

INVESTOR:		OBEC BLUČINA, NÁMĚSTÍ SVOBODY 119, 664 56, BLUČINA, IČ: 002 81 611	
STAVEBNÍ ÚPRAVY A PŘÍSTAVBA MŠ BLUČINA			
STUPEŇ:		DOKUMENTACE PRO PROVEDENÍ STAVBY	
AUTOŘI:		FIRMA:	
MARTIN HUDEC, MARCHD ING. ARCH. JANA HOTAŘOVÁ ING. ARCH. JIŘÍ HUŠKE		MY3 architekti s.r.o. IČ: 072 13 263 VRCHLICKÉHO SAD 1894/4 602 00 BRNO	
ČÁST:		STAVEBNÍ OBJEKT:	
D.1.2 STAVEBNĚ KONSTRUKČNÍ ŘEŠENÍ		SO 01	
VEDOUcí PROJEKTANT:	ING.ARCH. JIŘÍ HUŠKE	FIRMA: LOUDIL projekt, s.r.o. OBŘANSKÁ 1115/43 614 00 BRNO e-mail: lloudil@loudilprojekt.cz tel: +420 723 111 671	
ZODPOVĚDNÝ PROJEKTANT:	ING. LUKÁŠ LOUDIL		
VYPRACOVALI:	ING. LUKÁŠ LOUDIL		
KONTROLOVAL:	ING.LUKÁŠ LOUDIL		
NÁZEV VÝKRESU:		DATUM:	
TECHNICKÁ ZPRÁVA A PLÁN KONTROLY SPOLEHLIVOSTI KONSTRUKCÍ		DUBEN 2021	
		MĚŘÍTKO:	
		PARÉ:	ČÍSLO VÝKRESU:
			D.1.2.01

Technická zpráva

k projektu pro provedení stavby

Akce: Stavební úpravy a přístavba MŠ Blučina

Lokalita: Komenského 122, Blučina

Investor: obec Blučina, Náměstí Svobody 119, 664 56 Blučina

Část: D.1.2 STAVEBNĚ KONSTRUKČNÍ ŘEŠENÍ

Zpracovatel: LOUDIL projekt, s.r.o.
Obřanská 1115/43, 614 00 Brno
tel. 723 111 671
e-mail: loudil@loudilprojekt.cz

a) Konstrukční systém

Jedná se o stavební úpravy a přístavbu stávajícího objektu Mateřské školy v Blučině. Stávající objekt je proveden jako dvoupodlažní bez podsklepení. V minulosti byl objekt již několikrát přístavován a rekonstruován. Svislé konstrukce jsou provedeny z plných pálených cihel, v přístavbách z děrovaných cihel na maltu. Stropní konstrukce jsou tvořeny ocelovými nosníky a valenými (stájovými) cihelnými klenbami, v přístavbách jsou stropy z keramických desek hurdis ukládaných do patek a z PZD panelů. Základové konstrukce jsou tvořeny v původní části pasy z plných pálených cihel, u přístaveb pravděpodobně z betonových základových pasů. Střecha je provedena valbová tvořená dřevěným krovem. Přístavba je navržena o jednom částečném podzemním podlaží a dvěma nadzemními podlažními. Přístavba je navržena jako zděná z keramických bloků na maltu, stropy jsou v nadzemních částech z prefabrikovaných předpínaných panelů a ocelových nosníků s trapézovými plechy a nadbetonovanými železobetonovými deskami. Strop nad 1.PP je železobetonový monolitický, stejně jako stěny v 1.PP. Založení objektu je navrženo na základových pasech a desce.

