



Hlavní inženýr projektu:
ING. MARTIN FORAL
Vedoucí projektant zakázky:
ING. MARTIN FORAL

Investor:
NEMOCNICE HUSTOPEČE p.o.
BRNĚNSKÁ 716/41, HUSTOPEČE PSČ 693 01
Tel. +420 519 407 311 <http://www.nemocnicehustopece.cz/>

Profese:

STATIKA

Zpracovatel dílu:

A + Z PROJEKT TEAM, spol. s r.o., Veveří 46, 602 00 Brno
Tel: +420 532 268 330 Mob: +420 731 117 447
E-mail: utikal@apluszprojekt.cz

Autorizace:

Odpovědný projektant:

ING. ALEŠ UTÍKAL

Vypracoval:

ING. ALEŠ UTÍKAL

Kontroloval:

ING. ZDENA ŠOBROVÁ

Akce:

NEMOCNICE HUSTOPEČE

ÚPRAVA BÝVALÝCH PROSTOR JIP NA REHABILITAČNÍ PRACOVISTĚ

Zakázkové číslo:

JDS 17 - 2017

Paré:

Datum:

07 - 2017

Formát:

Objekt:

REHABILITAČNÍ ODDĚLENÍ

SO 01

Stupeň:

DSP + DPS

Obsah:

TECHNICKÁ ZPRÁVA

Měřítko:

Číslo výkresu:

D1.02-001

TECHNICKÁ ZPRÁVA

Stavebně-konstrukční část projektu pro stavební povolení a pro provedení stavby

1. ÚVOD

Předmětem projektu pro stavební povolení a pro provedení stavby jsou stavební úpravy stávajícího prostoru nově vzniklé rehabilitační části Nemocnice Hustopeče, která se nachází v katastrálním území obce Hustopeče u Brna.

Stavební úpravy budou provedeny v části stávajícího prostoru JIP. Tyto prostory se nachází ve stávající hlavní budově v prostorech 1.NP v jihozápadní části objektu. Prostory budou upraveny pro nové využití rehabilitačního pracoviště. Stavební úpravy stavebně konstrukční části budou spočívat především v provedení nových otvorů a prostupů stávajícími nosnými konstrukcemi.

2. PODKLADY

Podkladem pro vypracování projektové dokumentace byly:

- [1] Projektová dokumentace včetně výkresů architektonicko-stavební části projektu pro provedení stavební části
- [2] PBŘ
- [3] Obhlídka stávajícího objektu a sondy k stávajícím konstrukcím
- [4] Původní projektová dokumentace „ HUSTOPEČE NEMOCNICE – PŘÍSTAVBA I. “ vypracovaná v 11/1990 firmou VOJENSKÉ STAVBY, o.p.
- [5] Normy systému EUROKOD (ČSN EN 1990 až ČSN EN 1999) v platném znění a na ně navazující normy ČSN, ČSN EN, ČSN ISO v platném znění
- [6] ČSN 731201:2010 Navrhování betonových konstrukcí pozemních staveb
- [7] Připravovaná změna „Národní aplikační dokument k ČSN EN 1997-1“ z 18.3.2013
- [8] ČSN 732604:2012 Ocelové konstrukce – Kontrola a údržba ocelových konstrukcí pozemních a inženýrských staveb
- [9] ČSN ISO 13822 Zásady navrhování konstrukcí – Hodnocení existujících konstrukcí

3. MECHANICKÁ ODOLNOST A STABILITA

a/ Konstrukce jsou navrženy na požadovanou únosnost a stabilitu dle platných norem – viz výše. Konstrukce vyhovují všem kritériím ČSN a požadovaným hodnotám investora vyplývajícím z účelu jednotlivých částí objektu.

b/ Konstrukce jsou navrženy na požadovanou deformaci (průhyb, sedání, pootočení) a šířku trhlin dle platných norem – viz výše. Konstrukce vyhovují všem kritériím ČSN a požadovaným hodnotám investora vyplývajícím z účelu jednotlivých částí objektu.

c/ Konstrukce jsou navrženy v souladu s požadavky ČSN tak, aby nedošlo k poškození jiných částí stavby nebo technického zařízení anebo instalovaného vybavení v důsledku většího přetvoření – viz bod b.

