



Generální projektant: Ing. Petr Tomický www.a-tomic.cz			Hlavní inženýr projektu: ING. PETR TOMICKÝ číslo autorizace 1004721 obor autorizace IP00	Investor: jihomoravský kraj	Provozovatel:  Nemocnice Vyškov
Název stavby: NEMOCNICE VYŠKOV, p.o. CENTRUM PŘIROZENÉHO PORODU			Zakázkové číslo: DPS 07-2022 Datum: 12-2022 Stupeň: PROVÁDĚNÍ STAVBY	Paré:	
Zpracovatel: A + Z PROJEKT TEAM s. r.o., Ulřychova 33, 624000 Brno Gsm: +420 731117447 E-mail: info@apluszprojekt.cz		Oddíl: STATIKA		Autorizace:	
Odpovědný projektant: ING. ALEŠ UTÍKAL	Vypracoval: ING. ALEŠ UTÍKAL	Kontroloval: ING. ZDENA ŠOBROVÁ			
Objekt: SO 01 - STAVEBNÍ ÚPRAVY 1.NP KŘÍDLA C1					
Název přílohy: TECHNICKÁ ZPRÁVA			Označení přílohy: D.1.01.2-001		

TECHNICKÁ ZPRÁVA

Stavebně konstrukční část pro provedení stavby

SO 01 - STAVEBNÍ ÚPRAVY 1.NP KŘÍDLA C1

1. ÚVOD

Předmětem projektu pro provedení stavby jsou stavební úpravy v 1.np křídla C1. Objekt „C“ se nachází v areálu Nemocnice Vyškov.

Nosné prvky stávajícího objektu zůstanou zachovány. Využití objektu z hlediska statiky, resp. zatížení zůstává zachováno. Objekt nebude přítěžován. Stavební úpravy, kromě otvoru do ztužující stěny a menších prostupů do stropů, nebudou zasahovat do nosných konstrukcí.

Stávající samostatně stojící objekt byl postaven začátkem 70.-tých let minulého století. Objekt je rozdělen na tři dilatační celky. Křídlo C1 má jedno podzemní a čtyři nadzemní podlaží. Křídlo C1 je provedeno jako železobetonový skelet, který je doplněn o zděný obvodový plášť a ztužující zděné stěny. Podélné železobetonové průvlaky uložené na železobetonové sloupy vytváří podélný nosný systém. Nosné konstrukce vytváří dvoutrakt.

Objekt byl v minulosti několikrát rekonstruován.

2. PODKLADY

Podkladem pro vypracování projektové dokumentace byly:

- [1] 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
- [2a] ČSN ISO 13822 Zásady navrhování konstrukcí – Hodnocení existujících konstrukcí
- [2b] ČSN 73 0038 Hodnocení a ověřování existujících konstrukcí – doplňující ustanovení
- [3] ČSN 73 1201:2010 Navrhování betonových konstrukcí pozemních staveb
- [4] ČSN EN 206+A1:2018 Beton – Specifikace, vlastnosti, výroba a shoda
- [5] ČSN EN 13670:2010 Provádění betonových konstrukcí
- [6] ČSN EN 1090:2019 Provádění ocelových konstrukcí a hliníkových konstrukcí
- [7] ČSN 732604:2012 Ocelové konstrukce – Kontrola a údržba ocelových konstrukcí pozemních a inženýrských staveb
- [8] ČSN EN 14081-1:2016 Dřevěné konstrukce – Konstrukční dřevo obdélníkového průřezu
- [9] ČSN 73 2810 Dřevěné stavební konstrukce. Provádění
- [10] ČSN 73 1702:2007 Navrhování, výpočet a posuzování dřevěných stavebních konstrukcí
- [11] ČSN EN 1996-2 Navrhování zděných konstrukcí – Část 2: Volba materiálů, konstruování a provádění zdiva
- [12] ČSN 731001:1988 Základová půda pod plošnými základy
- [13] ČSN 721006:1998 Kontrola zhutněných zemin a sypanin

- [14] „Navrhování základových a pažících konstrukcí, příručka k ČSN EN 1997“, Doc. Ing. Jan Masopust, CSc, vydáno v roce 2012
- [15] Připravovaná změna „Národní aplikační dokument k ČSN EN 1997-1“ z 18.3.2013
- [16] Architektonicko-stavební část projektu pro provedení stavby
- [17] PBŘ
- [18] Obhlídka stávajícího objektu
- [19] Stavebně technický průzkum „*NEMOCNICE VYŠKOV – CENTRUM PŘIROZENÉHO PORODU*“ vypracovaný firmou KANIA, a.s., v 06/2022.
- [20] Neúplný projekt rekonstrukce „*Vyškov nemocnice – stavební úpravy lůžkového pavilonu*“ vypracovaný v roce 1982.
- [21] Neúplný projekt rekonstrukce a přístavby „*NEMOCNICE VYŠKOV, Rekonstrukce a přístavba hlavního traktu - IV.etapa, Rekonstrukce gynekologických operačních sálů*“ vypracovaný firmou PROMED Brno, spol. s r.o. v roce 2004 - 2005.