Stropní konstrukce přístavby jsou navrženy z prefabrikovaných předpínaných dutinových panelů tl. 250 mm nad 2.NP a 320 mm nad 1.NP. Panely jsou navrženy nad učebnami, v místě chodby a technického zázemí jsou navrženy ocelové z válcovaných nosníků, trapézových plechů a železobetonových nadbetonávek. Nad 1.NP jsou navrženy nosníky I 180, nad 2.NP nosníky HEA 120. Nosníky budou uloženy na straně stávajícího objektu do vysekaných kapes na betonové podkladky tl. min. 50 mm, nosníky budou zpětně zazděny plnými pálenými cihlami na cementovou maltu M10. Na straně přístavby budou nosníky uloženy na věnce nebo do věnců (průvlaku) pomocí chemických kotev. Prefabrikované panely budou opatřeny ucpávkami dutin, spáry mezi panely budou zabetonovány, vybrané spáry

budou opatřeny kleštinovou výztuží. U části panelů v místě kotvení únikového schodiště dojde k proříznutí dutin a zabetonování dutin konstrukčním betonem. Prostupy stropními panely kromě VZT prostupu $\varnothing 300$ mm budou provedeny pouze v dutinách panelů, nesmí zasahovat do žeber panelů. Strop nad 1.PP je navržen železobetonový monolitický s horním lícem ve spádu. Při spodním líci je strop z pohledového betonu ve třídě pohledovosti PB2, distančníky budou použity z vláknobetonu, viditelné hrany budou koseny trojúhelníkovými lištami 10x10 mm, volné hrany budou opatřeny okapovými nosy. Stropní deska je na straně učeben uložena do stěn přes isonosníky s nerezovou výztuží v místě tepelné izolace, požární odolnost isonosníků, isonosníky budou provedeny s protipožární úpravou.

Svislé konstrukce přístavby jsou navrženy v nadzemní části zděné z keramických bloků na celoplošnou tenkovrstvou maltu, nesmí být použita pěna. Zdivo je navrženo tloušťky 300 mm, v koruně jednotlivých podlaží bude zdivo zakončeno železobetonovými monolitickými věnci. V suterénu objektu jsou stěny a sloupy navrženy jako železobetonové monolitické konstrukce na viditelných stranách z pohledového betonu, viditelné hrany budou koseny trojúhelníkovými lištami 10x10 mm. Stěny jsou navrženy v systému bílá vana, všechny pracovní spáry ve stěnách budou opatřeny těsníci profily, ve stěnách budou provedeny řízené smršťovací spáry. Za stěnami 1.PP bude provedena drenáž s odvodem vody do prostoru zahrady.

Založení objektu je na železobetonových základových pasech provedených na podkladním betonu a na přehutněné rostlé zemině, základová spára pasů nesmí být v navážkách. Součástí základů jsou i základové stěny, které dorovnávají výškový rozdíl mezi základy a základovou deskou, která je navržena železobetonová tloušťky 150 mm. Pod základovou deskou nutno zeminu přehutnit min. na $E_{\text{def},2} = 60$ MPa, případně vylepšit vrstvou zeminy (šterku), poměr $E_{\text{def},2}/E_{\text{def},1}=2,5$. Stávající šachty a nádrže v prostoru přístavby budou odstraněny a prostor po nich zasypána zhutněn. V rámci základů přístavby bude zesílen základový pas stávající obvodové stěny mateřské školy, zesílení je navrženo přibetonováním v šíři 500 mm. Přibetonávka bude propojena se zděným pasem lepenou výztuží do předvrtaných otvorů na chemické kotvy, výztuže budou lepeny do cihel, ne do spár.

Součástí úprav venkovních prostor je plocha mezi přístavbou a sousedním objektem na západní straně pozemku. Zde jsou navržena nová železobetonová monolitická schodiště. Ty jsou navrženy ze základových desek a pasů, pod základovými deskami budou provedeny podkladní betony tl. 50 mm, pod podkladními betony dojde k přehutnění zemin popř. jejich vylepšení na $E_{\text{def},2} = 60$ MPa, poměr $E_{\text{def},2}/E_{\text{def},1}=2,5$. Na desky budou nabetonovány stupně, které jsou rozděleny na sedací a pochůzné. Pochůzné stupně budou shora kartáčované. Všechny stupně jsou navrženy stupnicemi ve spádu 1%. Podstupnice a boční plochy jsou navrženy v pohledové kvalitě ve třídě pohledovosti PB2. Kolem květináčů jsou navrženy železobetonové základové pasy. Pochůzné plochy a rampy jsou navrženy železobetonové monolitické tloušťky 120 mm, horní líce jsou kartáčované. Desky jsou navrženy vyztužené KARI sítěmi. V deskách budou provedeny po betonáži prořezy, aby byly eliminovány účinky od smršťování a od zatížení teplotou. Desky budou od okolních základových konstrukcí či stávajících objektů oddílovány.