d/ Konstrukce jsou navrženy v souladu s požadavky ČSN tak, aby nedošlo k poškození staveb, komunikací a inženýrských sítí v okolí stavby důsledku přetvoření – viz bod b.

e/ Konstrukce jsou navrženy tak, aby lokální poškození nosné konstrukce od mimořádných nepředpokládaných zatížení (výbuch, náraz vozidla či letadla, . . .) nezpůsobil destrukci celé konstrukce. Konstrukce jsou navrženy tak, aby lokální poškození nosné konstrukce od mimořádných nepředpokládaných zatížení nezpůsobil nepřiměřené škody nebo následky.

f/ Konstrukce jsou navrženy tak, aby nedošlo k poškození stavby vlivem nepříznivých účinků podzemních vod vyvolaných zvýšením nebo poklesem hladiny přilehlého vodního toku nebo dynamickými účinky povodňových průtoků, případně hydrostatickým vztlakem při zaplavení.

g/ Stavební konstrukce a stavební prvky jsou navrženy a provedeny v souladu s normovými hodnotami tak, aby po dobu plánované životnosti stavby vyhověly požadovanému účelu a odolaly všem účinkům zatížení a nepříznivým vlivům prostředí, a to i předvídatelným mimořádným zatížením, která se mohou běžně vyskytnout při provádění i užívání stavby.

h/ Stavba je navržena tak, aby byla zajištěna stabilita okolních terénů a svahů.

ch/ Konstrukce jsou navrženy v souladu s platným požárně bezpečnostním řešením stavby [2].

i/ Konstrukce je zařazena do třídy následku CC2 dle [5].

j/ Zákazník nenárokoval žádné zvláštní požadavky ohledně životnosti konstrukce. Konstrukce je navržena dle standardní 4. kategorie návrhové životnosti, tj. s informativní návrhovou životností 50 let dle [7].

k/ Stavba se nachází na území s charakteristikou „Velmi malé seizmicity“ a nemusí být posuzována na účinky přírodního zemětřesení dle metodiky uvedené v normě ČSN EN 1998-1.

l/ Zákazník nenárokoval žádné zvláštní požadavky ohledně mimořádného zatížení vozidla nebo výbuchem. Stavba není navržena na mimořádné zatížení dle ČSN EN 1991-1-7.

m/ Konstrukce se nenachází v záplavovém území. Konstrukce nejsou navrženy na mimořádné zatížení vyvolané povodní.

n/ Stavební pozemek se nenachází v blízkosti poddolovaného území. Stavba není posuzována dle ČSN 73 0039.

Na základě výše zmíněných faktů je zřejmé, že stavba vyhovuje z hlediska mechanické odolnosti a stability. Jednotlivé konstrukce jsou popsány v následujících bodech.

Konstrukce, které nejsou porušeny, nejsou nadměrně deformovány a u konstrukcí, u kterých se nemění statické schéma nebo zatížení (zatížení je stejné nebo menší než původní zatížení) byly posouzeny a hodnoceny dle [9]

4. STÁVAJÍCÍ STAV A BOURACÍ PRÁCE

4.1. STÁVAJÍCÍ STAV

Stávající objekt má v řešené části 3 nadzemní podlaží a 1 podzemní podlaží pod částí půdorysu. Objekt byl postaven na počátku minulého století jako tradiční zděná konstrukce. Původní byl objekt využíván jako školské zařízení (gymnázium), v 50. letech bylo využití změněno na zdravotnické zařízení.

V 90. letech byla tato část objektu rozšířena o dostavby.

