOVANÝCH PŘI NÁVRHU NOSNÉ KONSTRUKCE 4](#_Toc353207457)

[ZATÍŽENÍ STÁLE: 4](#_Toc353207458)

[ZATÍŽENÍ NAHODILÉ: 5](#_Toc353207459)

[ZATÍŽENÍ UŽITNÉ: 5](#_Toc353207460)

[ZATÍŽENÍ KLIMATICKÉ: 5](#_Toc353207461)

[IV.F.1.2.1.04.1.D) NÁVRH ZVLÁŠTNÍCH, NEOBVYKLÝCH KONSTRUKCÍ, KONSTRUKČNÍCH DETAILŮ, TECHNOLOGICKÝCH POSTUPŮ 5](#_Toc353207462)

[IV.F.1.2.1.04.1.E) TECHNOLOGICKÉ PODMÍNKY POSTUPU PRACÍ, KTERÉ BY MOHLY OVLIVNIT STABILITU VLASTNÍ KONSTRUKCE, PŘÍPADNĚ SOUSEDNÍ STAVBY 5](#_Toc353207463)

[IV.F.1.2.1.04.1.F) ZÁSADY PRO PROVÁDĚNÍ BOURACÍCH A PODCHYCOVACÍCH PRACÍ A ZPEVŇOVACÍCH KONSTRUKCÍ ČI PROSTUPŮ 6](#_Toc353207464)

[IV.F.1.2.1.04.1.G) POŽADAVKY NA KONTROLU ZAKRÝVANÝCH KONSTRUKCÍ 6](#_Toc353207465)

[IV.F.1.2.1.04.1.H) SEZNAM POUŽITÝCH PODKLADŮ, ČSN, TECHNICKÝCH PŘEDPISŮ, ODBORNÉ LITERATURY, SOFTWARE 6](#_Toc353207466)

[IV.F.1.2.1.04.1.I) SPECIFICKÉ POŽADAVKY NA ROZSAH A OBSAH DOKUMENTACE PRO PROVÁDĚNÍ STAVBY, PŘÍPADNĚ DOKUMENTACE ZAJIŠŤOVANÉ JEJÍM ZHOTOVITELEM 6](#_Toc353207467)

[V.F.1.2.1.04.1.1.A) PODROBNÝ POPIS NAVRŽENÉHO NOSNÉHO SYSTÉMU STAVBY 6](#_Toc353207468)

[V.F.1.2.1.04.1.1.B) DEFINITIVNÍ PRŮŘEZOVÉ ROZMĚRY JEDNOTLIVÝCH KONSTRUKČNÍCH PRVKŮ 8](#_Toc353207469)

[V.F.1.2.1.04.1.1.I) POŽADAVKY NA PROTIPOŽÁRNÍ OCHRANU KONSTRUKCÍ 8](#_Toc353207470)

[V.F.1.2.1.04.1.1.J) SEZNAM POUŽITÝCH PODKLADŮ 12](#_Toc353207471)

[V.F.1.2.1.04.1.1.K) POŽADAVKY NA BEZPEČNOST PŘI PROVÁDĚNÍ NOSNÝCH KONSTRUKCÍ 12](#_Toc353207472)

[IV.F.1.2.1.04.2. Výkresová část 12](#_Toc353207473)

[IV.F.1.2.1.04.2.A) ZÁKLADY (PLOŠNÉ) 13](#_Toc353207474)

[DOPLNĚNÍ PRO ZHOTOVITELE STAVBY 13](#_Toc353207475)

[IV.F.1.2.2.04. Kovové nosné konstrukce SO 04 HZSp 14](#_Toc353207476)

[IV.F.1.2.2.04.1. Technická zpráva 14](#_Toc353207477)

[IV.F.1.2.2.04.1.A) POPIS NAVRŽENÉHO KONSTRUKČNÍHO SYSTÉMU STAVBY, VÝSLEDEK PRŮZKUMU STÁVAJÍCÍHO STAVU NOSNÉHO SYSTÉMU STAVBY PŘI NÁVRHU JEJÍ ZMĚNY 14](#_Toc353207478)

[IV.F.1.2.2.04.1.B) NAVRŽENÉ VÝROBKY, MATERIÁLY A HLAVNÍ KONSTRUKČNÍ PRVKY 14](#_Toc353207479)

[IV.F.1.2.2.04.1.C) HODNOTY UŽITNÝCH, KLIMATICKÝCH A DALŠÍCH ZATÍŽENÍ UVAŽOVANÝCH PŘI NÁVRHU NOSNÉ KONSTRUKCE 14](#_Toc353207480)

[ZATÍŽENÍ STÁLE: 14](#_Toc353207481)

[ZATÍŽENÍ UŽITNÉ: 15](#_Toc353207482)

[ZATÍŽENÍ KLIMATICKÉ: 15](#_Toc353207483)

[IV.F.1.2.2.04.1.D) NÁVRH ZVLÁŠTNÍCH, NEOBVYKLÝCH KONSTRUKCÍ, KONSTRUKČNÍCH DETAILŮ, TECHNOLOGICKÝCH POSTUPŮ 15](#_Toc353207484)

[IV.F.1.2.2.04.1.E) TECHNOLOGICKÉ PODMÍNKY POSTUPU PRACÍ, KTERÉ BY MOHLY OVLIVNIT STABILITU VLASTNÍ KONSTRUKCE, PŘÍPADNĚ SOUSEDNÍ STAVBY 15](#_Toc353207485)

[IV.F.1.2.2.04.1.F) ZÁSADY PRO PROVÁDĚNÍ BOURACÍCH A PODCHYCOVACÍCH PRACÍ A ZPEVŇOVACÍCH KONSTRUKCÍ ČI PROSTUPŮ 15](#_Toc353207486)

[IV.F.1.2.2.04.1.G) POŽADAVKY NA KONTROLU ZAKRÝVANÝCH KONSTRUKCÍ 15](#_Toc353207487)

[IV.F.1.2.2.04.1.H) SEZNAM POUŽITÝCH PODKLADŮ, ČSN, TECHNICKÝCH PŘEDPISŮ, ODBORNÉ LITERATURY, SOFTWARE 16](#_Toc353207488)

[IV.F.1.2.2.04.1.I) SPECIFICKÉ POŽADAVKY NA ROZSAH A OBSAH DOKUMENTACE PRO PROVÁDĚNÍ STAVBY, PŘÍPADNĚ DOKUMENTACE ZAJIŠŤOVANÉ JEJÍM ZHOTOVITELEM 16](#_Toc353207489)

[V.F.1.2.2.04.1.1.B) DEFINITIVNÍ PRŮŘEZOVÉ ROZMĚRY JEDNOTLIVÝCH KONSTRUKČNÍCH PRVKŮ 16](#_Toc353207490)

[V.F.1.2.2.04.1.1.D) ÚDAJE O POŽADOVANÉ JAKOSTI NAVRŽENÝCH MATERIÁLŮ 16](#_Toc353207491)

[POŽADAVKY NA PROTIPOŽÁRNÍ OCHRANU KONSTRUKCÍ 17](#_Toc353207492)

[V.F.1.2.2.04.1.1.J) SEZNAM POUŽITÝCH PODKLADŮ 17](#_Toc353207493)

[V.F.1.2.2.04.1.1.K) POŽADAVKY NA BEZPEČNOST PŘI PROVÁDĚNÍ NOSNÝCH KONSTRUKCÍ 17](#_Toc353207494)

[IV.F.1.2.2.04.2. Výkresová část 17](#_Toc353207495)

[V.F.1.7.04. Požadavky na součinnost ostatních profesí 18](#_Toc353207496)

[DOPLNĚNÍ PRO UŽIVATELE 18](#_Toc353207497)

[DOPLNĚNÍ PRO ZHOTOVITELE STAVBY 18](#_Toc353207498)

IV.A.04.A) IDENTIFIKACE STAVBY

**Stavebník:**  Jihomoravský kraj

IČ: 70888337

sídlo: Žerotínovo náměstí 3/5, Brno, 601 82

**Generální projektant:** ATS-TELCOM PRAHA, a. s.

Trojská 195/88

171 00 Praha 7

Zastoupen: Ing. Gejdoš

**Odpovědný projektant:** Ing. Miroslav Schich

Číslo, pod kterým je zapsán v evidenci autorizovaných osob: ČKAIT 0003582

Obor, popř. specializace: technologická zařízení staveb

**Autor architektonického návrhu:**

Ing. arch. Petr Parolek, Ph.D.

