


Revize/Rev.	Datum/Date	Předmět revize/Revision Subject	Vypracoval/Designed by

Investor/Client	ČEPRO, a. s.				
Objednatel/Customer					
Název akce/Project	Rekonstrukce kiosku ČS EO Benátky nad Jizerou				
Zak. číslo/Project No.	22105	Datum/Date	05/2023	Č. obj./ Cust. No.	
Místo stavby/Location	Benátky nad Jizerou				
Stupeň PD/PD Stage	Dokumentace pro výběr zhotovitele				

Vypracoval/Designed by	Ing. Petr Lukáš			Projektová org. / Project Company PIK s. r. o. Na Hrázi 781 /15 750 02 Přerov Tel: +420 518 288 111 Web: www.pik.cz 
Kontroloval/Checked by	Ing. Roman Martinák			
Schválil/Approved by	Šimanský Jan			
HIP/Manager	Pazdera Michal			

Část/Part	D. Dokumentace objektů a technických a technologických zařízení
Podčást/Subsection	D1. Dokumentace stavebního nebo inženýrského objektu
SO/PS_CO/PU	SO01 Kiosek
Profesní díl/Professions	02. Stavebně konstrukční řešení
Prof. část/ Prof. Part	

Název/Title	Technická zpráva	
Číslo kopie/Copy No.	Archivní č. /Archival No.	Číslo revize / Rev. No.
	22105-DVZ-D-D1-SO01-02-101	0

A. Popis navrženého konstrukčního systému stavby, výsledek průzkumu stávajícího stavu nosného systému stavby při návrhu její změny

A.1 Předmět projektu

Předmětem této části projektu je návrh nosné konstrukce „SO 01 Kiosek“ ČS EO Benátky nad Jizerou. Navržený objekt nahradí stávající kiosek, který bude zdemolován.

Dokumentace je zpracována v podrobnosti projektu pro výběr zhotovitele DVZ (v podrobnosti realizační dokumentace DPS).

A.2 Popis navrženého konstrukčního systému stavby

Jedná se jednopodlažní zděný objekt obdélníkového půdorysu o rozměrech 15,32x8,42m a výškou atiky +4,10m. Objekt má plochou střechu s atikou na třech stranách. Nosnou konstrukci tvoří předem předpjaté stropní panely, zděné stěny a žb monolitické základové pasy. Ztužení objektu zajistí zmonolitněná stropní deska ze stropních panelů a zděné stěny.

Stropní panely

Nosnou konstrukci střechy tvoří předem předpjaté dutinové panely tl.200mm, které budou uloženy na žb ztužující věnce a překlady do cementové malty tl.10mm.

Po osazení stropních panelů bude provedeno vyztužení ohrubového věnce a vyztužení spár mezi panely zálivkovou výztuží. Zálivková výztuž bude zatažena do ohrubového věnce. Následně bude provedena betonáž ohrubového věnce a zalití spár mezi panely. Zálivka spár mezi panely musí být provedena před zatížením panelů. Provedení zálivky výrazně ovlivňuje chování a životnost stropu.

Ze spár musí být odstraněny všechny napadané nečistoty. Nečistoty na povrchu panelů nesmí být v žádném případě zametány do spár! Beton boků spár musí být před provedením zálivky nasáklý vodou. Zálivkový beton musí být pevnostní třídy min. C20/25 s maximální velikostí zrna 8mm, měkké konzistence, pokud možno s plastifikátorem.

Zhutnění zálivkového betonu je problematické, vždy po provedení malého úseku zálivky se doporučuje provést částečné zhutnění plošným beranidlem (prknem tloušťky do 20mm).

Ošetřování betonu zálivky při nízkých teplotách pod +5°C musí být beton zálivky navržen pro nízké teploty nebo musí být zalití spár odloženo. Při vysokých teplotách a zejména při větrném počasí je nutné chránit zálivkový beton před vyschnutím vlhčením a zakrytím.