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 důsledkem 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 [17].

i/ Konstrukce je zařazena do třídy následku CC2 dle [1].

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 [1].

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/ Stavba není navržena na mimořádné zatížení vozidly nebo výbuchem 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 navrhované konstrukce této projektové dokumentace vyhovují z hlediska mechanické odolnosti a stability.

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 hodnoceny a posouzeny dle [2a] a [2b].

4. STÁVAJÍCÍ STAV A BOURACÍ PRÁCE

4.1. STÁVAJÍCÍ STAV

Stávající stav objektu je popsán na základě obhlídky objektu [18], stavebně technického průzkumu [19] a poskytnuté dokumentace [20] a [21]

Stávající samostatně stojící objekt byl postaven začátkem 70.-tých let minulého století. Objekt je rozdělen na tři dilatační celky. Křídlo C1 má jedno podzemní a čtyři nadzemní podlaží. Křídlo C1 je provedeno jako železobetonový skelet, který je doplněn o zděný obvodový plášť a ztužující zděné stěny. Nosné konstrukce vytváří dvoutrakt. Podélné železobetonové průvlaky uložené na železobetonové sloupy vytváří podélný nosný systém. Na podélné průvlaky jsou kolmo uloženy železobetonové dutinové panely tl. 190 mm a šířky cca 1,20 m.

Obvodový plášť je mezi sloupy vyzděn z cihel plných pálených, respektive dutinových keramických tvarovek, které jsou z vnější strany kontaktně zatepleny (pravděpodobně minerální vatou). Vnitřní ztužující stěny jsou vyzděny zřejmě z cihel plných pálených.

Stávající příčky jsou nejčastěji zděné z cihel plných pálených nebo dutých či plynosilikátových. Tloušťka stávajících příček je proměnlivá a je zobrazena v grafické části této dokumentace. V ojedinělých případech se vyskytují i příčky sádkartonové.

Nášlapná vrstva podlahy je tvořena keramickou dlažbou nebo teracem nebo PVC nebo kobercem.

Při obhlídce stávajícího stavu nebyly zjištěny závažné statické poruchy nebo trhliny. Na základě [2a] a [2b] je možné konstatovat, že stávající objekt je stabilní a nevykazuje žádné větší statické poruchy nebo nadměrné deformace. Stávající konstrukce je ve smyslu [2] bezpečná a stabilní.

4.2. BOURACÍ PRÁCE

Stavební úpravy kromě otvoru do ztužující stěny a menších prostupů pro nebudou zasahovat do nosných konstrukcí. Rozsah bouracích prací je patrný z [16]. Popis jednotlivých částí či konstrukcí je z hlediska statiky popsán v následujících kapitolách.

Postup bouracích prací je uveden v celkovém postupu prací nebo v konkrétní kapitole této zprávy. Předpokládaný postup prací bude upřesněn výrobní dokumentací zhotovitele.

Při bourání je nutné dodržovat tyto obecné zásady:

- Před bouráním ověřit rozměry. Všechny rozdíly oproti projektové dokumentaci, které budou při stavbě zjištěny, budou neprodleně sděleny projektantovi. Projektant na základě zjištěných skutečností uváží případné změny projektu.
- Bourání bude nutno provádět šetrně, po záběrech, při bourání nesmí dojít k pádu větších částí na stávající konstrukce.
- Bourané zdivo bude po obvodu naříznuto diamantovou pilou a poté vybouráno.
- Železobetonové nebo betonové prvky budou odříznuty od ponechaných prvků diamantovou pilou a poté vybourány.
- Bourané stropní konstrukce je třeba vždy celoplošně podepřít, postupně rozřezat a bourané části odvážet mimo stavbu. Po odbourání celé části stropní konstrukce je možné odstranit podepření.
- 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 POSTUP PRACÍ

Předpokládaný postup prací bude upřesněn výrobní dokumentací zhotovitele. Postupy pro jednotlivé prvky či uzly jsou uvedeny v této technické zprávě – prostupy, překlady, atd.

