


Zodpovědný projektant: Ing. Tomáš Penk		Vypracoval: Ing. Daniela Košutová		 STA-CON s.r.o., Neklanova 120/18, 128 00 Praha 28 tel.: 224 915 474 www.sta-con.cz, sta-con@sta-con.cz IČO: 26 69 17 28, DIČ: CZ26 69 17 28		Revize:	Paré:
Investor: Sociální služby Chomutov, p.o., Přísečná 5030, Chomutov						Formát:	
Místo: k.ú. Chomutov II, parcela č. 182/1						Datum: 07/2023	
Stavba: Změna užívání 2.NP na klub seniorů Kostnická 4088, Chomutov						Měřítko:	
						Stupeň: DSP	
						Zak. č.: 2306070	
Výkres: TECHNICKÁ ZPRÁVA						Č.v.: 1.1	

Obsah

Obsah	1
Úvod	4
D.1.2.1.a Popis navrženého konstrukčního systému stavby,.....	4
D.1.2.1.b Popis nových konstrukcí	4
1. Nosný systém výtahové šachty.....	4
2. Založení šachty.....	4
3. Svislé konstrukce šachty.....	5
4. Vodorovné konstrukce šachty.....	5
5. Ocelové překlady 2.NP	5
6. Venkovní schodiště.....	5
D.1.2.1.c Navržené výrobky, materiály a hlavní konstrukční prvky.....	5
1. Navržené materiály	5
2. Zakázané materiály	6
D.1.2.1.d Hodnoty užitných, klimatických a stálých zatížení	6
1. Stálá zatížení	6
2. Užitná zatížení	6
3. Klimatická zatížení.....	6
4. Dynamické zatížení	6
D.1.2.1.e Návrh neobvyklých konstrukcí, detailů, technologických postupů.....	7
D.1.2.1.f Životnost konstrukce	7
D.1.2.1.g Technologické podmínky postupu prací ovlivňující stabilitu	7
1. Obecné předpisy.....	7
2. Prostorová tuhost konstrukce	7
3. Řádné kotvení konstrukce	8
4. Dodatečné kotvení	8
5. Deformace betonových konstrukce.....	8
6. Deformace ocelových a dřevěných konstrukcí.....	8
D.1.2.1.h Koncepce a provádění betonové konstrukce.....	9
1. Tolerance betonových konstrukcí	9
2. Povrchová kvalita ŽB konstrukcí bez zvláštních nároků	9
3. Smršťování a dotvarování betonu.....	9
4. Provádění betonových konstrukcí	9
D.1.2.1.i Provádění jiných než betonových konstrukcí	9
1. Provádění ocelových konstrukcí	9
D.1.2.1.j Požadavky na protipožární ochranu konstrukcí	10
D.1.2.1.k Ochrana konstrukcí	10
D.1.2.1.l Požadavky na kontrolu zakrývaných konstrukcí.....	10
1. Požadavky na kvalitu	10
D.1.2.1.m Zásady provádění bouracích a podchycovacích prací.....	11
D.1.2.1.n Seznam použitých podkladů.....	12
1. Podklady:.....	12
2. Normy:	12
3. Zákony a vyhlášky	12
4. Software.....	13



STA CON

STA-CON s.r.o., Neklanova 120/18, 128 00 PRAHA 28

IČO: 26691728

DIČ: CZ26691728

statické projekční práce

Závěr..... 13



STA-CON s.r.o., Neklanova 120/18, 128 00 PRAHA 28

IČO: 26691728

DIČ: CZ26691728

statické projekční práce

Identifikační údaje stavby

Název stavby:	Změna užívání 2.NP na klub seniorů, Kostnická 4088, Chomutov
Místo stavby:	Kostnická 4088, Chomutov
Stavebník:	Sociální služby Chomutov, p.o. Písečná 5030 430 04 Chomutov
Projektant části:	STA-CON s.r.o. Neklanova 120/18 128 00 Praha 28 - Vyšehrad tel. +420 245 005 360 e-mail: sta-con@sta-con.cz zodpovědný projektant: Ing. Tomáš Penk autorizovaný inženýr v oboru statika a dynamika staveb ČKAIT 0010990
Vypracoval:	Ing. Daniela Košutová Ing. Tomáš Penk
Stupeň dokumentace:	DOKUMENTACE PRO STAVEBNÍ POVOLENÍ
Datum zpracování:	červenec 2023
Číslo zakázky:	2306070/DSP

Úvod

Předmětem statické části projektu pro stavební povolení akce „Změna užívání 2.NP na klub seniorů, Kostnická 4088, Chomutov“ je návrh nosné konstrukce nové výtahové šachty v interiéru, ocelových překladů nad dveřmi a venkovního schodiště s rampou. Pro vypracování návrhu byly použity jako podklady stavebně-architektonická projektová část a ústní informace zpracovatele stavebně-architektonické části.