Panely stropu je možno zatížit stavebním materiálem apod. až po získání min. 70% pevnosti betonu zálivky, aby nedošlo k poruše spár mezi dílci (zpravidla po 3-4 dnech). Vzhledem k tomu, že kvalita provedení zmonolitňujících zálivek a věnců výrazně ovlivňuje chování a stabilitu stropní konstrukce, doporučuje výrobce provádět kontrolu provedení odpovědnou a řádně poučenou osobou a o prováděných kontrolách vést záznamy ve stavebním deníku.

Před montáží stropních panelů bude zajištěna stabilita žb průvlaků, sloupků a stěn vzpěrami, lešením atd., které zajistí tyto konstrukce proti ztrátě stability (naklonění, vyvrácení). Vzpěry je možno odstranit až po zmonolitnění stropu a po nabytí 70% pevnosti betonu zálivek spár mezi panely a ohrubového věnce.

Prostupy přes stropní panely budou vrtány dle zásad výrobce panelů, dodatečně jádrovým vývrtem vždy v ose dutiny panelů, max. průměr prostupu je 130mm. V místě většího prostupu o průměru 180mm byly panely rozděleny a navrženy ocelové výměny ze sortimentu výrobce panelů. Mezera mezi výměnami bude dobetonována betonem C25/30 XC1. Ocelové výměny budou opatřeny obkladem s požární odolností 15minut. Alternativně lze použít ocelové výměny PEIKKO PETRA s deklarovanou požární odolností 60minut.

Ztužující věnce

Pod střešními panely budou na zděných stěnách provedeny ztužující věnce z betonu C25/30 XC1. Věnce budou z vnější strany zatepleny tepelnou izolací tl.150mm a budou vyztuženy vázanou betonářskou výztuží B500B. Ztužující věnce navazují na překlady P1 a P2 nad prosklenými stěnami v m.č.101 a výztuž těchto překladů a věnců bude provázána.

Překlady

Nad běžnými otvory ve zděných stěnách byly navrženy překlady NOP – viz. architektonicko-stavební řešení. Protože překlad NOP navržený nad oknem v m.č.107 není schopen přenést zatížení od stropních panelů byl posouzen ztužující věncem nad tímto překladem jako překlad a ten je schopen sám přenést zatížení od stropních panelů. Ostatní překlady NOP se nacházejí v příčných stěnách, které nejsou stropem takto intenzivně zatíženy.

Nad prosklenými stěnami v m.č.101 byly navrženy žb monolitické překlady P1 a P2. Jedná se o železobetonové, monolitické, spojitě překlady. Tyto překlady budou provázány se ztužujícími věnci. Překlady P1 a P2 jsou navrženy z betonu C25/30 XC1, budou vyztuženy vázanou betonářskou výztuží a z vnější strany budou zatepleny tepelnou izolací tl.150mm. Překlady P1 a P2 budou podepřeny ocelovými sloupy a jedním žb sloupem.

Sloupy

ŽB překlady P1 a P2 v m.č.101 budou podepřeny ocelovými sloupy z uzavřených, jacklových profilů TR.250/150/8 a TR.250/250/10 rohový sloup. V pozici mezi m.č.101 a m.č.103 bude překlad P1 podepřen žb sloupem obdélníkového průřezu 300/700mm.

Železobetonový sloup bude proveden z betonu C25/30 XC1 a bude vyztužen vázanou betonářskou výztuží, která bude zatažena do základového pasu a žb překladu.

Ocelové sloupy byly navrženy z oceli S235. U paty budou sloupy opatřeny kotevními deskami tl.15mm, které budou kotveny pomocí lepených kotev HIT-HY 200-A + AM (8.8) M20, hef = 150mm do žb desky podlahy nad zákl. pasem. Je uvažováno s distanční montáží s podlitím desek tl.40mm. V hlavě budou ocelové sloupy opatřeny kotevními oky z kulatiny průměru 12mm, které budou zabetonovány do žb překladů nad sloupy.

Sloupy byly posouzeny na požární odolnost 15minut a vyhovují.

Zděné stěny

Nosné, obvodové, zděné stěny objektu byly navrženy z pórobetonových tvárnic Ytong Lamda YQ / P2-300 tl.450mm, sokl o výšce dvou vrstev bude vyzděn z tvárnic tl.375mm.