U vstupu na pozemek z jižní strany u kuchyně je navržena železobetonová monolitická úhlová stěna, jejíž základová deska i stěna je navržena tloušťky 300 mm. U stěny je navrženo železobetonové monolitické schodiště, které bude z části uloženo na stejnou základovou desku jako úhlová stěna, z části bude na pasu, od stěny a stávajícího objektu MŠ bude schodiště oddilováno. Úhlová stěna bude u sousedního objektu podbetonována prostým betonem na hloubku základové spáry sousedního objektu, aby základové spáry byly ve stejné úrovni. Za opěrnou stěnou bude provedena drenáž s odvodem vody mimo půdorys opěrné stěny. Na úhlovou stěnu bude uložena ocelová konstrukce únikové rampy ze 2.NP mateřské školy. Rampa je navržena z svařovaná z válcovaných ocelových nosníků HEB 160, I 80 a ocelových sloupků HEB 100. Zavětrování je navrženo v rovině pochůzných ploch křížovými ztužidly z kul. $\varnothing 12$ mm s napínáky. Pochůzná plocha je navržena z ocelového svařovaného pororoštu 40x4,0 na podestě a 40x2,0 mm na rampě. Konstrukce lávky bude ve vodorovných směrech kotvena i do objektu mateřské školy pomocí ocelových žárově zinkovaných závitových tyčí M16, které budou zalepeny do zdiva chemickými kotvami, lepení bude provedeno do cihel, ne do spár. Závitové tyče budou opatřeny u ocelového nosníku podložkami a matkami z obou stran nosníku, aby zajišťovaly tahové i tlakové síly. Založení rampy je navrženo na základových patkách a pasech. Pasy u sousedního objektu budou založeny do stejné hloubky jako základy sousedního domu. Patky u mateřské školy budou založeny do stejné úrovně jako objekt školy, patky budou se stávajícími základy mateřské školy propojeny lepenou výztuží na chemické kotvy.

V prostoru kuchyně je navržen nový potravinový a zásobovací výtah. Konstrukce výtahu je navržena ocelová svařovaná z jáklů 60x60x4,0 mm, které tvoří sloupky a paždíky. Konstrukce výtahu bude založena na železobetonové základové desce tl. 200 mm pomocí chemických kotev a patních plechů. Konstrukce výtahu bude procházet nově vytvořeným otvorem ve stropu, který bude proveden v cihelné klenbě mezi ocelovými nosníky. Otvor bude lemován ocelovou výměnou I 200, která bude přivařena ke stávajícímu ocelovému nosníku stropu a dále uložena a obezděna v kapse obvodového zdiva, stávající nosník bude před prováděním svaru očištěn ocelovými kartáči. Prostor mezi ocelovými nosníky bude vyztužen a zabetonován. Konstrukce výtahu bude kotvena k vnitřní nosné stěně chemickými kotvami M10 v rozteči 600 mm v místě cihel, ne spár. Kotvení sloupků do zdiva bude provedeno po provedení omítky na stěně. Konstrukce výtahu bude kotvena k ocelové výměně ve stropu nad 1.NP, kotvení bude provedeno pouze ve vodorovném směru, ve svislém směru nebude šachta s nosníkem propojena, aby nebyly vnášeny účinky zatížení stropu do konstrukce výtahu. Přesný tvar ocelové konstrukce bude proveden na základě požadavků vybraného dodavatele výtahu.