Část betonové nosné konstrukce, základy, betonové podlahy, kovové nosné konstrukce:

CONSTRUCT DESIGN s.r.o.

Údolní 399/34, Brno, 602 00

Ing. Petr Mazánek

Odpovědný projektant: Ing. Petr Mazánek

Číslo, pod kterým je zapsán v evidenci autorizovaných osob: ČKAIT 1004073

Obor, popř. specializace: statika a dynamika staveb

Údaje a doklady o oprávnění zpracovatele dokumentace / projektu:

Kopie výpisu z OR a kopie ŽL, kopie autorizačního oprávnění viz část III.F. Přílohy.

# IV.F. Dokumentace stavby (objektů)

## IV.F.1. Pozemní (stavební) objekty

### IV.F.1.2. Stavebně konstrukční část

#### IV.F.1.2.1.04. Betonové nosné konstrukce - SO 04 HZSp

###### IV.F.1.2.1.04.1. Technická zpráva

IV.F.1.2.1.04.1.A) POPIS NAVRŽENÉHO KONSTRUKČNÍHO SYSTÉMU STAVBY, VÝSLEDEK PRŮZKUMU STÁVAJÍCÍHO STAVU NOSNÉHO SYSTÉMU STAVBY PŘI NÁVRHU JEJÍ ZMĚNY

Předmětem projektu je novostavba hasičské zbrojnice. Stavba je navrhována jako monolitický skelet o rozměrech cca 27m x 32m.

IV.F.1.2.1.04.1.B) NAVRŽENÉ VÝROBKY, MATERIÁLY A HLAVNÍ KONSTRUKČNÍ PRVKY

ZÁKLADOVÁ DESKA: BETON BETON ČSN EN 206-1 Změna Z3

C 30/37 - XC2,XA1 - S3

Modul pružnosti 33 GPa podle ČSN ISO 6784

OSTATNÍ MONOLITICKÉ KONSTRUKCE: BETON ČSN EN 206-1 Změna Z3

C 25/30 - XC1 - S3

Modul pružnosti 31 GPa podle ČSN ISO 6784

VÝZTUŽ TŘÍDY B 500 B dle ČSN EN 10027-1

IV.F.1.2.1.04.1.C) HODNOTY UŽITNÝCH, KLIMATICKÝCH A DALŠÍCH ZATÍŽENÍ UVAŽOVANÝCH PŘI NÁVRHU NOSNÉ KONSTRUKCE

ZATÍŽENÍ STÁLE:

Vlastní váha konstrukce počítá použitý software ESA PT z katalogových profilů.

DESKA 1NP

|  |  |  |  |  |  |
| --- | --- | --- | --- | --- | --- |
| SKLADBA STROPU-PODLAHY |  |  |  |  |  |
|  | tl. | objemovka | normové zat. | souč.zat. | výpočtové zat. |
| SKLADBA | (mm) | (kg/m3) | (kN/m2) | gf | (kN/m2) |
| DLAŽBA | 10 | 2300 | 0,230 | 1,35 | 0,31 |
| BETONOVÁ MAZANINA | 50 | 2300 | 1,150 | 1,35 | 1,55 |
| KROČEJOVÁ IZOLACE | 30 | 100 | 0,030 | 1,35 | 0,04 |
| ŽB stropní deska | 250 |  |  |  |  |
| PENETRACE 0,2kg/m2 |  |  | 0,002 | 1,35 | 0,00 |
| LEPÍCÍ STĚRKA 3kg/m2 |  |  | 0,030 | 1,35 | 0,04 |
| MINERÁLNÍ VLNA | 100 | 120 | 0,120 | 1,35 | 0,16 |
| LEPÍCÍ STĚRKA 4kg/m2 |  |  | 0,040 | 1,35 | 0,05 |
| SKLOTEXTILNÍ SÍŤOVINA |  |  |  |  |  |
| PENETRACE 0,2kg/m2 |  |  | 0,002 | 1,35 | 0,00 |
| OMÍTKOVINA | 5 | 1900 | 0,095 | 1,35 | 0,13 |
| **CELKEM zaokrouhleno** |  |  | **1,70 kN/m2** |  | **2,3 kN/m2** |

DESKA STŘEŠNÍ

|  |  |  |  |  |  |
| --- | --- | --- | --- | --- | --- |
| SKLADBA STROPU-STŘECHY |  |  |  |  |  |
|  | tl. | objemovka | normové zat. | souč.zat. | výpočtové zat. |
| SKLADBA | (mm) | (kg/m3) | (kN/m2) | gf | (kN/m2) |
| FOLIE NA BAZI VAE 2,5mm | 2,5 | 1500 | 0,038 | 1,35 | 0,05 |
| STYRODUR | 250 | 30 | 0,075 | 1,35 | 0,10 |
| PAROZABRANA: MODIFIK. ASFALT. PÁS | 3 | 1100 | 0,033 | 1,35 | 0,04 |
| ASFALTOVÝ PENETRAČNÍ NÁTĚR | 3 | 1100 | 0,033 | 1,35 | 0,04 |
| SPÁD VRSTVA POLYSTYREN PSB 40 | 150 | 30 | 0,045 | 1,35 | 0,06 |
| ŽB stropní deska | 250 |  |  |  |  |
| SDK KAZETOVÝ PODHLED |  |  | 0,200 | 1,35 | 0,33 |
| **CELKEM zaokrouhleno** |  |  | **0,42 kN/m2** |  | **0,6 kN/m2** |

ZATÍŽENÍ NAHODILÉ:

ZATÍŽENÍ UŽITNÉ:

Užitné zatížení pro stropní konstrukce bylo stanoveno v souladu s platnými EN 1991-1-1.

Pro obytné plochy a ostatní plochy bylo uvažováno zatížení užitné zařazení A, B, C3 a C4 tab 6.2.

Užitné zatížení pro střešní konstrukce bylo stanoveno v souladu s platnými EN 1991-1-1 0,75 kN/m2. Toto zatížení nabývá menších hodnot než zatížení sněhem a tedy nebylo ve výpočtu zohledněno.

ZATÍŽENÍ KLIMATICKÉ:

Zatížení sníh: DLE ČSN EN 1991-1-3 /Z1 2006

oblast I (sk = 0,7 kN.m-2)

Zatížení vítr: DLE ČSN EN 1991-1-4

oblast 2 (vb,0 = 25,0m/s)

IV.F.1.2.1.04.1.D) NÁVRH ZVLÁŠTNÍCH, NEOBVYKLÝCH KONSTRUKCÍ, KONSTRUKČNÍCH DETAILŮ, TECHNOLOGICKÝCH POSTUPŮ

Žádné zvláštní, neobvyklé konstrukční detaily a ani technologické postupy nejsou v projektu řešeny.