Celkový postup prací – obecné řešení:

1. Vybourání stávajících příček, podlah a nenosných konstrukcí
2. Zazdění stávajících otvorů v nosných stěnách, dozdění nosných stěn
3. Provedení otvoru ve ztužující stěně.
4. Provedení prostupů ve stávajících stropích a stěnách
5. Provedení nových příček
6. Provedení omítek
7. Provedení podlah
8. Provedení podhledů

V tomto postupu prací nejsou uvedeny další činnosti plynoucí z PD ostatních specialistů (ZTI, zemnění objektu, ...) nebo z POV zhotovitele stavby (stavba jeřábu, terénní úpravy, doprava materiálu, doprava strojů a zařízení, navážecí a přístupové komunikace, ...). Při postupu prací je třeba dodržet jednotlivé minimální časové a technologické předpoklady projektu.

Postup výstavby musí být navržen tak, aby konstrukce během výstavby nebyly narušeny nebo negativně ovlivněny povětrností (déšť, sníh, mráz, . . .). Dodavatel stavby navrhne případné provizorní zastropení nebo ochranu provedených částí stavby.

5.2 SVISLÉ KONSTRUKCE

5.2.1 Stávající svislé nosné konstrukce – stěny, příliže a žb sloupy

Stávající svislé konstrukce nejsou porušeny a nejsou nadměrně deformovány. Stávající svislé konstrukce nejsou přítěžovány a nemění se jejich statické schéma. Stávající svislé konstrukce byly hodnoceny a posouzeny dle [2a] a [2b]. Stávající nosné svislé konstrukce vyhovují na nový stav, není třeba je zesilovat.

Stávající svislé nosné konstrukce nebyly posouzeny na mimořádné zatížení požárem dle [1]. Požární odolnost konstrukce je řešena v [16] a [17].

5.2.2 Dozdívky a provázání nového a stávajícího zdiva

Stávající a nové zdivo bude pomocí kapes a trnů důkladně provázáno. Dozdívky a zazdění stávajících otvorů bude provedeno z plných cihel na plnou tloušťku stávajícího nosného zdiva. V místě dozdivaného či zazdivaného otvoru musí být nové zdivo řádně dozděno a doklínované pod stávající překlad. Prostor mezi nadpražím (překladem) bude doklínován a zaplněno zavlhlým cementem, který bude do prostoru řádně v celé tloušťce zatlučen. Při doklínování musí nastat aktivace nového zdiva, konstrukce stávajícího překladu musí být plně podepřena.

5.2.3 Prostupy a drážky v nosných konstrukcích

Ve stávajících žb sloupech, zděných pilířích a ostění otvorů se nesmí provádět prostupy a drážky.

Ve stávajícím nosném zdivu není dovoleno provádět větší vodorovné drážky. Svislé drážky je možno provádět do limitních rozměrů uvedených dle ČSN EN 1996-1-1. Prostupy pro instalace budou v nosných stěnách vyvrtány jádrovými vrty nebo budou šetrně vybourány. Při bourání otvorů a drážek v nosném zdivu bude zdivo po obvodě naříznuto diamantovou pilou a poté vybouráno.

Stávající žb věnec nesmí být narušen svislými drážkami nebo prostupy.

5.2.4 Nové překlady ve ztužující stěně na ose D

Z důvodu vybourávání nového otvoru ve stávající ztužující stěně na ose D bude do nadpraží osazeny nové překlady z válcovaných nosníků. Překlady 2x I č.160 budou uloženy na roznášecí betonový blok výšky min. 100 mm. Překlady budou uloženy na betonový blok min. 250 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 prvky.

Prostor mezi stávajícím zdivem a novým překladem bude doklínován ocelovými klíny a zaplněn zavlhlým cementem, který bude do prostoru řádně v celé tloušťce zatlučen. Při doklínování musí nastat aktivace nového zdiva, konstrukce stávajícího překladu musí být plně podepřena.

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. Konstrukce nebyly posouzeny na mimořádné zatížení požárem dle [1]. Požární odolnost konstrukce je řešená v [16] a [17].

Podrobná specifikace viz bod 6.

5.2.5 Příčky

Nové příčky v přímé návaznosti na stávající konstrukce budou řešeny systémem keramických bloků s perem a drážkou ve skladebné tloušťce 150 a 100 mm. Překlady nad otvory budou systémové, v případě úprav otvorů ve stávajících příčkách budou použity ocelové válcované profily – viz [16]. Ostatní nové příčky jsou navrženy jako sádkartonové, realizované v uceleném systému jednoho výrobce.

Příčky budou vhodným způsobem ukotveny k nosným prvkům. Konkrétní detail bude vycházet z podkladů výrobce a projektu architektonicko-stavební části. Příčky a nenosné stěny musí být k žb stropům ukotveny tak, aby se do těchto příček a nenosných stěn nepřenášelo zatížení od průhybu stropní konstrukce.