Vnitřní dělicí stěna bude vyzděna z pórobetonových tvárnic tl.300mm – viz. stavební řešení.

Podlahová deska

ŽB podlahová deska bude uložena na základových pasech a na hutněných štěrkových násypech tl.400mm. Pod podlahovou deskou bude proveden podkladní beton tl.100mm C12/15 X0.

Podlahová deska je navržena z betonu C25/30, XC1 tl.150mm a bude vyztužena u spodního a horního líce KARI sítěmi $\phi 8-100/100$ s krytím 20mm. Sítě budou stykovány přesahem min. dl. 350mm.

Násypy

Pod podkladním betonem podlahy budou provedeny hutněné násypy z drceného kameniva frakce 16/32mm. Násypy budou hutněny po vrstvách max. tl.200mm min. na $E_{def2}=40\text{MPa}$, přičemž $E_{def2}/E_{def1}<2,2$.

Ověření předepsaných deformačních modulu násypů pod podlahou bude provedeno pomocí statických zatěžovacích zkoušek kruhovou deskou dle ČSN 72 1006 „Kontrola zhutnění zemin a sypanin“ a ČSN 73 6190 „Statická zatěžovací zkouška podloží a podkladních vrstev vozovek“.

Základové pasy

Základové pasy byly navrženy jako dvojstupňové. První stupeň základových pasů bude z monolitického železobetonu a bude betonován do systémového bednění na podkladní beton. Druhý stupeň základových pasů bude betonován do tvárnic pro zabetonování (ztracené bednění).

Základové pasy byly navrženy z betonu C25/30, XC2, XA1 a budou vyztuženy vázanou betonářskou výztuží B500B. Podkladní beton bude z betonu C12/15, X0 tl.100mm.

Základová spára bude chráněna proti povětrnostním vlivům. Po vykopání rýh pro základové pasy bude v co nejkratším čase proveden podkladní beton. Základová spára bude přehutněna případně proveden štěrkové podsyp dle doporučení odpovědného geologa stavby.

Před betonáží základových pasů bude dle projektu uzemnění provedeno případné opatření pro napojení na zemnicí síť (vložení zemnicího pásku, provaření výztuže atd.).

Prostupy přes základové pasy budou realizovány dle požadavků jednotlivých profesí. Prostupy doporučuji provádět v druhém stupni základových pasů, který je navržen z tvárnic pro zabetonování. U prostupů, které budou realizovány v prvním stupni základových pasů nesmí dojít k přerušení podélné výztuže a výztuž musí mít. min. krytí betonem 35mm.

Požární odolnost nosných konstrukcí

Požadovaná požární odolnost nosných konstrukcí je R15.

Požární odolnost nosných konstrukcí byla posouzena ve statickém výpočtu viz. Statický výpočet – Příloha č.7 – Posouzení požární odolnosti.

Nosné konstrukce splňují požadovanou požární odolnost.

A.3 Výsledky průzkumu stávajícího nosného systému stavby

Stávající objekt kiosku bude zdemolován.

A.4 Závěry inženýrsko geologického průzkumu

Pro zpracování tohoto projektu nebyl k dispozici Inženýrsko-geologický průzkum.

Pro návrh základových konstrukcí byla zvolena tato zemina:

Třída F8, konzistence tuhá

Objemová tíha :	γ =	20,50 kN/m ³
Úhel vnitřního tření :	φ_{ef} =	15,00 °
Soudržnost zeminy :	c_{ef} =	5,00 kPa
Modul přetvárnosti :	E_{def} =	3,00 MPa
Poissonovo číslo :	ν =	0,42
Obj.tíha sat.zeminy :	γ_{sat} =	24,00 kN/m ³

Před zahájením stavebních prací dodavatel stavby nechá zhodnotit základové poměry v místě stavby odpovědným geologem, který porovná skutečnost s předpoklady statického výpočtu. Na základě doporučení geologa přijme dodavatel stavby ve spolupráci s projektantem případná opatření (např. úpravu šířky a hloubky základových pasů apod.).