Nosný systém je tvořen nosnými stěnami v podélném i příčném směru. Objekt je proveden jako jeden dilatační celek. Vodorovná tuhost je zajištěna tuhostí stěn. Objekt je založen plošně na základových pasech. Nosné stěny původního objektu jsou provedeny z pálených plných cihel, nosné stěny přístaveb jsou z keramických tvarovek CD 440/240/140 na maltu M5 –viz [4]. Stropy původního objektu jsou provedeny dle [3] jako železobetonové monolitické trámové stropy. Stávající betonový podhled je tvořen tenbou

betonovou deskou a rákosovou omítkou. Beton podhledu je značně pórovitý a špatné kvality, není možno kotvení těžších předmětů. Stropní konstrukce přístavby jsou dle [4] tvořeny ocelovými nosníky a cihelnými deskami Hurdis II s patkami. Ocelové nosníky jsou v osové vzdálenosti 1,30 m. V částech stropů jsou provedeny železobetonové desky z důvodů provedení prostupů.

Při obhlídce nebyly zjištěny statické poruchy nebo trhliny. Na základě [3] je možné konstatovat, že stávající objekt je stabilní a nevykazuje žádné statické poruchy nebo nadměrné deformace. Stávající konstrukce je ve smyslu [9] bezpečná a stabilní.

4.2. BOURACÍ PRÁCE

Rozsah bouracích prací je patrný z výkresové dokumentace a z [1].

Při bourání je nutné dodržovat tyto zásady:

- Před bouráním ověřit rozměry. Všechny rozdíly oproti projektové dokumentaci, které budou při stavbě zjištěny, budou neprodleně sděleny projektantovi. Projektant na základě zjištěných skutečností uváže případné změny projektu.
- Bourání bude nutno provádět šetrně, po záběrech, při bourání nesmí dojít k pádu větších částí na stávající konstrukce.
- Při bourání je třeba bourané a navazující konstrukce řádně zabezpečit - podepřít.
- Bourání bude prováděno odshora dolů.
- Bouraný materiál bude plynule odvážen mimo stavbu, nesmí dojít k hromadění bouraného materiálu v nadzemních podlažích.
- Bourání nosných konstrukcí nebo bourání konstrukcí ovlivňující statiku a stabilitu stavby musí být prováděno v součinnosti s vykládáním nových konstrukcí dle stavebně konstrukční části.

Bourání bude nutno provádět šetrně, po záběrech. Bourací práce v nosných konstrukcích budou prováděny současně se vkládáním nových konstrukcí, bourání konstrukcí bude prováděno od shora dolů. Postup bourání resp. postup prací je uveden na výkresové dokumentaci. Provizorní podepření bude navrženo a provedeno tak, aby byla zajištěna stabilita všech konstrukcí po celou dobu stavby – postup bourání a provizorní podepření bude navrženo dodavatelem. Před bouráním je třeba okolní konstrukce řádně zabezpečit - podepřít. Bude nutno důsledně dodržovat prováděcí a bezpečnostní předpisy pro bourací práce a práce při přestavbách – viz bod 9.

5. POPIS KONSTRUKCÍ

5.1 STÁVAJÍCÍ OBJEKT

Při obhlídce nebyly zjištěny statické poruchy nebo trhliny. Na základě [3] je možné konstatovat, že stávající objekt je stabilní a nevykazuje žádné statické poruchy nebo nadměrné deformace. Stávající konstrukce je ve smyslu [9] bezpečná a stabilní.

Stávající konstrukce, které nejsou porušeny, nejsou nadměrně deformovány a u konstrukcí, u kterých se nemění statický schéma nebo zatížení (zatížení je stejné nebo menší než původní zatížení) byly posouzeny a hodnoceny dle [9]. Stávající konstrukce, u kterých se nemění statický schéma nebo zatížení (zatížení je větší než původní zatížení), byly posouzeny dle [9].

Stávající konstrukce nebyly posouzeny na požární odolnost dle [5]. Požární odolnost je řešena v [2]

5.2. STAVEBNÍ ÚPRAVY

5.2.1 Stávající zděné konstrukce

Stávající zděné konstrukce vyhovují na nové zatížení. Stávající a nové zdivo bude pomocí kapes a trnů důkladně provázáno. V nosném zdivu není dovoleno provádět vodorovné drážky, mimo drážek uvedených na výkrese konstrukční části. Prostupy viz výkresy.