IV.F.1.2.1.04.1.E) TECHNOLOGICKÉ PODMÍNKY POSTUPU PRACÍ, KTERÉ BY MOHLY OVLIVNIT STABILITU VLASTNÍ KONSTRUKCE, PŘÍPADNĚ SOUSEDNÍ STAVBY

Inženýrsko-Geologický průzkum jež byl vypracován Ing.D.Balůnem v lednu 2011 byl, vzhledem k nejisté poloze letištní kabeláže a rozvodů, omezen na možnost provedení pouze jedné vrtané sondy a dále byly použity archivní sondy v oblasti objektu. Z těchto sond vyplývá možnost výrazné proměny podkladních vrstev – jejich vykliňování a změna geotechnických charakteristik po půdorysu stavby. Celý objekt byl navržen jako založený na desce a štěrkovém podsypu (cca 300mm) nicméně stále není známa poloha a velikost rozvodů či případných jejich kolektorů. Z tohoto důvodu je ntutné před zahájením úpravy základové spáry, tedy po provedení výkopů, přizvat na stavbu geologa i statika konstrukce a dle skutečné pozice rozvodů a dle jakosti základové spáry (jež jistě bude i velmi záviset na ročním období - podnebí). Geolog po odkrytí rozvodů doplňující geotechnický průzkum pomocí strojní dynamické penetrace s cílem určit skutečnou míru změny charakteru základové spáry po půdoryse stavby a ovlivněných vrstev v deformační zóně základů.

**Závěrem tohoto průzkumu může být úprava mocnosti štěrkového podsypu a jeho provádění či návrh jiné stabilizace základové spáry, v krajním případě lokální úprava základových konstrukcí především vzhledem ke skutečné poloze rozvodů. Mocnost podsypu bude jistě záležet i na ročním období v níž bude úprava základové spáry prováděna.**

Při provádění nosných konstrukcí je potřeba dodržovat platné normy a zažité postupy.

IV.F.1.2.1.04.1.F) ZÁSADY PRO PROVÁDĚNÍ BOURACÍCH A PODCHYCOVACÍCH PRACÍ A ZPEVŇOVACÍCH KONSTRUKCÍ ČI PROSTUPŮ

Žádné bourací práce nejsou předmětem tohoto projektu.

IV.F.1.2.1.04.1.G) POŽADAVKY NA KONTROLU ZAKRÝVANÝCH KONSTRUKCÍ

Kontrolu a přejímku zakrývaných konstrukcí provádí v rozsahu své působnosti osoba vykonávající stavební dozor a to v součinnosti s dodavatelskou firmou a v souladu s §153 /odst. 3 z. č. 183/2006 sb.

Zhotovení a dodávka nosných konstrukcí se řídí požadavky uvedenými v ČSN EN 13 670 „Provádění betonových konstrukcí. Část 1“. V případě odůvodněných přísnějších požadavků výrobních či montážních tolerancí, než jsou uvedeny v normách, budou tyto stanoveny v dalších stupních technické dokumentace.

IV.F.1.2.1.04.1.H) SEZNAM POUŽITÝCH PODKLADŮ, ČSN, TECHNICKÝCH PŘEDPISŮ, ODBORNÉ LITERATURY, SOFTWARE

ČSN EN 1990 Zásady navrhování konstrukcí

ČSN EN 1991-1-1 Zatížení konstrukcí- Část 1-1: Obecná zatížení- Objemové tíhy, vlastní tíha a užitná zatížení pozemních staveb

ČSN EN 1991-1-3 Zatížení konstrukcí- Část 1-3: Obecná zatížení- Zatížení sněhem

ČSN EN 1991-1-4 Zatížení konstrukcí- Část 1-4: Obecná zatížení- Zatížení větrem

ČSN EN 1992-1-1 Navrhování betonových konstrukcí – Část 1-1: Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby

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

IV.F.1.2.1.04.1.I) SPECIFICKÉ POŽADAVKY NA ROZSAH A OBSAH DOKUMENTACE PRO PROVÁDĚNÍ STAVBY, PŘÍPADNĚ DOKUMENTACE ZAJIŠŤOVANÉ JEJÍM ZHOTOVITELEM

V době zpracování projektové dokumentace nejsou známy žádné specifické požadavky na obsah projektové dokumentace.

V.F.1.2.1.04.1.1.A) PODROBNÝ POPIS NAVRŽENÉHO NOSNÉHO SYSTÉMU STAVBY

Předmětem projektu je novostavba hasičské zbrojnice. Stavba je navrhována o rozměrech cca 27m x 32m, výšky cca 11m.

Jedná se o monolitický železobetonový skelet se ztužujícími železobetonovými stěnami.

Založení objetku je navrženo na základové desce s plochými hřibovými hlavicemi v místě sloupů a s náběhy okrajů desek do nezamrzne hloubky. Podlahová konstrukce je řešena jako samostatná plovoucí drátkobetonová vrstva – dle stavební části projektu a viz. samostatný „statický návrh průmyslové podlahy z drátkobetonu“ vystavený dne 29.6.2011 firmou Techfloor s.r.o. , jež není součástí této části dokumentace.

Nadzákladová konstrukce je navržena jako monolitický, sloupový, bezhřibový skelet se ztužujícími železobetonovými stěnami.

**Vodorovná konstrukce nad 2.NP, h.h. desky +9,950**

Monolitická deska je navržena jako lokálně podepřená, bezhřibová, v osách 3 a 4 mezi osami B-D je doplněna obrácenými vysokými monolitickými průvlaky celkové výšky 1220mm (1000mm nad h.h. desky). Tyto průvlaky jsou nutné vzhledem k absenci sloupových podpor v ose C. Po obvodu je deska lemována průvlaky výšky 500mm a tloušťky 300mm.

Deska je dále narušena šesticí kruhových otvorů pro světlíky, jež mají průměr 2m. Výztuž desky a rovněž olemování těchto otvorů výztuží musí být provedeno řádně a v souladu s platnými EC normami. Vzhledem k bezhřibovému charakteru desky je důležitá rovněž výztuž na propíchnutí, jež je nyní navržená pomocí ohybů – tento způsob vyztužení může být zaměněn za vyztužení např. pomocí smykových trnů a podobně odpovídajících parametrů a zajišťující dostatečnou smykovou únosnost v těchto místech. Veškeré prostupy musí být provedeny v souladu s konečnou stavební částí projektu – tedy dle jednotlivých technologií – může se stát, že během koordinace všech profesí v konečné fázi projektu - nebyly všechny tyto prostupy do statické části zaneseny nebo byla jejich pozice či velikost upravena!

**Vodorovná konstrukce nad 1.NP, h.h. desky +6,380**

Monolitická deska je navržena jako lokálně podepřená, bezhřibová, v osách 3 a 4 mezi osami C-E je doplněna obrácenými vysokými monolitickými průvlaky celkové výšky 1220mm (1000mm nad h.h. desky). Tyto průvlaky jsou nutné vzhledem k absenci sloupových podpor v ose D. Rovněž do středu těchto sloupů přichází shora sloupy horního podlaží.

Vzhledem k bezhřibovému charakteru desky je důležitá rovněž výztuž na propíchnutí, jež je nyní navržená pomocí ohybů – tento způsob vyztužení může být zaměněn za vyztužení např. pomocí smykových trnů a podobně odpovídajících parametrů a zajišťující dostatečnou smykovou únosnost v těchto místech.

Deska je dále narušena četnými otvory a prostupy. Výztuž desky a rovněž olemování těchto otvorů výztuží musí být provedeno řádně a v souladu s platnými EC normami.

Veškeré prostupy musí být provedeny v souladu s konečnou stavební částí projektu – tedy dle jednotlivých technologií – může se stát, že během koordinace všech profesí v konečné fázi projektu - nebyly všechny tyto prostupy do statické části zaneseny nebo byla jejich pozice či velikost upravena!

Po obvodě této desky budou v rámci dodavatelské výrobní a dílenské dokumentace vytvořena kování pro kotvení svislých ramenátů konstrukce opláštění – poloha a velikost musí být provedena dle dodavatelsko výrobní dokumentace ocelové konstrukce, respektive detailu přípoje.