B. Navržené výrobky, materiály a hlavní konstrukční prvky

B.1 Navržené výrobky

Předem předpjaté stropní dutinové panely, pórobetonové tvárnice, tvárnice pro zabetonování, betonářská výztuž – tyčová a KARI síť.

B.2 Materiály

ZDIVO	pórobetonové tvárnice Ytong Lamda YQ / P2-300
BETON	
- podlaha, věnce, překlady	C25/30- XC1 - CI 0,40, Dmax 22-S3 dle ČSN EN 206
- základové pasy	C25/30- XC2, XA1 - CI 0,40, Dmax 22-S3 dle ČSN EN 206
- podkladní beton	C12/15- X0 - S3 dle ČSN EN 206
VÝZTUŽ	B500B (R10505) a KARI Síť
OCEL	S235 JR
KOTVY	HIT-HY 200-A + AM (8.8) M20, hef = 150mm
	automaticky čištěný kotevní otvor, montážní podmínky: suché

Charakteristiky záливkové malty pro podlití patních plechů OK musí splňovat:

Pevnost v tlaku po 28 dnech min. 80 MPa

Pevnost v tlaku po 1 dnu min. 30 MPa

Vhodné pro tloušťky vrstev od 20 do 75 mm

Odolnost proti vodě a odolnost vůči agresivitě prostředí odpovídající XA1 dle ČSN EN 206

B.3 Hlavní konstrukční prvky

Předem předpjaté stropní dutinové panely, zdivo z pórobetonových tvárnic, žb překlady, žb věnce a žb základové pasy.

C. Hodnoty užitných, klimatických a dalších zatížení uvažovaných při návrhu nosné konstrukce

C.1 Užité zatížení

Podvės stropu **0,5kN/m²**

C.2 Klimatické zatížení

C.2.1 Zatížení sněhem

Benátky nad Jizerou → sněhová oblast I.

Charakteristická hodnota zatížení sněhem na zemi **0,70kN/m²**

Na střeše bylo uvažováno s návějí sněhu z důvodu přiléhající výše položené střechy a z důvodu případné montáže fotovoltaiky, která vytvoří překážky pro vítr. Návěj byla uvažována na celé ploše střechy kiosku, tvarový součinitel $\mu_2=2,0$.

Charakteristická hodnota zatížení sněhem na střeše **Sk=1,40kN/m²**

C.2.2 Zatížení větrem

Benátky nad Jizerou → větrová oblast I. , $v_{bo} = 22,5\text{m/s}$, kategorie terénu III.

referenční výška $z_e = 3,8\text{m}$

kategorie terénu III.

maximální dynamický tlak větru $q_p = \mathbf{0,41kN/m^2}$

C.3 Ostatní zatížení

Fotovoltaika na střeše **0,4kN/m²**

Rekupační jednotka zavěšená na panelech střechy – hmotnost **150kg**

D. Návrh zvláštních, neobvyklých konstrukcí, konstrukčních detailů, technologických postupů

D.1 Zvláštní konstrukce

Neobsazeno.

D.2 Konstrukční detaily

Jedná se o běžné konstrukční detaily, které budou součástí dalšího stupně projektové dokumentace.

E. Technologické podmínky postupu prací, které by mohly ovlivnit stabilitu vlastní konstrukce, případně sousední stavby

E.1 Technologický postup prací

Před prováděním zemních prací bude provedeno vytýčení inženýrských sítí.

Základová spára bude chráněna proti povětrnostním vlivům. Po vykopání rýh pro základové pasy bude v co nejkratším čase proveden podkladní beton. Základová spára bude přehutněna případně proveden štěrkové podsyp dle doporučení odpovědné geologa stavby.

Základové pasy byly navrženy jako dvojstupňové. První stupeň základových pasů bude z monolitického betonu a bude betonován do systémového bednění na základové pasy. Druhý stupeň základových pasů bude betonován do tvárnic pro zabetonování.

Před betonáží základových pasů bude dle projektu uzemnění provedeno případné opatření pro napojení na zemnicí síť (vložení zemnicího pásku, provaření výztuže atd.)