5.2.2 Nové otvory v nosných stěnách a nosných příčkách

Do otvorů budou jako překlady použity ocelové z válcovaných nosníků. Překlady budou uloženy na roznášecí betonové bloky (podkladky) výšky min 100 mm. Překlady budou uloženy do ostění min. 150 mm. Překlady budou prováděny postupně. Nejprve bude vybourána vodorovná drážka, provedeny roznášecí bloky v ostění z jedné strany stěny a osazen ocelový nosník. Po doklínování ocelového překladu bude stejným způsobem proveden překlad i z druhé strany stěny. Po provedení obou překladů bude zdivo komplet vybouráno a překlady budou vzájemně spojeny ocelovými pásky. Zdivo v nadpraží nutno pečlivě doklínovat a vyplnit rozpínavou maltou (eventuálně zatlučenou jemnou betonovou směsí).

Konstrukce bude provedena z oceli S235 JR+M, Veškeré ocelové konstrukce jsou zařazeny třídy provedení EXC2 dle ČSN EN 1090-2. Povrchová úprava ocelové konstrukce bude nátěr. Ocelové konstrukce nebyly posouzeny na požární odolnost dle [5], Požární odolnost je řešena v [2]. Požární odolnost bude zajištěna obklady – viz architektonicko-stavební část.

Podrobná specifikace viz bod 6.

5.2.3 Zazdění stávajících otvorů a nik

Zazdění stávajících otvorů bude provedeno plnými cihlami na celou tloušťku stěny. Nadpraží bude řádně doklínováno a zazděno cementovou maltou. Stávající a nové zdivo bude pomocí kapes a trnů důkladně provázáno.

5.2.4 Otvory pro VZT

Prostupy VZT - viz architektonicko stavební část. Prostupy budou provedeny pod stávajícím žb věncem. Výškové uspořádání prostupů je třeba upravit dle skutečné polohy a tvaru věnců. U některých prostupů bude pod stávající věnec podvlečen ocelový překlad.

Ocelové překlady tvořené dvojicí válcovaných nosníků L100/100/8 bude podvlečena pod stávající věnec. Překlady budou uloženy do ostění min. 100 mm. Po osazení bude překlad doklínován pomocí ocelových klínů.

Poloha prostupů případně rozměr prostupů bude při provádění konzultován s projektantem stavebně konstrukční části v rámci AD.

5.2.5 Stávající stropy

Stropy původního objektu jsou provedeny dle [3] jako železobetonové monolitické trámové stropy. Stávající betonový podhled je tvořen tenbou betonovou deskou a rákosovou omítkou. Beton podhledu je značně pórovitý a špatné kvality, není možno kotvení těžších předmětů. Stropní konstrukce přístavby jsou dle [4] tvořeny ocelovými nosníky a cihelnými deskami Hurdis II s patkami. Ocelové nosníky jsou v osové vzdálenosti 1,30 m. V částech stropů jsou provedeny železobetonové desky z důvodů provedení prostupů.

Poloha prostupů, případně rozměr prostupů, bude při provádění konzultován s projektantem stavebně konstrukční části v rámci AD.

Závěsy kotvené do stávajících stropů je třeba provést tak aby nebyla narušena statika konstrukcí

5.3. KONSTRUKCE PRO JEDNOTKU VZT

V místnosti 110 bude zavěšena jednotka VZT o hmotnosti max. 150 kg. Jednotka bude zavěšena na ocelový rám ve 4 bodech. Ocelový rám bude nákovek z boku do stávajících žb trámů.

Kotvení a poloha ocelového rámu (půdorysně i výškově) bude uzpůsobena skutečnému stavu. Poloha bude v rámci AD upravena. Před výrobou bude stávající konstrukce zaměřena a ocelová konstrukce bude upravena.

Ocelové konstrukce bude provedena z oceli S235 JR+M, veškeré ocelové konstrukce jsou zařazeny třídy provedení EXC2 dle ČSN EN 1090-2. Povrchová úprava ocelové konstrukce bude nátěr.

Na konstrukci není z hlediska PBR kladený žádný nárok.

Podrobná specifikace viz bod 6.