Jedná se o vestavbu a dostavbu k objektu, který bude sloužit jako klub seniorů. Objekt má pravidelný půdorysný tvar obdélníku. Objekt je vystavěn jako prefabriovaný skelet s průvlaky ve tvaru otočeného „T“, na kterých jsou uloženy stropní panely. Prostory domu bude lze po výstavbě výtahové šachty a přístupové rampy využívat jako bezbariérové.

Půdorysné rozměry šachty jsou 2,2 x 2,24 m. Celková výška je 6,42 m od úrovně podlahy 1.NP. Nosná konstrukce šachty je navržena s ohledem na dispoziční, funkční a statické požadavky jako převážně zděná konstrukce s monolitickou základovou deskou, stěny pod ÚT jsou z tvárnic ztraceného bednění. Stropní konstrukce bude monolitická.

Venkovní schodiště sestává ze dvou krátkých ramen 3x300x150 mm šířky 3,0 a 1,97 m, mezi nimiž je umístěna rampa se sklonem 11,2 – 12,5 % a šířky 1500 mm pro bezbariérový přístup do objektu. Rampa je lomená do tvaru „L“.

D.1.2.1.a Popis navrženého konstrukčního systému stavby, výsledky průzkumů

Pro stavbu nebyly provedeny žádné průzkumy. V rámci zemních prací bude proveden dodatečný geologický průzkum, který upřesní skutečné založení objektu. Objekt je založen na nově betonované základové desce.

D.1.2.1.b Popis nových konstrukcí

1. Nosný systém výtahové šachty

Nosná konstrukce objektu je navržena s ohledem na dispoziční, funkční a statické požadavky jako zděná stěnová konstrukce s monolitickou základovou deskou. Stěny jsou z tvárnic ztraceného bednění, stropní konstrukce bude provedena monolitická. Železobetonové konstrukce jsou armované vázanou výztuží.

V místech kotvení nosných konstrukcí výtahové šachty budou ve stěnách provedeny betonové kapsy.

Základová deska je navržena ze železobetonu a izolována skladbou izolací dle stavební části.

S ohledem na velikost objektu je konstrukce řešena jako jeden dilatační celek.

2. Založení šachty

Před zahájením stavebních prací je nutné ověřit výšku a kvalitu základových konstrukcí stávajícího objektu. V případě nevyhovujícího stavu je nutná konzultace se statikem.

Stávající základové patky je nutné podezdít, alt. podbetonovat, min. na úroveň nové základové desky alespoň na polovinu tloušťky stávajícího základu. Odhalení a úpravy stávajících základových konstrukcí lze provádět po nejvýše metrových úsecích.

Založení je provedeno na železobetonové desce tl. 250 mm.
Základová deska je z betonu C25/30 armovaná výztuží B 500B.

3. Svislé konstrukce šachty

Obvodové stěny jsou z tvárnic ztraceného bednění tl. 200 mm. V úrovni prahu a nadpraží nad dveřními otvory jsou provedeny železobetonové trámy s vodorovnou výztuží \varnothing R12, rozměry upřesní dodavatel výtahu. Kotvení nosných konstrukcí výtahu bude provedeno chemickými kotvami (např. HILTI).

Výťahová šachta bude upřesněna dle finálního dodavatele.

4. Vodorovné konstrukce šachty

Stávající stropní panely nad 1.NP budou uloženy na nově vyzdřeném obvodovém zdivu šachty do řady betonových cihel.

V úrovni stropní konstrukce šachty budou na stěny uloženy ocelové nosníky U200 pro uchycení montážních ok. Jejich poloha bude upřesněna po výběru dodavatele výtahu.

Stropní konstrukce bude monolitická tl. 200 mm, z betonu C25/30 armovaná výztuží B 500B.