ŽB podlahová deska bude uložena na základových pasech a na hutněných štěrkových násypch tl.400mm. Pod podlahovou deskou bude proveden podkladní beton tl.100mm.

Hutněné násypy budou provedeny z drceného kameniva frakce 16/32mm, budou hutněny po vrstvách max. tl.200mm min na $E_{def2}=40\text{MPa}$, přičemž $E_{def2}/E_{def1}<2,2$.

Odbednění žb monolitických konstrukcí je možné až po dosažení 70% pevnosti betonu (zpravidla po 3-4 dnech). Při odbedněných a nepodepřených překladech je montáž stropu možná až po dosažení 100% pevnosti betonu překladů.

Před montáží stropních panelů bude zajištěna stabilita žb průvlaků, sloupků a stěn vzpěrami, lešením atd., které zajistí tyto konstrukce proti ztrátě stability (naklonění, vyvrácení). Vzpěry je možno odstranit až po zmonolitnění stropu a po nabytí 70% pevnosti betonu zálivek spár mezi panely a obrubového věnce.

Realizační firma zajistí stabilitu zděných stěn provizorními vzpěrami, lešením atd. během jejich provádění.

E.2 Sousední stavby

Stavba Kiosku sousedí se zastřešením stojanů čerpací stanice. Při stavbě kiosku nesmí dojít k podkopání úrovně základů této konstrukce. Vzhledem k tomu, že stavba kiosku se nachází na místě stávajícího kiosku,

který bude zbourán a byl obdobně založen. Není pravděpodobné, že by k podkopání základů zastřešení stojanů došlo.

F. Zásady pro provádění bouracích a podchycovacích prací a zpevňování konstrukcí či prostupů

F.1 Bourací práce

Neobsazeno. Jedná se o novostavbu.

F.2 Podchycovací práce

Neobsazeno. Jedná se o novostavbu.

F.3 Zpevňovací konstrukce, prostupy

Neobsazeno. Jedná se o novostavbu.

G. Požadavky na kontrolu zakrývaných konstrukcí

G.1 Požadavky na kontrolu zakrývaných konstrukcí

Před betonáží žb konstrukcí (základy, překlady a věnce) bude provedena kontrola výztuže. Kontrola bude spočívat v ověření souladu s projektovou dokumentací. U betonářské výztuže budou ověřeny průměry, délky, počty a krytí výztužných vložek. Výsledek kontrol bude zapsán do stavebního deníku. Před betonáží budou odstraněny veškeré zjištěné nedostatky.

H. Seznam použitých podkladů, ČSN, technických předpisů, odborné literatury, software

H.1 Seznam použitých podkladů

- Rozpracované stavební řešení z 04/2023
- Zatěžovací údaje uvedené v odstavci C
- Požadavky zadavatele

H.2 Normy ČSN

ČSN EN 1990 – Eurokód: Zásady navrhování konstrukcí

ČSN EN 1991 – Eurokód 1: Zatížení konstrukcí

ČSN EN 1992 – Eurokód 2: Navrhování betonových konstrukcí

ČSN EN 1993 – Eurokód 3: Navrhování ocelových konstrukcí

ČSN EN 1996 – Eurokód 6: Navrhování zděných konstrukcí

ČSN EN 1997 – Eurokód 7: Navrhování geotechnických konstrukcí

ČSN EN 13670 Provádění betonových konstrukcí

ČSN 73 0202 - Geometrická přesnost ve výstavbě- Základní ustanovení

ČSN 73 02110-1 - Geometrická přesnost ve výstavbě- Podmínky provádění

ČSN 73 0205 - Geometrická přesnost ve výstavbě- Navrhování geometrické přesnosti

H.3 Technické předpisy

Neobsazeno.

H.4 Odborná literatura

Neobsazeno.