6. SPECIFIKACE MATERIÁLU, POSTUPU PROVÁDĚNÍ, POVRCHOVÉ ÚPRAVY A GEOMETRICKÉ TOLERANCE

6.1. OCELOVÉ KONSTRUKCE

6.1.1. Jakost materiálu a profily

- Válcovaná konstrukční ocel z nelegované oceli: **S235 JR+M dle ČSN EN 10025-2**
- Duté profily z nelegované oceli tvářené za tepla **S235 JRH dle ČSN EN 10210-1**
- Šrouby, matice a podložky:
 - šrouby pevnostní třídy 8.8 dle ČSN EN 24014
 - matice pevnostní třídy 8 dle ČSN EN 24032
 - podložky dle ČSN 021702
 - podložky pro dřevěné konstrukce dle ČSN 021727

6.1.2. Výroba a montáž

• Veškeré ocelové konstrukce jsou zařazeny třídy provedení EXC2 dle ČSN EN 1090-2. Ocelová konstrukce bude vyrobena a montována v souladu ČSN EN 1090-1, ČSN EN 1090-2. Konstrukce smí vyrábět a montovat pouze firma, která má k dané činnosti oprávnění ve smyslu ČSN EN 1090-1, ČSN EN 1090-2 a dalších navazujících norem. Výrobce musí mít evropský certifikát ve smyslu ČSN EN 1090-1, ČSN EN 1090-2 opravňující výrobce k označení výrobku CE. Výrobce musí mít zaveden management jakosti dle norem ISO řady 9000.

Při převzetí ocelové konstrukce dodavatel doloží certifikát pro použité materiály a certifikáty na použité spojovací prostředky (šrouby, elektrody, kotvy ...) ve smyslu technických požadavků na vybrané stavební výrobky dle zákona 22/1997 Sb – viz bod 10.

- Veškeré spoje (svary, šrouby, svorníky, vruty) budou provedeny dle ČSN EN 1090-2.
- V dalším stupni projektu musí na prováděcí projekt navazovat výrobní dokumentace. Na základě prováděcího projektu dodavatel ocelové konstrukce zpracuje výrobní dokumentaci (dílenskou dokumentaci). Součástí výrobní dokumentace budou také technologické postupy a montážní postup. Technologické a montážní postupy budou v souladu prováděcím projektem, ČSN 732601, POV a platnými zákony a normami - viz bod 7, 8, 9 a 10
- Prvky pro žárové zinkování budou v rámci výrobní dokumentace upraveny dle pokynů dodavatele zinkování (úchyty, otvory, ...).
- Při montáži musí být v každém okamžiku zajištěna stabilita montovaných dílů až do smontování celé ocelové konstrukce, dodavatel navrhne případné montážní (dočasné) ztužení ocelové konstrukce.
- Výrobní dokumentace (dílenská dokumentace) ocelové konstrukce včetně montážního postupu bude předložena projektantovi konstrukční části k odsouhlasení.
- Před prováděním ocelové konstrukce resp. před zpracováním výrobní dokumentace budou ověřeny všechny důležité kotvy.
- Projektant konstrukční části převezme vždy dílčí část smontované ocelové konstrukce.

6.1.3. Povrchová úprava

Nátěr: Úprava podkladu nátěrové plochy, volba nátěrový systému, provádění nátěru a kontrola provádění nátěru bude v souladu s ČSN EN ISO 12944. Podklad pro nátěr bude očištěn od případných chemických nečistot a bude kompletně tryskán. Nátěrový systém konstrukcí v exteriéru (materiál, počet základní a následujících vrstev, celková tloušťka nátěru, ... atd.) bude odpovídat stupni korozivní agresivity C3. Nátěrový systém konstrukcí v interiéru bude odpovídat stupni korozivní agresivity C2. Nátěrový systém konstrukcí zabetonovaných (obezděných) v interiéru bude odpovídat stupni korozivní agresivity C1. Životnost všech nátěrů bude více jak 15 let. Barva nátěru bude stanovena dle škály RAL v architektonicko-stavebním řešení.

Spojovací prvky: Kotvy, šrouby, matice, svorníky, vruty a podložky budou opatřeny povrchovou úpravou zinkováním.

Povrchová úprava ocelových konstrukcí musí být v souladu s PBŘ a s architektonicko-stavební částí. Dodavatel navrhne konkrétní návrh povrchové úpravy každé ocelové konstrukce, tento návrh bude odsouhlasen projektantem.