**Vodorovná konstrukce mezipatra nad 1.NP, h.h. desky +3,230**

Monolitická deska je navržena částečně jako lokálně podepřená, bezhřibová a částečně jako uložená na ztužující stěny a na průvlaky.

Vzhledem k bezhřibovému charakteru desky je důležitá rovněž výztuž na propíchnutí, jež je nyní navržená pomocí ohybů – tento způsob vyztužení může být zaměněn za vyztužení např. pomocí smykových trnů a podobně odpovídajících parametrů a zajišťující dostatečnou smykovou únosnost v těchto místech.

Deska je dále narušena četnými otvory a prostupy. Výztuž desky a rovněž olemování těchto otvorů výztuží musí být provedeno řádně a v souladu s platnými EC normami.

Veškeré prostupy musí být provedeny v souladu s konečnou stavební částí projektu – tedy dle jednotlivých technologií – může se stát, že během koordinace všech profesí v konečné fázi projektu - nebyly všechny tyto prostupy do statické části zaneseny nebo byla jejich pozice či velikost upravena!

Deska dle architekta stavby je v této statické části kreslena a armována v tloušťce 250mm s horní hranou na 3,230m , přičemž orpoti stavební části je úroveň podlahy o 20mm níž. Architekt stavby požaduje provedení této desky jako pohledový beton – vzhledem k problematice monolitických pohledových betonů a rovněž z technologickýxh důvodů – zda-li bude vůbec možné tuto úroveň zakrýt před podnebními vlivy. Tedy je zde ponechána výšková rezerva 20mm pro stěrky či jiné opatření povrchu stavby – musí být konzultováno s architektem stavby před zahájením stavby. Až v případě, že se nepodaří mezi dodavatelem a architektem najít společné vhodné technické i estetické východisko, bude zde použita dlažba – odsud tedy snížení o 20mm.

**Mezipodesty na úrovních h.h. +4,855 a +2,090m.**

Jedná se o monolitické desky s ozuby pro prefa schodiště, u nichž platí stejně jako u desky mezipatra na +3,230, že úroveň podlahy je oproti stavební části projektu o 20mm níž.

Architekt stavby požaduje provedení této desky jako pohledový beton – vzhledem k problematice monolitických pohledových betonů a rovněž z technologických důvodů ( zda-li bude vůbec možné tuto úroveň zakrýt před podnebními vlivy). Tedy je zde ponechána výšková rezerva 20mm pro stěrky či jiné opatření povrchu stavby – musí být konzultováno s architektem stavby před zahájením stavby. Až v případě, že se nepodaří mezi dodavatelem a architektem najít společné vhodné technické i estetické východisko, bude zde použita dlažba – odsud tedy snížení o 20mm.

**Konstrukce schodiště a betonového zábradlí.**

Jednotlivá ramena schodiště jsou uvažována jako prefabrikovaná přímá ramena s uložením na ozub s přerušením akustického mostu na obou stranách i podél stěn schodiště. Schodišťová ramena budou provedna jako pohledová, jejich šířka činí 1100mm. Na tyto schodišťové desky budou osazeny prefabrikované zábradelní desky jež budou loženy na zazubenou spáru schodišťové desky , osazeno na trny a stabilizovány kováním případně vzájemným spojením mezi jednotlivými zábradelními stěnami..

**Sloupy a ztužující stěny**

Sloupy až po úroveň 6,380m jsou rozměrů 400x400 nad dále pokračují rozměru 300x300mm, jsou v patě vetknuty a na všech úrovních rámově spojeny s deskou či průvlaky. Ztužující stěny jsou vytaženy pouze po úroveň +6,380 a jsou tloušťky 250mm.

**Vnitřní příčky a nenosné dělící stěny**

Příčky budou vždy v hlavě umožňovat průhyb ŽB konstrukce (distance + boční vedení hlavy stěny) , rovněž věnce těchto příček jež jsou součástí stavební části projektu budou propojeny se sloupy pomocí dodatečně vlepené výztuže a jejím stykováním s podélnou výztuží věnců. Tam kde to stabilita příček vyžaduje budou tyto dále spojeny se svislými ŽB konstrukcemi stěnovými sponami – tedy zazděním do spár zdiva a zakotvením do ŽB.

V.F.1.2.1.04.1.1.B) DEFINITIVNÍ PRŮŘEZOVÉ ROZMĚRY JEDNOTLIVÝCH KONSTRUKČNÍCH PRVKŮ

Deska nad 2.NP (h.h.9,950 – tl. 220mm, obvodový lem 300mm pod spodní hranu desky,průvlaky P4 v ose 3 a 4 výšky 1200mm

deska nad 1.NP (h.h. +6,380) – tl.250mm, průvlaky v osách 3 a 4 výšky 1200mm.

Deska mezipatra ( h.h. +3,230m) tl. 250mm.

Tloušťka schodišťových desek min. 160mm, tl. schodišťových zábradelních panelů 100mm.

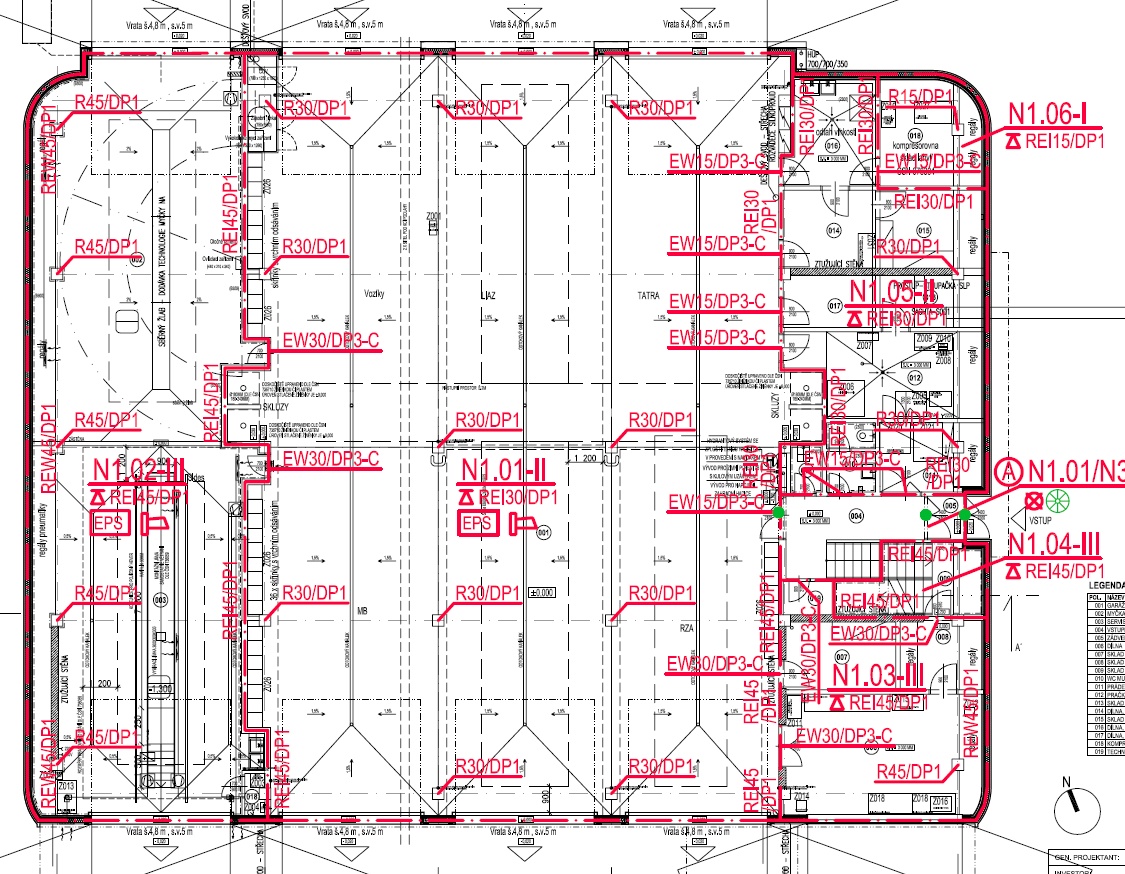
Sloupy až po úroveň +6,380 – 400x400mm nad budou 300x300mm.