5.3 VODOROVNÉ KONSTRUKCE

5.3.1 Stávající vodorovné nosné konstrukce – průvlaky, překlady a stropní panely

Stávající vodorovné konstrukce nejsou porušeny a nejsou nadměrně deformovány. Stávající vodorovné konstrukce nejsou přítěžovány a nemění se jejich statické schéma. Stávající vodorovné konstrukce byly hodnoceny a posouzeny dle [2a] a [2b]. Stávající nosné svislé konstrukce vyhovují na nový stav, není třeba je zesilovat.

Stávající vodorovné nosné konstrukce nebyly posouzeny na mimořádné zatížení požárem dle [1]. Požární odolnost konstrukce je řešená v [16] a [17].

5.3.2 Stávající stropní konstrukce - prostupy

Dle obhlídky [18] a podkladů [19], [20] a [21] jsou kolmo na železobetonové průvlaky uloženy železobetonové dutinové panely tl. 190 mm a šířky cca 1,20 m.

Prostupy budou prováděny v dutině stávajících dle projektů specialistů. Otvor musí být proveden přesně na osu dutiny panelu. Skutečná poloha osy dutiny nebo poloha výztuže panelů bude zjištěna pomocí vhodné nedestruktivní metody. Prostupy ve stávajících panelech budou prováděny vrtáním nebo řezáním, nesmí být použito přilepových kladiv.

6. SPECIFIKACE RIZIK A MOŽNÝCH PŘÍČIN NAVÝŠENÍ ROZSAHU PRACÍ PŘI REALIZACI STAVBY

Při provádění stavby může dojít k navýšení rozsahu prací nebo k nutnosti provést konstrukce složitější nebo obtížnější technologii. V tomto článku jsou uvedeny rizika navýšení ceny, které plynou z možné proměnlivosti některých parametrů nebo z důvodu extrémního počasí nebo z důvodu změny normy či zatížení.

Možné příčiny:

1. Základy:
 - a. V základové spáře budou zjištěny jiné parametry základové zeminy, než předpokládal inženýrsko-geologický průzkum. V případě menší únosnosti zeminy bude nutno základy zvětšit.
 - b. Při provádění HTU budou zjištěny jiné parametry zemin a násypů, než předpokládal inženýrsko-geologický průzkum. V případě horších parametru může dojít k úpravě HTU. Tzn. může dojít ke zvětšení objemu výkopů a nových násypů.
 - c. Budou zjištěny stávající inženýrské sítě, které bude nutno přeložit.
2. Extrémní počasí:
 - a. V případě extrémních vysokých teplot bude nutno konstrukci chránit tak, aby nedošlo k poškození konstrukce.
 - b. V případě extrémních nízkých teplot bude nutno konstrukci chránit tak, aby nedošlo k poškození konstrukce.
3. Návaznost na stávající konstrukce:
 - a. Při provádění může dojít k nutnosti změny konstrukce, rozměru nebo uložení nosných konstrukcí, které plynou z nutnosti provádět zásahy ve stávající konstrukci.
 - b. Při provádění může dojít k nutnosti změny konstrukce geometricky se navázat na stávající konstrukce. Skutečnou polohu stávajících konstrukcí je možné ověřit až při provádění.
4. Změna technologie nebo ČSN:
 - a. Před prováděním nebo při provádění může dojít k změně zatížení od technologie z důvodu nutnosti použití aktuálně dostupného zařízení či výrobního celku.
 - b. Při provádění může dojít k nutnosti změny konstrukce z důvodu změny normy.
5. Nepředpokládaný stav stávajících konstrukcí:
 - a. Při provádění budou zjištěny rozměry, kvalita nebo porušení stávajících konstrukcí, které nebyly zjištěny obhlídkou nebo sondami a mají negativní vliv na stabilitu nebo únosnost konstrukce. Konstrukce bude třeba opravit, zesílit nebo vyměnit.
 - b. Při provádění budou zjištěny skutečnosti, které mají vliv na projektované řešení a nebyly zjištěny obhlídkou nebo sondami. Konstrukci bude třeba provést jinak nebo způsobem nebo bude třeba upravit geometrii.

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 [1] a [2], tak z hlediska životnosti konstrukce. Rozsah a způsob provádění kontrolních prohlídek bude řešen obdobně jako v [7]. 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 [7].

Konstrukce je zařazena do třídy následku CC2 dle [1].

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, 591/2005 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 započatím stavební činnosti a v průběhu výstavby budou před započatím 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 převěrací 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. Nedodržení 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: prosinec 2022

Vypracoval: Ing. Aleš Utíkal

Zodpovědný projektant: Ing. Aleš Utíkal