H.5 Software

SCIA Engineer 22, MS Word, MS Excel, GEO5 a FINE EC

I. Specifické požadavky na rozsah a obsah dokumentace pro provádění stavby, případně dokumentace zajišťované jejím zhotovitelem

I.1 Požadavky na provádění stavby

Při řešení problému byl zohledněn současný stav a podmínky staveniště a bylo v co největší míře akceptováno stavební a technologické řešení a zadání stavby. Tato projektová dokumentace nenahrazuje výrobní či dílenskou dokumentaci.

Veškeré detaily, které nejsou řešeny v rámci PD, budou součástí dodavatelské dokumentace.

Při jakékoliv změně projektu je nutná konzultace s projektantem, resp. statikem. V případě změn v projektové dokumentaci může mít tato změna vliv na nosné konstrukce, způsob jejich bourání nebo statického zajištění. Zhotovitelé jsou povinni se seznámit s celou dokumentací v rámci přípravy a upozornit, jakožto odborná firma, nejen na nesrovnalosti či nedostatky v dokumentaci svých částí, ale i v navazujících a souvisejících částech. Dále jsou povinni postupovat dle platných a aktuálních zákonů, vyhlášek, nařízení vlády, norem a předpisů. Pokud by dokumentace s nimi byla v rozporu, jsou povinni neprodleně před i během procesu přípravy, výroby a výstavby na vzniklou skutečnost projektanta upozornit. Veškeré rozměry a dimenze stávajících konstrukcí je nutné ověřit před realizací. V případě rozporu mezi údaji uváděnými v projektu a skutečností je nutné informovat projektanta!

Při realizaci stavby se musí dodržovat platné legislativní předpisy ČR

Dodavatel stavebních prací je povinný:

- vést evidenci pracovníků, provádět vstupní školení před začátkem prací a nástupem na pracoviště,
- seznamovat pracovníky s předpisy BOZP a vybavit je OOPP,
- projektanty a řídicí pracovníky proškolit z předpisů BOZP při vstupu na pracoviště, na kterých se bude vykonávat stavební činnost,
- zabezpečit seznámení svých pracovníků s požadavky bezpečné práce na pracovištích stavebníka – zhotovitele,
- vytvořit podmínky na zajištění BOZP, součástí je technologický nebo pracovní postup, který musí být při stavební činnosti k dispozici.
- Zákon č. 309/2006 Sb. - kterým se upravují další požadavky BOZP při práci
- Nařízení vlády č. 591/2006 Sb. - o bližších minimálních požadavcích na BOZP
- Zákon č. 262/2006 Sb., zákoník práce
- Nařízení vlády č. 201/2010 Sb. - kterým se stanoví způsob evidence, hlášení a zasílání záznamu o úrazu
- Nařízení vlády č. 495/2001 Sb. - kterým se stanoví rozsah a bližší podmínky poskytování OOPP
- Zákon č. 373/2011 Sb., o specifických zdravotních službách, v platném znění
- Vyhláška č. 79/2013 Sb., o provedení některých ustanovení zákona č. 373/2011 Sb., o specifických zdravotních službách, (vyhláška o pracovnělékařských službách a některých druzích

posudkové péče)