Základová deska tl.300mm, ploché hlavice základové desky v místě sloupů celkové tloušťky 500mm, obvodové pasy celkové výšky 1050mm.

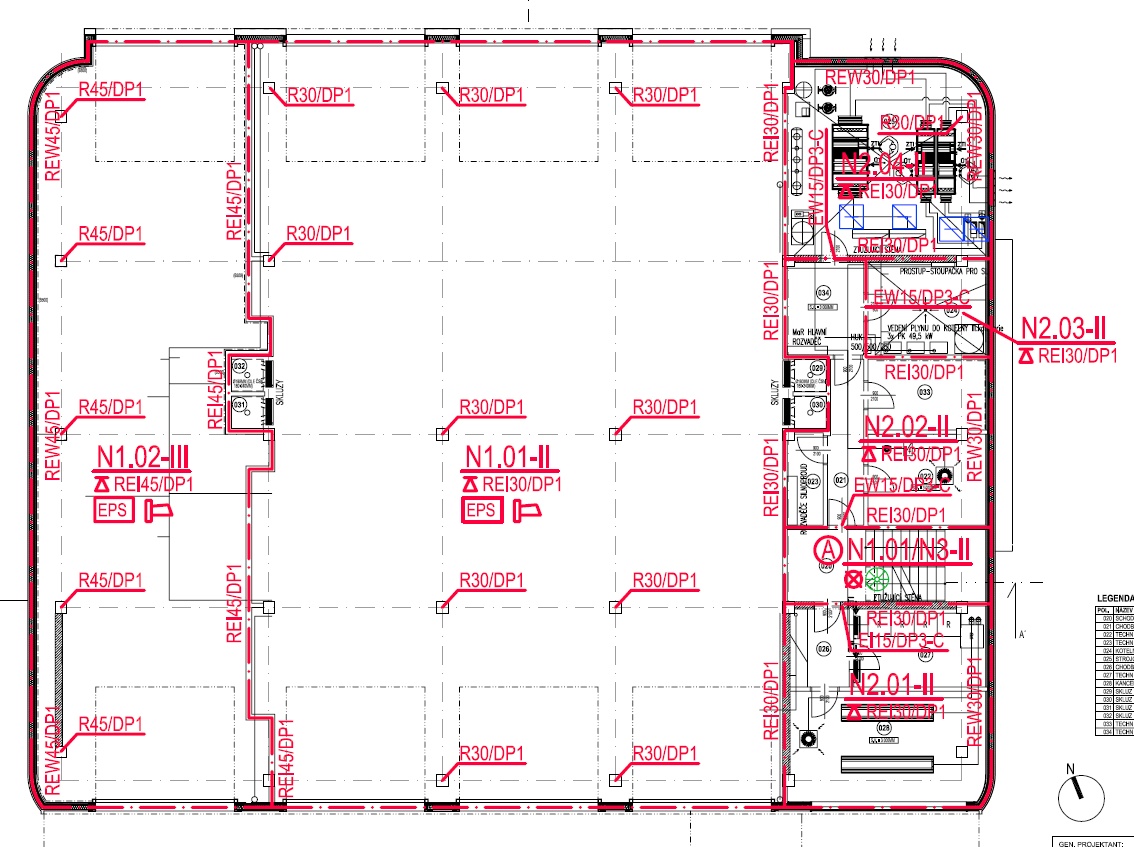
V.F.1.2.1.04.1.1.I) POŽADAVKY NA PROTIPOŽÁRNÍ OCHRANU KONSTRUKCÍ

Viz. Architektonicko - Stavební část projektu. Požární odolnost ŽB konstrukcí bude zajištěna adekvátní velikostí prvků a dodržením minimální osové vzdálenosti výztuže od líce prvku dle ČSN EN 1992-1-2.

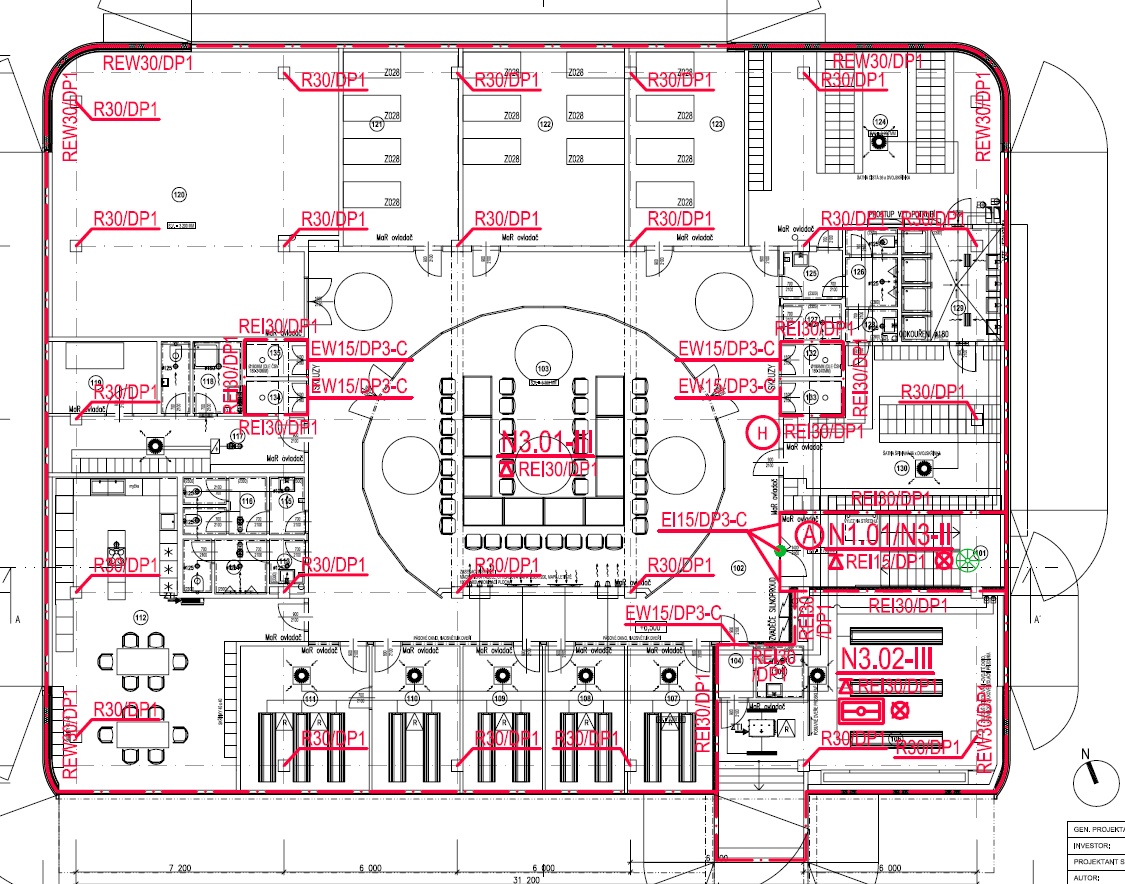
Ač je celková zpráva součásti kompletního projektu v následujících výřezech jsou jednotlivá patra s požadavky na PO po jednotlivých prvcích :