6.1.4. Geometrické tolerance

Velikost jednotlivých odchylek se řídí dle ČSN EN 1090-2 ve smyslu ČSN ISO 7976-1 a ČSN ISO 7976-2, konstrukce bude po smontování zaměřena a jednotlivé odchylky vyhodnoceny.

6.1.5. Požárně bezpečnostní řešení

Ocelové konstrukce nebyly posouzeny na požární odolnost dle [5], požární odolnost je řešena v [2]. Požární odolnost bude zajištěna obklady a nátěry – viz architektonicko-stavební část.

6.2. ZDĚNÉ KONSTRUKCE

Jednovrstvá nosná stěna – pálené plné cihly

- pálené keramické tvarovky kategorie I dle ČSN EN 771-1
- skupina prvků HD dle ČSN EN 771-1
- rozměr cihly 290x140x65 mm
- skupina zdících prvků 1 dle ČSN EN 1996-1-1
- pevnost tvarovek P15 - min 15,0 MPa v tlaku
- objemová hmotnost zdícího prvku 1800 kg/m³
- obyčejná malta pro zdění (G) dle ČSN EN 998-2 pevnosti P15 v tlaku M5 (min 5,0 MPa v tlaku) nanášena celoplošně
- charakteristická pevnost zdiva minimálně $f_k = 2,31$ MPa dle ČSN EN 1996-1-1
- přídržnost 0,15 N/mm² dle ČSN EN 1015
- třída reakce na oheň: A1
- požární odolnost REI 180 DP1

6.2.2 Provádění zděných konstrukcí

- Provádění zděných konstrukcí bude provedeno dle ČSN EN 1996-2, zdící prvky musí vyhovovat příslušné části normy ČSN EN 771, návrhové malty musí vyhovovat ČSN EN 998-2.

- Tvarovky mohou být upravovány pouze řezáním, sekání tvarovek není dovoleno. Při zdění budou použity rohové a vyrovnávací tvarovky, případně tvarovky výšky 155 mm.

- Tvárnice musí být v jednotlivých vrstvách převázány min o 100 mm. Cihly je nutné chránit před provlhčením jak při skladování, tak po vyzdění.

- Teplota vzduchu a materiálu nesmí po dobu tuhnutí a tvrdnutí malty klesnout pod **5 °C**. Na zděné konstrukce nesmí být použit jiný materiál. Při zdění z tvarovek musí být dodržovány technické a technologické podklady od výrobce a platné normy.

- Ve svislých zděných konstrukcích nesmí být prováděny vodorovné drážky, mimo drážek uvedených na výkrese konstrukční části. Svislé drážky a výklenky, které nejsou uvedeny ve výkresové dokumentaci konstrukční části, lze provést dle ČSN EN 1996-1-1. Prostupy, které nejsou vyznačeny ve výkresech konstrukční části, je možno do velikosti 300/300 mm provést dle projektů a specifikací ostatních specialistů.

6.2.3 Geometrické tolerance

Zděné konstrukcí budou provedeny dle ČSN EN 1996-2. Velikost jednotlivých odchylek se řídí dle ČSN EN 1996-2a dalšími navazujícími normami.

6.2.4. Požárně bezpečnostní řešení

Konstrukce nebyly posouzeny na požární odolnost dle [5], Požární odolnost je řešena v [2].

7. POUŽÍVÁNÍ A ÚDRŽBA KONSTRUKCE

Po dokončení výstavby bude nutné konstrukce užívat, tak jak předpokládal projekt nebo tak jak předpokládal výrobce materiálu nebo konstrukce.

Nosné konstrukce objektu budou pravidelně kontrolovány. Běžná kontrolní prohlídka nosných konstrukcí se bude provádět jednou za 5 let. Podrobná kontrolní prohlídka se bude provádět na základě doporučení běžné nebo mimořádné prohlídky, nejméně však jednou za 10 let. Kontrolními prohlídkami bude zjištěn stav nosných konstrukcí jak z hlediska [5] a [9], tak z hlediska životnosti konstrukce. Rozsah a způsob provádění kontrolních prohlídek bude řešen obdobně jako v [8]. Kontrolu bude provádět oprávněná (autorizovaná) osoba pro statiku a dynamiku staveb dle Zákona č. 183/2006 Sb. v platném znění.