5. Ocelové překlady 2.NP

Ocelové překlady nad novými otvory 2.NP budou uloženy do betonových kapes ve zdivu. Minimální délka uložení se rovná výšce překladu.

6. Venkovní schodiště

Schodišťová deska je navržena tl. 150 mm s nabetonovanými stupni, deska rampy má tloušťku 150 mm. Jsou navrženy železobetonové z betonu C25/30, armované prutovou výztuží při obou površích (schodiště) nebo sítěmi KARI v ose desky (rampa). Desky jsou uloženy na podélných základových pasech z prostého betonu C16/20. Hloubka založení základů je min. 800 mm pod úroveň terénu.

Hrana stávající výstupní podesty bude zpevněna a opatřena adhezním můstkem. S konstrukcí schodiště bude spojena vlepovanou výztuží \varnothing R10.

Pod deskami bude provedena podkladní betonová deska tl. 100 mm.

D.1.2.1.c Navržené výrobky, materiály a hlavní konstrukční prvky

1. Navržené materiály

Ocel:	S 235
Základová deska šachty, ztracené bednění:	C25/30 - XC1
Schodišťová deska, rampa	C25/30 - XC3
Základové pasy, podklad. beton	C16/20
Konzistence betonové směsi:	měkká
Výztuž vázaná:	B 500B, převažující profily: R 8-25 mm
Výztuž sítě:	KARI
Distanční prvky výztuže:	betonvláknité podkladky, svařované oc. lišty (hady)

Veškeré uvedené materiály v dokumentaci jsou předepsány jako referenční a je možné použít stejné nebo lepší kvality od jiného výrobce.

Při použití přísad a speciálních výrobků (malt, betonů) se bude dodavatel řídit pokyny výrobce pro použití daných výrobků.

2. Zakázané materiály

Konstrukce budou navrženy z materiálů zdravotně nezávadných. Jejich nezávadnost bude prokázána atestem Státní zkušebny.

D.1.2.1.d Hodnoty užitných, klimatických a stálých zatížení

1. Stálá zatížení

Stálé zatížení je uvažováno podle ČSN EN 1991-1-1 (73 0035) „Eurokód 1: Zatížení konstrukcí - Část 1-1: Obecná zatížení - Objemové tíhy, vlastní tíha a užitná zatížení pozemních staveb.

Do zatížení jsou započítány vlastní tíhy konstrukcí a zařízení související s provozem výtahu, skladeb stálých konstrukcí. Toto zatížení je uvažováno jako součet všech stále působících zatížení.

Součinitel pro stálá zatížení je $g_3=1,35$.

2. Užitná zatížení

Zatížení je uvažováno podle ČSN EN 1991-1-1 (73 0035) „Eurokód 1: Zatížení konstrukcí - Část 1-1: Obecná zatížení - Objemové tíhy, vlastní tíha a užitná zatížení pozemních staveb.

A/nebo podle zadání investora. Užitné zatížení stropů je uvažováno normovými hodnotami takto:

Kat. C3 – plochy bez překážek pro pohyb osob 1,5 kN/m²

Součinitel zatížení pro užitná zatížení je $g=1,5$.

3. Klimatická zatížení

Výťahová šachta se nachází v interiéru, klimatická zatížení nebyla uvažována.

4. Dynamické zatížení

Dynamické zatížení od provozu výtahu je započítáno dynamickým koeficientem ke stálému zatížení.

D.1.2.1.e Návrh neobvyklých konstrukcí, detailů, technologických postupů

Pro projekt byly použity běžná konstrukční řešení a detaily nebo byla řešení popsána výše. Rovněž technologická opatření jsou běžná pro daný druh stavby. Technolog stavby provede technologické postupy a opatření v rámci provedení stavby.

D.1.2.1.f Životnost konstrukce

Objekt je dle ČSN EN 1990 zařazen do 4. kategorie (budovy bytové, občanské a další běžné stavby) s informativní návrhovou životností 50 let.

D.1.2.1.g Technologické podmínky postupu prací ovlivňující stabilitu**1. Obecné předpisy**

Stavba bude prováděna dle běžných postupů, které jsou stanoveny pro tento typ stavebních úprav, není-li uvedeno jinak. Dle tohoto postupu bude zaručena v průběhu provádění stavby stabilita objektu jako celku i jeho jednotlivých částí.

Veškeré vibrující prvky a též vybavení objektu, které by dopadalo z výšky, budou uloženy na pružných podložkách.