V rámci stavebních úprav dojde k provedení nových otvorů ve stěnách, popř. odstranění stávajících stěn. V některých případech se jedná o provedení otvorů v místě dříve zazděných otvorů, tzn. otvory budou obnoveny. Při bouracích pracích je nutno sledovat stav překladů nad těmito otvory, v případě, že budou překlady narušeny, je nutno práce zastavit, překlad provizorně podepřít a kontaktovat statika ke konzultaci. Nad novými otvory popř. rozšiřovanými otvory jsou navrženy ocelové překlady z válcovaných nosníků tvaru I. V místech, kde nevyhovělo zdivo na zvýšené zatížení od překladů je navrženo zesílení zdiva ocelovými sloupky ze zdvojených profilů jákl opatřenými patními a korunními plechy. Prostor mezi jákly bude po osazení konstrukce dozděn z plných pálených cihel nebo dobetonován. Překlady

budou k ocelovým sloupkům přivařeny dolními pásnicemi. Nosníky musí být vůči zdivu nad nimi celoplošně vyklínovány, aby nedošlo k poklesu zdiva nad nimi!

V rámci přístavby je navrženo ocelové venkovní únikové schodiště. Schodiště je navrženo z ocelových schodnic z profilů UPE 220, které budou uloženy na železobetonovém stropu nad 1.PP a dále na ocelové konzoly tvořené svařovanými profily UPE 220, HEA 180 a IPE 160, které budou kotveny do železobetonového věnce a do dutinových panelů pomocí chemických kotev a závitových tyčí. Stupně budou tvořeny prefabrikovanými pororošťovými stupni, které budou přišroubovány ke schodnicím, mezipodesta a podesta bude tvořeny svařovanými pororošty tl. 30 mm. Kotvení do stropních panelů bude provedeno pomocí ocelových závitových tyčí, které budou svisle protaženy skrz celé panely a ze spodního líce panelů budou opatřeny plechovými podložkami, podložky budou podmazány lepidlem na cementové bázi. V místě závitových tyčí budou dutiny stropních panelů zabetonovány. Schodiště bude osazeno před výstavbou 2.NP. V případě, že bude schodiště osazováno po provedení zdiva ve 2.NP, budou ve zdivu provedeny montážní otvory, které budou následně zazděny plnými pálenými cihlami.

Ve 2.NP stávajícího objektu budou provedena ocelová táhla za účelem stažení objektu. Táhla jsou navržena v místě, kde je na vnitřní i vnější stěně svislá trhlina. Táhla budou zakotvena pomocí ocelových plechů, které budou vůči stěně uloženy do cementové malty na zdivo. V místě kotevního plechu musí být ze stěny odstraněna omítka. Táhla budou aktivována a budou zajištěna proti prověšení. Stažení objektu bude provedeno před započítáním výstavby přístavby, avšak po vyzpravení trhlín maltou a výztuží, která bude osazena 30 mm do vodorovných spár zdiva. Výztuž bude provedena z oceli B 500B, pruty $\varnothing 6$ délky 1,0 m budou do zdiva osazeny z obou stran stěny do každé čtvrté ložné spáry, střed prutů bude umístěn na trhlinu, tzn. zakotvení výztuže bude 500 mm na každou stranu trhliny. Výztuž bude vtlačena do lepidla na cementové bázi. Odhad celkové délky prutů 96 m, odhad množství výztuže 21,3 kg.

b) Použité konstrukční materiály

BETON

Věnce, překlady, dobetonávky
Strop nad 1.PP

C 25/30 XC1
C 25/30 XC1 XF1

Stěny a sloupy v 1.PP

C 25/30 XC3 XF3 XA2
max. hloubka průsaku
vody 35 mm

Železobetonové základy (pasy, deska)

C 25/30 XC2 XA2

Prostý beton

C 16/20 X0

Podkladní beton

C 12/15 X0

Opěrná stěna, venkovní základy

C 25/30 XC3 XF4

VÝZTUŽ

B 500B, B 500A (KARI
sítě)

ZDIVO

Stěny přístavby 1.NP, 2.NP

Keramické bloky P15 na celoplošnou tenkovrstvou nebo klasickou maltu M10 (ne pěnu)

Dozdívky

Plné pálené cihly P15 nebo P20 na maltu M10

OCEL

Nosníky, překlady, sloupky

S235

Konstrukce rampy

S355

Trapézové plechy

S350

Dle ČSN EN 1090 jsou ocelové konstrukce zařazeny do výrobní skupiny „EXC2“.