Konstrukce bude udržována v dobrém bezchybném stavu a budou prováděny standardní udržovací práce vyplývající s povahy a užívání konstrukce. Údržba a oprava nosných konstrukcí bude také vycházet ze zjištění v rámci pravidelných kontrol.

Ocelové konstrukce budou udržovány a kontrolovány dle [8].

Konstrukce je zařazena do třídy následku CC2 dle [5].

8. POŽÁRNĚ BEZPEČNOSTNÍ ŘEŠENÍ

Veškeré nosné konstrukce musí být provedeny v souladu s „požárně bezpečnostním řešením“, které je samostatnou částí projektu.

9. BEZPEČNOST PRÁCE

Veškeré práce budou prováděny podle platných zákonů, vyhlášek a nařízení vlády o bezpečnosti a ochraně zdraví při práci. Především budou dodržovány nařízení vlády 110/2005 Sb. 362/2005 Sb., 591/2006 Sb. Dodavatel stavby zpracuje pro práce v tomto projektu Bezpečnostní plán (dle ČSN EN 1090), který bude v souladu s projektovou dokumentací, POV, platnými zákony a platnými normami a bude zohledňovat všechna bezpečnostní rizika. Jestliže dodavatel stavby, resp. osoba zajišťující odborné vedení stavby (stavbyvedoucí), zjistí skutečnosti, které by mohli ohrozit život nebo zdraví osob nebo by mohli vést k materiálním nebo finančním ztrátám, ihned uvědomí projektanta.

10. VŠEOBECNÉ INFORMACE

- Před započítím stavební činnosti a v průběhu výstavby budou před započítím další ucelené části ověřeny všechny nezbytné kóty, všechny rozdíly oproti projektové dokumentaci, které budou při stavbě zjištěny, budou neprodleně sděleny projektantovi. Projektant na základě zjištěných skutečností uváží případné změny projektu. Na základě zjištěných rozměrů dodavatel upraví rozměry jednotlivých prvků nebo konstrukcí navazujících.

- Dodavatel stavby předloží zástupci investora při převjímcě jednotlivých částí nosných konstrukcí, mimo jiné dohodnuté doklady, certifikát výrobku ve smyslu zákona č. 22/1997 Sb. ve znění pozdějších předpisů a to:

- nařízení vlády č.163/2002 Sb. v platném znění

- nařízení vlády 190/2002 Sb. v platném znění

- Tato dokumentace je vypracována pro prováděcí projekt, na tuto dokumentaci musí navazovat výrobní dokumentace zhotovitele stavby. Výrobní dokumentace zhotovitele stavby bude obsahovat, kromě výkresové dokumentace, plán jakosti, bezpečnostní plán a předávací dokumentaci. V plánu jakosti bude, mimo jiné, dodavatelem navržen způsob a četnost kontrol a zkoušek.

- Projektant při návrhu, výpočtu a vypracování projektové dokumentace předpokládal, že stavba bude prováděna dle platných norem ČSN. Nedodržením platných norem při provádění znamená, že stavba

není prováděna v souladu s touto dokumentací. Při nedodržení všech platných norem, projektant nebere za takto zhotovenou stavbu záruku.

- Technická úroveň materiálů a výrobků a technologická úroveň výroby v době provádění (dodání) stavby musí odpovídat technické a technologické úrovni dané doby.

- Tato dokumentace je duševním vlastnictvím chráněným platnými zákony. Nesmí být bez předchozího písemného souhlasu autora kopírována, rozmnožována, upravována a zpřístupněna jiným fyzickým nebo právnickým subjektům či jinak zneužívána. Dokumentace nesmí být za žádných okolností bez předchozího písemného souhlasu autora modifikována nebo použita celá nebo její část k vytvoření jiné dokumentace pro stavbu.

Datum: červen 2017

Vypracoval: Ing. Aleš Utíkal

Zodpovědný projektant: Ing. Aleš Utíkal