- Vyhláška č. 180/2015 Sb., o pracích a pracovištích, které jsou zakázány těhotným zaměstnankyním, zaměstnankyním, které kojí, a zaměstnankyním-matkám do konce devátého měsíce po porodu, o pracích a pracovištích, které jsou zakázány mladistvým zaměstnancům, a o podmínkách, za nichž mohou mladiství zaměstnanci výjimečně tyto práce konat z důvodu přípravy na povolání (vyhláška o zakázaných pracích a pracovištích)
- Nařízení vlády č. 361/2007 Sb. - kterým se stanoví podmínky ochrany zdraví při práci
- Nařízení vlády č. 378/2001 Sb. - kterým se stanoví bližší požadavky na bezpečný provoz a používání strojů
- Nařízení vlády č. 11/2002 Sb. - kterým se stanoví vzhled a umístění bezpečnostních značek
- Nařízení vlády č. 168/2002 Sb. - kterým se stanoví způsob organizace práce a pracovních postupů ...
- Nařízení vlády č. 406/2004 Sb. - o bližších požadavcích na zajištění BOZP v prostředí s nebezpečím výbuchu
- Nařízení vlády č. 362/2005 Sb. - o bližších požadavcích na bezpečnost a ochranu zdraví při práci na pracovištích s nebezpečím pádu z výšky nebo do hloubky
- Nařízení vlády č. 101/2005 Sb. - o podrobnějších požadavcích na pracoviště a pracovní prostředí
- Zákon č. 251/2005 Sb. - o inspekci práce
- Zákon č. 174/1968 Sb. o státním odborném dozoru
- Zákon č. 258/2000 Sb. - o ochraně veřejného zdraví
- Vyhláška č. 432/2003 Sb. - kterou se stanoví podmínky pro zařazování prací do kategorií
- Nařízení vlády č. 272/2011 Sb. - o ochraně zdraví před nepříznivými účinky hluku a vibrací
- Nařízení vlády č. 361/2007 Sb. - kterým se stanoví podmínky ochrany zdraví při práci
- Zákon č. 350/2011 Sb., o chemických látkách a chemických směsích (chemický zákon)
- Vyhláška č. 268/2009 Sb. o technických požadavcích na stavby
- Vyhláška č. 398/2009 Sb. - o obecných technických požadavcích zabezpečujících bezbariérové užívání staveb.
- Nařízení vlády č. 11/2002 Sb. - kterým se stanoví vzhled a umístění bezpečnostních značek
- Vyhláška č. 499/2006 Sb.
- Zákon č. 133/1985 Sb. - o požární ochraně, ve znění pozdějších předpisů
- Vyhláška č. 246/2001 Sb. - o požární prevenci
- Vyhláška č. 23/2008 Sb. - o technických podmínkách požární ochrany staveb. + ostatní platná legislativa
- Příslušné ČSN
- Vnitropodnikové směrnice zhotovitelů stavby

I.2 Dokumentace stavby zajišťovaná jejím zhotovitelem

Dodavatel zajistí vypracování a předání kompletní dílenské dokumentace konstrukce v rámci dokumentace skutečného provedení stavby.

J. Plán kontroly spolehlivosti konstrukcí

Požadavky na kontrolu konstrukcí jsou určeny podle managementu spolehlivosti staveb na základě ČSN EN 1990 – Zásady navrhování konstrukcí a ČSN 73 2604 – Ocelové konstrukce – kontrola a údržba ocelových konstrukcí pozemních a inženýrských staveb. Ve smyslu ČSN EN 1990 je konstrukce zařazena následovně:

- kategorie návrhové životnosti 4 (50 let budovy a běžné stavby)
- třída následků CC2 (střední následky budovy pro veřejnost)

- třída spolehlivosti RC2
- úroveň kontroly při navrhování DSL2 (běžná kontrola obvyklým způsobem)
- úroveň kontroly při provádění IL2 (běžná kontrola dle postupů organizace)

Během provádění stavby bude postupováno podle obecně platných prováděcích předpisů a norem. Kontrola stavby a jednotlivých konstrukcí (nových i stávajících) bude prováděna na základě vyhotoveného a schváleného kontrolního plánu dodavatele stavby. Provádění kontrol bude průběžně protokolárně dokumentováno (např. zápisem ve stavebním deníku), protože stavební úřad může k povolení užívání stavby požadovat předložení dokladu o provedení kontrol. Zvýšenou pozornost je potřeba věnovat zejména konstrukcím, které budou po dokončení díla obtížně nebo zcela nepřístupné. Kontrola provedených konstrukcí podle DPS bude prováděna nezávislým expertem na náklady stavebníka. Během životnosti konstrukce musí být standardně kontrolována spolehlivost vnější obálky budovy (hydroizolace, fasádní plášť vč. tepelné izolace), které konstrukce chrání proti vnějším povětrnostním vlivům. Jejich porušení by mohlo mít vliv na degradaci materiálů i konstrukce jako celku. Jakékoli nalezené poruchy během životnosti by měly být konzultovány s autorem projektu, případně jinou profesně spřízněnou autorizovanou osobou.



Zlín, květen/2023

Vypracoval: Ing. Petr Lukáš