Povrchová úprava interiérových ocelových konstrukcí je po otryskání na stupeň SA 2,5 navržena dle stupně korozní agresivity C2 (nízká). Povrchová úprava exteriérových ocelových konstrukcí je po otryskání na stupeň SA 2,5 navržena dle stupně korozní agresivity C3 (střední). Pororošty a pororoštové stupně budou žárově zinkované. Životnost nátěrů musí být min. 10 let. Vnitřní ocelové konstrukce musí být chráněny proti účinkům požáru.

Pokud je v dokumentaci uveden konkrétní název výrobku slouží pouze jako technický nebo designový vzor, lze jej nahradit výrobkem stejného nebo vyššího standardu, než má uvedený příklad. Výrobek lze nahradit se souhlasem objednatele, architekta a projektanta po předložení vzorků.

c) Zatížení

Zatížení stálá byla vyčíslena dle ČSN EN 1991-1-1, zatížení nahodilá byla rovněž převzata z této normy. Hodnoty charakteristického a návrhového zatížení jednotlivých konstrukcí jsou uvedeny ve výpočtových modelech, které jsou součástí statického výpočtu.

Pro přehled jsou uvedeny základní hodnoty charakteristického zatížení.

Stálá:

Skladba střechy přístavby (extenzivní zelená střecha vč. izolací)	1,39 kN/m ²
Skladba střechy přístavby (skladba nad chodbou)	0,80 kN/m ²
Podlaha ve 2.NP přístavby	1,94 kN/m ²
Podhledy a instalace přístavby	0,50 kN/m ²
Příčky ve 2.NP přístavby (rozpočteny na rovnoměrné plošné zatížení)	1,42 kN/m ²

Užitná:

Učebny, chodby, rampa	3,00 kN/m ²
Venkovní plochy	5,00 kN/m ²

Zatížení sněhem: dle ČSN EN 1991-1-3:2005/Z1:2006:
 Základní tíha sněhu (www.snehovamapa.cz): 0,70 kN/m²

Zatížení větrem:
 základní rychlost větru 25,00 m/s

d) Zvláštní a neobvyklé konstrukce

Konstrukce neobsahuje zvláštní a neobvyklé konstrukce.

e) Technologické podmínky postupu prací

Konstrukce bude realizována dle standardních postupů při výstavbě, nepředpokládá se použití zvláštních technologií. Při provádění konstrukcí musí být dodrženy max. dovolené odchylky podle ČSN EN 13670.

Před započítím jakýchkoliv prací na nosných konstrukcích je nutno zaměřit stávající stav již provedených konstrukcí a případně novou konstrukci po konzultaci s autorem projektové části přizpůsobit skutečností.

f) Zásady pro provádění bouracích a podchycovacích prací

Před zahájením výroby ocelových konstrukcí je nutné veškeré rozměry stávajících a již provedených nových konstrukcí ověřit na stavbě a případně konstrukci přizpůsobit skutečnosti. V případě větších odchylek je nutno kontaktovat projektanta ke konzultaci.

Osazování ocelových překladů nad novými otvory ve zdivu bude prováděno postupně, nejdříve část nosníků z jedné strany a následně po zatvrdnutí zbylá část nosníků ze strany druhé, po osazení překladů dojde k vybourání zdiva otvoru a vyzpravení ostění otvorů za pomoci cihel plných pálených min. pevnosti P15 na maltu M10. Nosníky musí být řádně vyklínovány vůči zdivu nad nimi a musí být osazeny na betonové podkladky do cementové malty.