1.Nadzemní podlaží



2.Nadzemní podlaží



3.Nadzemní podlaží

V.F.1.2.1.04.1.1.J) SEZNAM POUŽITÝCH PODKLADŮ

Inženýrsko-geologický průzkum, Ing. Dan Balůn, 19.1.2011

Archetektonicky stavební část projektu - FA PAROLLI, s.r.o. – elektronicky

V.F.1.2.1.04.1.1.K) POŽADAVKY NA BEZPEČNOST PŘI PROVÁDĚNÍ NOSNÝCH KONSTRUKCÍ

Práce budou prováděny v souladu s vyhláškou č. 324/1990 Sb. Českého úřadu bezpečnosti práce a ČBÚ. Požární bezpečnost musí být zajištěna ve smyslu zákona č. 91/1995 Sb. a vyhlášky MV č. 21/1996 Sb. Manipulace se sypkými hmotami včetně jejich skladování musí odpovídat vyhlášce MPSV č. 12/1995 Sb. Pracovní a ochranné pomůcky pracovníků musí odpovídat vyhlášce MPSV č. 204/1994. Pracovníci musí být před zahájením prací seznámeni s technologickými postupy a s příslušnými bezpečnostními předpisy. Dále musí být seznámeni a musí se řídit bezpečnostními předpisy a pravidly jednotlivých dodavatelů, souvisejícími s realizací díla. Otvory v zemi musí být chráněny plným překrytím.

Práce budou prováděny v souladu s  technologickými předpisy dodavatele a ČSN EN 1536 a ČSN 73 1201.

V případě odlišností od uvažovaných geologických poměrů budou práce přerušeny a bude přivolán projektant a geolog.

###### IV.F.1.2.1.04.2. Výkresová část

11-11-16-IV.F.1.2.1.04.2.TZ – TECHNICKÁ ZPRÁVA

11-11-16-IV.F.1.2.1.04.2.SPB – STATICKÝ POSUDEK

11-11-16-IV.F.1.2.1.04.2.001 – VÝKRES TVARU - ZÁKLADOVÁ DESKA

11-11-16-IV.F.1.2.1.04.2.002 - VÝKRES TVARU - DESKA MEZIPATRO +3,230

11-11-16-IV.F.1.2.1.04.2.003 - VÝKRES TVARU - DESKA 1.NP +6,380

11-11-16-IV.F.1.2.1.04.2.004 - VÝKRES TVARU - DESKA STŘEŠNÍ +9,950

11-11-16-IV.F.1.2.1.04.2.005 - VÝKRES TVARU - ŘEZY A-A, B-B

**11-11-16-IV.F.1.2.1.04.2.010 - VÝKAZ VÝZTUŽE - DESKA PATRO +9,950**

**11-11-16-IV.F.1.2.1.04.2.011 - VÝKRES VÝZTUŽE - DESKA MEZIPATRO +3,230**

**11-11-16-IV.F.1.2.1.04.2.012 - VÝKAZ VÝZTUŽE - DESKA MEZIPATRO +3,230**

**11-11-16-IV.F.1.2.1.04.2.013 - VÝKRES VÝZTUŽE - DESKA PATRO +6,380 DOLNÍ**

**11-11-16-IV.F.1.2.1.04.2.014 - VÝKRES VÝZTUŽE - DESKA PATRO +6,380 HORNÍ**

**11-11-16-IV.F.1.2.1.04.2.015 - VÝKRES VÝZTUŽE - DESKA PATRO +6,380 - ŘEZY**

**11-11-16-IV.F.1.2.1.04.2.016 - VÝKRES VÝZTUŽE - DESKA PATRO +6,380 – ŘEZY**

**11-11-16-IV.F.1.2.1.04.2.017 - VÝKAZ VÝZTUŽE - DESKA PATRO +6,380**

**11-11-16-IV.F.1.2.1.04.2.018 - VÝKRES VÝZTUŽE - DESKA PATRO +9,950 DOLNÍ**

**11-11-16-IV.F.1.2.1.04.2.019 - VÝKRES VÝZTUŽE - DESKA PATRO +9,950 HORNÍ**

**11-11-16-IV.F.1.2.1.04.2.020 - VÝKRES VÝZTUŽE - DESKA PATRO +9,950 – ŘEZY**

**11-11-16-IV.F.1.2.1.04.2.021 - VÝKRES VÝZTUŽE - SLOUPY**

**11-11-16-IV.F.1.2.1.04.2.022 - VÝKRES VÝZTUŽE – STĚNY**

**11-11-16-IV.F.1.2.1.04.2.023 - VÝKRES VÝZTUŽE – DESKA PATRO -0,380 DOLNÍ**

**11-11-16-IV.F.1.2.1.04.2.024 - VÝKRES VÝZTUŽE – DESKA PATRO -0,380 HORNÍ**

**11-11-16-IV.F.1.2.1.04.2.025 - VÝKRES VÝZTUŽE – DESKA PATRO -0,380 ŘEZY**

**11-11-16-IV.F.1.2.1.04.2.026 - VÝKRES VÝZTUŽE – DESKA PATRO -0,380 ŠACHTY**

**11-11-16-IV.F.1.2.1.04.2.027 - VÝKAZ VÝZTUŽE – DESKA PATRO -0,380**

11-11-16-IV.F.1.2.2.04.2.SPO – STATICKÝ POSUDEK

11-11-16-IV.F.1.2.2.04.2. 050 - OK ROZHLEDNY

11-11-16-IV.F.1.2.2.04.2. 051 - KONSTRUKCE POD VZT

11-11-16-IV.F.1.2.2.04.2. 052 - OK OPLÁŠTĚNÍ

11-11-16-IV.F.1.2.2.04.2. 053 - SERVISNÍ PLOŠINA K ANTÉNĚ, ANTÉNA

11-11-16-IV.F.1.2.2.04.2. 054 - SJEZDOVÉ TYČE, TYČ PRO PULSAR

11-11-16-IV.F.1.2.2.04.2. 055 - VÝKAZ MATERIÁLŮ

IV.F.1.2.1.04.2.A) ZÁKLADY (PLOŠNÉ)

Základové konstrukce jsou navrženy jako plošné – tedy jako základová deska tl. 300mm, ploché hlavice základové desky v místě sloupů celkové tloušťky 500mm, obvodové pasy celkové výšky 1050mm.

Základová spára je uvažována na vyměněném podloží – násyp tl. min. 300mm o hodnotách Edef,2=45MPa, Edef,2/Edef,1 < 2,5 , štěrk je uvažován frakce 0-32 s maximálním podílem jemných částic do 15%. Je nutno doržet aby nedošlo ke vzlínaní srážkové vody při vyšším obsahu jemných částic alternativně upravit frakci na 16-32 s ohledem na dobrou zhutnitelnost vrstvy. Po celé ploše pod násypy je navržena geotextílie 300g/m2.

Vzhledem k nebezpečnému rozbřídání základové spáry v případě jejím zaplavení srážkovou vodou je nutné během provádění výkopových prací a během provádění podsypu na tuto skutečnost brát zřetel.

**Po celém obvodu konstrukce je nutné provést trvalou obvodovou drenáž se zaústěním do kanalizace nebo vsaků.**

Inženýrsko-Geologický průzkum jež byl vypracován Ing.D.Balůnem v lednu 2011 byl, vzhledem k nejisté poloze letištní kabeláže a rozvodů, omezen na možnost provedení pouze jedné vrtané sondy a dále byly použity archivní sondy v oblasti objektu. Z těchto sond vyplývá možnost výrazné proměny podkladních vrstev – jejich vykliňování a změna geotechnických charakteristik po půdorysu stavby. Celý objekt byl navržen jako založený na desce a štěrkovém podsypu (cca 300mm) nicméně stále není známa poloha a velikost rozvodů či případných jejich kolektorů. Z tohoto důvodu je ntutné před zahájením úpravy základové spáry, tedy po provedení výkopů, přizvat na stavbu geologa i statika konstrukce a dle skutečné pozice rozvodů a dle jakosti základové spáry (jež jistě bude i velmi záviset na ročním období - podnebí). Geolog po odkrytí rozvodů doplňující geotechnický průzkum pomocí strojní dynamické penetrace s cílem určit skutečnou míru změny charakteru základové spáry po půdoryse stavby a ovliněných vrstev v deformační zóně základů.