Nejdříve budou provedeny betonové podkladky v místě uložení nosníků. Následně bude provedena drážka z jedné strany do poloviny tloušťky zdiva a následně osazena ½ polovina ocelových nosníků. Nosníky budou vyklínovány vůči zdivu nad nimi pomocí dubových klínů či klínů z tvrzeného plastu a cementové malty M10 a v místě uložení osazeny do cementové malty. Po zatvrdnutí bude provedena drážka z druhé strany stěny a stejným způsobem budou osazeny zbylé nosníky. Po zatvrdnutí malty dojde k postupnému vybourání otvoru pod nosníky a vyzpravení ostění pomocí plných pálených cihel P15 na maltu M10.

V místech, kde jsou navrženy ocelové sloupky, budou nejprve osazeny ocelové sloupky v celém rozsahu a následně bude stejným způsobem jako bez sloupků provedeno osazení ocelových překladů. Ty budou uloženy na sloupky, ke kterým budou přivařeny dolní pásnicí.

g) Požadavky na kontrolu zakrývaných konstrukcí

Betonové konstrukce budou realizovány dle kontrolní třídy 2 dle ČSN EN 13670. Výrobní skupina ocelových konstrukcí je navržena dle ČSN EN 1090 EXC2.

h) Podklady

Výkresy stavební části – zpracované společností MY3 architekti s.r.o., Vrchlického sad1894/4, 602 00 Brno.

Závěrečná zpráva o výsledcích inženýrsko-geologického a hydrogeologického posouzení provedeného za účelem zjištění podkladů pro zpracování projektové dokumentace – MŠ Blučina - zpracovaná společností GEON, s.r.o., Na Padělkách 421, 664 52 Sokolnice (08/2020).

Zpráva o provedení stavebně technického průzkumu objektu Mateřské školy v Blučíně – zpracovaná společností Průzkumy staveb s.r.o., Lísky 1000/44, 624 00 Brno (07/2020).

Prohlídka stavby.

ČSN EN 1990	Zásady navrhování konstrukcí
ČSN EN 1090-2	Provádění ocelových konstrukcí a hliníkových konstrukcí - Část 2: Technické požadavky na ocelové konstrukce
ČSN EN 1991-1-1	Eurokód 1: Zatížení konstrukcí – Část 1-1: Obecná zatížení – Objemové tíhy, vlastní tíha a užitná zatížení pozemních staveb
ČSN EN 1991-1-3	Eurokód 1: Zatížení konstrukcí – Část 1-3: Obecná zatížení – Zatížení sněhem
ČSN EN 1991-1-4	Eurokód 1: Zatížení konstrukcí – Část 1-4: Obecná zatížení – Zatížení větrem
ČSN EN 1992-1-1	Eurokód 2: Navrhování betonových konstrukcí – Část 1-1: Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby
ČSN EN 1992-1-2	Eurokód 2: Navrhování betonových konstrukcí – Část 1-2: Navrhování konstrukcí na účinky požáru
ČSN EN 1993-1	Eurokód 3: Navrhování ocelových konstrukcí – Část 1-1: Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby
ČSN EN 1993-1-2	Eurokód 3: Navrhování ocelových konstrukcí – Část 1-2: Navrhování konstrukcí na účinky požáru
ČSN EN 1995-1	Eurokód 5: Navrhování dřevěných konstrukcí
ČSN EN 1996-1-1	Eurokód 6: Navrhování zděných konstrukcí – Část 1-1: Obecná pravidla pro vyztužené a nevyztužené zděné konstrukce
ČSN EN 1997-1	Eurokód 7: Navrhování geotechnických konstrukcí
ČSN EN 206-1	Beton – Část 1: Specifikace, vlastnosti výroba a shoda
ČSN EN 13670	Provádění betonových konstrukcí

Použitý software:

Microsoft Office Excel a Word
Scia Engineer 2019.1
Idea Statica
FINE Geo5
FINE Zdivo

i) Specifické požadavky na rozsah dalších projekčních stupňů

Další projektové stupně musí navazovat na řešení projektu pro provedení stavby. Na ocelové a železobetonové prefabrikované konstrukce musí být zpracována výrobní dokumentace, na železobetonové monolitické konstrukce musí být zpracována výrobní dokumentace výztuže železobetonových monolitických konstrukcí. V rámci dodávky stavby je nutno zpracovat dokumentaci výtahu na základě požadavku vybraného dodavatele výtahu.

j) Bezpečnost práce

Veškeré práce budou prováděny podle platných předpisů o bezpečnosti a ochraně zdraví při práci. Všichni pracovníci zhotovitele budou používat pracovní pomůcky a ochranné prostředky ve smyslu platných předpisů. Zhotovitel zpracuje pro uvedené práce v tomto projektu Technologický postup.

Celý prostor staveniště musí být označen a zabezpečen proti přístupu nepovolaných osob.

Je nutno dodržovat vymezení ploch určených pro pojezd stavebních mechanismů. Při stavebních pracích za snížené viditelnosti musí být zajištěno dostatečné osvětlení.

k) Závěr

Konstrukce objektu jsou navrženy dle norem ČSN EN viz odstavec h této zprávy. Konstrukce vyhovují z hlediska únosnosti i použitelnosti.

Životnost stavby je stanovena dle EN 1990, článku NA1.1, tabulky 2.1 (CZ) – kategorie návrhové životnosti 4, informativní návrhová životnost 50 let.

Konstrukce patří s uvažováním následků poruchy nebo funkční nezpůsobilosti konstrukce do třídy porušení CC2 dle EN 1990, přílohy B, tabulka B.1 – střední následky s ohledem na ztráty lidských životů nebo značné následky ekonomické, sociální nebo pro prostředí.

Z hlediska spolehlivosti patří konstrukce do třídy RC2 - stavby, kde jsou následky poruchy střední.

Úroveň kontroly při navrhování je klasifikována dle EN 1990, přílohy B, tabulka B.4 jako běžná – kontrola jinými osobami organizace, než jsou ty, které zpracovaly návrh, a v souladu s obvyklými postupy organizace, tj. úroveň kontroly při navrhování DSL2.

Dle vybraných a zavedených opatření managementu jakosti musí zhotovitel stavby zavést patřičnou úroveň kontroly během provádění. Minimální úroveň kontroly během provádění IL2 dle EN 1990, přílohy B, tabulka B.5 – běžná kontrola v souladu s postupy organizace.

I) Plán kontroly spolehlivosti konstrukcí

Stavba bude realizována dle platných technických bezpečnostních norem, během stavby bude prováděna kontrola provádění konstrukce dle výše vypsanych norem speciálního zakládání, železobetonové a betonové konstrukce budou kontrolovány dle normy ČSN EN 13670 Provádění betonových konstrukcí dle kontrolní třídy 2. Po kolaudaci objektu budou prováděny prohlídky stavby dle ČSN ISO 13822 Zásady navrhování konstrukcí – Hodnocení existujících konstrukcí a to v období max. **po 5 letech**. Prohlídky budou prováděny v rozsahu předběžných hodnocení, prohlídky musí být prováděny autorizovanou osobou v oboru Statika a dynamika staveb nebo Mosty a inženýrské konstrukce nebo Zkoušení a diagnostika staveb. V případě, že se na stavbě vyskytnou poruchy v mezidobí prohlídek, bude provedena mimořádná prohlídka stavby. Na základě výsledků předběžných prohlídek bude stanoven další postup ověřování či hodnocení konstrukcí, případně může být upraven cyklus prohlídek stavby. Ocelové konstrukce budou kontrolovány dle normy ČSN 73 2604 Ocelové konstrukce – Kontrola a údržba ocelových konstrukcí pozemních a inženýrských staveb.

V Brně, 04/2021

Ing. Lukáš Loudil
LOUDIL projekt, s.r.o.