**Závěrem tohoto průzkumu může být úprava mocnosti štěrkového podsypu a jeho provádění či návrh jiné stabilizace základové spáry, v krajním případě lokální úprava základových konstrukcí především vzhledem ke skutečné poloze rozvodů. Mocnost podsypu bude jistě záležet i na ročním období v níž bude úprava základové spáry prováděna.**

Při provádění nosných konstrukcí je potřeba dodržovat platné normy a zažité postupy.

DOPLNĚNÍ PRO ZHOTOVITELE STAVBY

Na veškeré železobetonové konstrukce musí být zhotovena **Dodavatelsko-výrobní dokumentace** a tato bude předložena autorskému dozoru k písemnému odsouhlasení. Předložené výkresy dokumentaci odpovídají stupni realizační dokumentace – vystihují nutné plochy výztuže v jednotlivých statických detailech a prvcích konstrukce – během dodavatelsko výrobní dokumentace je nutné tuto výztuž vykázat dle požadavků na výrobu výsledného dodavatele stavby. Rovněž rozdělovací výztuž a další konstrukční výztuž bude upravena či doplněna dle dodavatelsko výrobní dokumentace.

Bez něj není možné zahájit práci v žádné z jednotlivých statických částí objektu.

#### IV.F.1.2.2.04. Kovové nosné konstrukce SO 04 HZSp

###### IV.F.1.2.2.04.1. Technická zpráva

IV.F.1.2.2.04.1.A) POPIS NAVRŽENÉHO KONSTRUKČNÍHO SYSTÉMU STAVBY, VÝSLEDEK PRŮZKUMU STÁVAJÍCÍHO STAVU NOSNÉHO SYSTÉMU STAVBY PŘI NÁVRHU JEJÍ ZMĚNY

Jedná se o ocelové konstrukce opláštění, konstrukci pod vzduchotechnické jednotky na střeše a rozhlednu v 1.N.P.

Opláštění – bude v zásadě kotveno do základů a střechy pomocí ramenátů ve tvaru „C“. Přesnější popis a poloha, viz. Výkresová dokumentace.

OK pod VZT – ocelový rám ve výšce 750mm nad úrovní střechy kotvený kloubově do střešní desky. Přesnější popis a poloha, viz. Výkresová dokumentace.

OK rozhledny. Ocelová konstrukce kotvena do desky 1.N.P. a střešní desky. Jedná se o jednoduchou konstrukci z jacklů ztužených ve střešní rovině kulatinami. Přesnější popis a poloha, viz. Výkresová dokumentace.

OK stožáru antény. Ocelová konstrukce kotvena do střešní desky. Jedná se o trubku vetknutou do střešní desky. Profil trubky je odstupňován dle využití průřezu ve třetinách délky stožáru. Přesnější popis a poloha, viz. Výkresová dokumentace.

OK revizní plošiny stožáru antény. Ocelová konstrukce kotvena do střešní desky. Rámová konstrukce kloubově kotvená do střešní desky. Přesnější popis a poloha, viz. Výkresová dokumentace.

OK skluzných tyčí. Skluzné tyče prochází celou výškou budovy. K základové desce jsou kotveny kloubově. Ke střešní desce jsou kotveny kloubově s možností svislé dilatace. Přesnější popis a poloha, viz. Výkresová dokumentace.

OK stožáru pulsaru. Ocelová konstrukce kotvena do střešní desky. Jedná se o trubku vetknutou do střešní desky. Přesnější popis a poloha, viz. Výkresová dokumentace.

IV.F.1.2.2.04.1.B) NAVRŽENÉ VÝROBKY, MATERIÁLY A HLAVNÍ KONSTRUKČNÍ PRVKY

Ocel - S 235

IV.F.1.2.2.04.1.C) HODNOTY UŽITNÝCH, KLIMATICKÝCH A DALŠÍCH ZATÍŽENÍ UVAŽOVANÝCH PŘI NÁVRHU NOSNÉ KONSTRUKCE

ZATÍŽENÍ STÁLE:

VLASTNÍ TÍHA O.K.

Vlastní váha konstrukce počítá použitý software ESA PT

z katalogových profilů

OBVODOVÝ PLÁŠŤ

Uvažované zatížení obvodovým pláštěm je 1kN/m2

PLOŠINY

Uvažované zatížení pororoštovými prvky je 0,4kN/m2

REGÁLY

Uvažované přitížení v regálech 1,0kN/m2

SKLO ROZHLEDNY

Uvažovaná hmotnost tabule skla na 1m2 0,75kN/m2

STŘEŠNÍ PLÁŠŤ ROZHLEDNY

Uvažované zatížení obvodovým pláštěm je 1kN/m2

zatížení NAHODILÉ:

ZATÍŽENÍ UŽITNÉ:

Užitné zatížení pro stropní konstrukce bylo stanoveno v souladu s platnými EN 1991-1-1. Pro obytné plochy a ostatní plochy bylo uvažováno zatížení užitné zařazení A, B, C3 a C4 tab 6.2.

Užitné zatížení pro střešní konstrukce bylo stanoveno v souladu s platnými EN 1991-1-1 0,75 kN/m2. Toto zatížení nabývá menších hodnot než zatížení sněhem a tedy nebylo ve výpočtu zohledněno.

ZATÍŽENÍ KLIMATICKÉ:

Zatížení sníh: DLE ČSN EN 1991-1-3 /Z1 2006

oblast I (sk = 0,7 kN.m-2)

Zatížení vítr: DLE ČSN EN 1991-1-4

oblast 2 (vb,0 = 25,0m/s)

IV.F.1.2.2.04.1.D) NÁVRH ZVLÁŠTNÍCH, NEOBVYKLÝCH KONSTRUKCÍ, KONSTRUKČNÍCH DETAILŮ, TECHNOLOGICKÝCH POSTUPŮ

V místě napojení ocelové konstrukce opláštění k základové a střešní desce jsou ocelové profily IPE skruženy. Poloměr skružení je 1900mm. Rozmístění a tvary skružených prvku viz. Výkresová dokumentace.

IV.F.1.2.2.04.1.E) TECHNOLOGICKÉ PODMÍNKY POSTUPU PRACÍ, KTERÉ BY MOHLY OVLIVNIT STABILITU VLASTNÍ KONSTRUKCE, PŘÍPADNĚ SOUSEDNÍ STAVBY

Při provádění nosných konstrukcí je potřeba dodržovat platné normy a zažité postupy. Žádné zvláštní technologické podmínky ani postup prací není potřeba řešit.

IV.F.1.2.2.04.1.F) ZÁSADY PRO PROVÁDĚNÍ BOURACÍCH A PODCHYCOVACÍCH PRACÍ A ZPEVŇOVACÍCH KONSTRUKCÍ ČI PROSTUPŮ

Žádné bourací práce nejsou předmětem tohoto projektu.

IV.F.1.2.2.04.1.G) POŽADAVKY NA KONTROLU ZAKRÝVANÝCH KONSTRUKCÍ

Kontrolu a přejímku zakrývaných konstrukcí provádí v rozsahu své působnosti osoba vykonávající stavební dozor a to v součinnosti s dodavatelskou firmou a v souladu s §153 /odst. 3 z. č. 183/2006 sb.

Zhotovení a dodávka nosných konstrukcí se řídí požadavky uvedenými v ČSN P ENV 13670-1 „Provádění betonových konstrukcí. Část 1“. V případě odůvodněných přísnějších požadavků výrobních či montážních tolerancí, než jsou uvedeny v normách, budou tyto stanoveny v dalších stupních technické dokumentace - Projektu pro provedení stavby a dokumentace dodavatelské.

IV.F.1.2.2.04.1.H) SEZNAM POUŽITÝCH PODKLADŮ, ČSN, TECHNICKÝCH PŘEDPISŮ, ODBORNÉ LITERATURY, SOFTWARE

ČSN EN 1991-1-1 Zatížení kci- Obecná zatížení- Objemové tíhy … ČSN EN 1991-1-3 Zatížení kci- Obecná zatížení- Zatížení sněhem, včetně změny Z1

ČSN EN 1991-1-4 Zatížení kci- Obecná zatížení- Zatížení větrem

ČSN EN 1991-3 Zatížení kci- Zatížení kci- Zatížení od jeřábu a strojního vybavení

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

ČSN EN 1993-1-11 Navrhování ocelových kcí- Navrhování ocelových tažených prvků

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

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

ČSN EN 1993-1-5 Navrhování ocelových kcí- Boulení stěn

ČSN EN 1993-1-8 Navrhování ocelových kcí- Navrhování styčníky

ČSN EN 1993-1-9 Navrhování ocelových kcí- Únava

J. Hořejší, J. Šafka a kol.- Statické tabulky

IV.F.1.2.2.04.1.I) SPECIFICKÉ POŽADAVKY NA ROZSAH A OBSAH DOKUMENTACE PRO PROVÁDĚNÍ STAVBY, PŘÍPADNĚ DOKUMENTACE ZAJIŠŤOVANÉ JEJÍM ZHOTOVITELEM

V době zpracování projektové dokumentace nejsou známy žádné specifické požadavky na obsah projektové dokumentace.

V.F.1.2.2.04.1.1.B) DEFINITIVNÍ PRŮŘEZOVÉ ROZMĚRY JEDNOTLIVÝCH KONSTRUKČNÍCH PRVKŮ

Viz výkresová dokumentace ocelových konstrukcí

V.F.1.2.2.04.1.1.D) ÚDAJE O POŽADOVANÉ JAKOSTI NAVRŽENÝCH MATERIÁLŮ

Ocel S235

Nátěrové systémy OK :

Veškeré RAL jednotlivých prvků se budou řídit architektonicko-stavební částí projektu.

Konstukce na střešní úrovní (vystavené klimatickým jevům) :

žárově zinkováno s uzavíracím nátěrem v RAL dle A.S. části projektu (RAL 9007).

C3 – exterier dle ČSN EN ISO 12944-2

Konstrukce uvnitř krom konstrukcí v myčce :

Nátěrový systém dle zatřídění

C2 – interier dle ČSN EN ISO 12944-2, RAL dle A.S. části projektu.

Nezakryté konstrukce v místě mycí linky :

**Veškeré tyto konstrukce budou opatřeny nátěrovým systém jež bude v rámci autorského dozoru konzultován a schválen pro použití v plánovaním prostředí myčky.**

POŽADAVKY NA PROTIPOŽÁRNÍ OCHRANU KONSTRUKCÍ

Viz. Architektonicko - Stavební část projektu. Požární odolnost ocelové konstrukce bude zajištěna obklady a případnými podhledy. Ocelová konstrukce není navržena výpočtem na R15min.

Ač je celková zpráva součásti kompletního projektu v následujících výřezech jsou jednotlivá patra s požadavky na PO po jednotlivých prvcích viz odstavec V.F.1.2.1.04.1.1.I. této zprávy.

V.F.1.2.2.04.1.1.J) SEZNAM POUŽITÝCH PODKLADŮ

Archetektonicky stavební část projektu - FA PAROLLI, s.r.o. – elektronicky

V.F.1.2.2.04.1.1.K) POŽADAVKY NA BEZPEČNOST PŘI PROVÁDĚNÍ NOSNÝCH KONSTRUKCÍ

Práce budou prováděny v souladu s vyhláškou č. 601/2006 Sb. Českého úřadu bezpečnosti práce a ČBÚ. Požární bezpečnost musí být zajištěna ve smyslu zákona č. 91/1995 Sb. a vyhlášky MV č. 246/2001 Sb. Manipulace se sypkými hmotami včetně jejich skladování musí odpovídat vyhlášce MPSV č. 38/2003 Sb. Pracovní a ochranné pomůcky pracovníků musí odpovídat vyhlášce MPSV č. 498/2001 Sb. Pracovníci musí být před zahájením prací seznámeni s technologickými postupy a s příslušnými bezpečnostními předpisy. Dále musí být seznámeni a musí se řídit bezpečnostními předpisy a pravidly jednotlivých dodavatelů, souvisejícími s realizací díla. Otvory v zemi musí být chráněny plným překrytím.

Práce budou prováděny v souladu s  technologickými předpisy dodavatele a ČSN EN 1536 a ČSN 73 1201.

V případě odlišností od uvažovaných geologických poměrů budou práce přerušeny a bude přivolán projektant a geolog.

###### IV.F.1.2.2.04.2. Výkresová část

11-11-16-IV.F.1.2.2.04.2. 050 OK ROZHLEDNY

11-11-16-IV.F.1.2.2.04.2. 051 KONSTRUKCE POD VZT

11-11-16-IV.F.1.2.2.04.2. 052 OK OPLÁŠTĚNÍ

11-11-16-IV.F.1.2.2.04.2. 053 SERVISNÍ PLOŠINA K ANTÉNĚ, ANTÉNA

11-11-16-IV.F.1.2.2.04.2. 054 SJEZDOVÉ TYČE, TYČ PRO PULSAR

11-11-16-IV.F.1.2.2.04.2. 055 VÝKAZ MATERIÁLŮ

###### V.F.1.7.04. Požadavky na součinnost ostatních profesí

V.F.1.7.04.1. Stavebně konstrukční část

V.F.1.7.04.2. Požárně bezpečnostní řešení

V.F.1.7.04.3. Zařízení pro vytápění staveb

V.F.1.7.04.4. Zařízení pro ochlazování staveb

V.F.1.7.04.5. Zařízení vzduchotechniky

V.F.1.7.04. 6. Zařízení pro měření a regulaci

V.F.1.7.04.7. Elektrická požární signalizace

V.F.1.7.04.8. Plynová zařízení

V.F.1.7.04.9. Zařízení silnoproudé elektrotechniky včetně bleskosvodů

V.F.1.7.04.10 Zařízení slaboproudé elektrotechniky

DOPLNĚNÍ PRO UŽIVATELE

Užívatel navržené a posouzené konstrukce si musí být plně vědom podmínek a předpokladů užívání objektu, ty jsou obecně platné podle stávajících norem ČSN EC a dalších předpisů, případné výjimky jsou definovány v této zprávě.

Konstrukce musí být za provozu řádně udržována. Celkový stav konstrukce bude zjišťován pravidelně se opakujícími prohlídkami prováděnými odborně způsobilou osobou. Součástí pravidelných prohlídek prováděných investorem, majitelem nebo provozovatelem objektu je mimo jiné i kontrola funkčnosti střešních vpustí, žlabů a přepadů. V zimním období je nutná kontrola zatížení střešní konstrukce výškou sněhové pokrývky v porovnání s návrhovou hodnotou zatížení střechy a případné odklízení sněhu pří nadnormativních hodnotách.

DOPLNĚNÍ PRO ZHOTOVITELE STAVBY

Na veškeré železobetonové a ocelové konstrukce musí být zhotovena **Dodavatelsko-výrobní dokumentace** a tato bude předložena autorskému dozoru k písemnému odsouhlasení. Bez něj není možné zahájit práci v žádné z jednotlivých statických částí objektu.