2. Prostorová tuhost konstrukce

Statika bude provedena v souladu s normovými hodnotami tak, aby účinky zatížení a nepříznivé vlivy prostředí, kterým je vystavena během výstavby a užívání při řádné prováděné běžné údržbě, nemohly způsobit:

a) náhlé nebo postupné zřícení, popřípadě jiné destruktivní poškození kterékoli její části nebo přilehlé stavby

b) nepřijatelné přetvoření nebo kmitání konstrukce, které může narušit stabilitu stavby, mechanickou odolnost a funkční způsobilost stavby nebo její části, nebo které vede ke snížení trvanlivosti stavby

c) poškození nebo ohrožení provozuschopnosti připojených technických zařízení v důsledku deformace nosné konstrukce

d) ohrožení provozuschopnosti pozemních komunikací v dosahu stavby a ohrožení bezpečnosti a plynulosti provozu na komunikaci přiléhající ke staveništi

e) ohrožení provozuschopnosti sítí technického vybavení v dosahu stavby

f) porušení staveb v míře nepřiměřené původní příčině, zejména výbuchem, nárazem, přetížením nebo následkem selhání lidského činitele, kterému by bylo možno předejít bez nepřiměřených potíží nebo nákladů, nebo jej alespoň omezit

g) poškození staveb vlivem nepříznivých účinků podzemních vod vyvolaných zvýšením nebo poklesem hladiny přilehlého vodního toku nebo dynamickými účinky povodňových průtoků, případně hydrostatickým vzlakem při zaplavení

h) ohrožení průtočnosti koryt vodních toků, případně údolních profilů, mostů a propustků.

3. Řádné kotvení konstrukce

Svislé nosné monolitické konstrukce jsou vždy vyvazovány na kotevní výztuž z předchozí sousedící monolitické konstrukce. Veškeré sousedící monolitické konstrukce jsou navzájem provázány výztuží. Každý vzniklý vyvázaný roh (ať ve stěně nebo v desce) musí mít zavlečenou vnitřní závlačovou výztuž. Pro kotvení platí vždy délky výztuže na min. kotevní délku (dle třídy betonu a profilu výztuže – cca 40 profilů). Pro nastavování výztuží platí vždy min. délka přesahu (dle třídy betonu a profilu výztuže – cca 80 profilů).

4. Dodatečné kotvení

Ocelové konstrukce výtahu se k betonovým kotví pomocí chem. kotev, případně přivařením k předem připraveným kotevním bodům, které jsou součástí betonového prvku.

5. Deformace betonových konstrukce

Deformací konstrukcí budou navrženy dle limitních kritérií stanovených v ČSN EN 1992-1-1 (731201) Eurokód 2: Navrhování betonových konstrukcí - Část 1-1: Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby.

Vodorovné deformace nejsou omezeny ve výše uvedené normě, ale budou omezeny na 1/500 výšky konstrukce a to i po jednotlivých podlažích.

	d_{\max}	d_2
Stropní konstrukce obecně	L/200	L/300
Stropní a střešní konstrukce s dlažbou nebo omítkou	L/250	L/350
Případy, kdy průhyb může narušit vzhled konstrukce	L/400	-

kde d_{\max} je výsledný průhyb a d_2 je průhyb od užitého zatížení

Vodorovné posuvy a průhyby od zatížení větrem jsou omezeny následujícím způsobem:

- u vícepodlažních budov každé patro H/300, kde H je výška patra
- konstrukce jako celek H0/500, kde H0 je výška budovy

Zpracovatel projektu upozorňuje na skutečnost, že všechny nosné prvky objektu budou vykazovat deformace, které vyhoví požadavkům dnes platných norem. Následně připojované stavební konstrukce a práce musí tyto průhyby respektovat.

6. Deformace ocelových a dřevěných konstrukcí

	d_{\max}
Obecné nosníky	L/250
Průvlaky, výměny, nosníky pod stěny	L/400

kde d_{\max} je výsledný průhyb

D.1.2.1.h Koncepce a provádění betonové konstrukce

1. Tolerance betonových konstrukcí

Tolerance vertikální i horizontální, jak celkové tak lokální, nosné železobetonové konstrukce jsou omezeny podle znění ČSN EN 13670 Provádění betonových konstrukcí.

2. Povrchová kvalita ŽB konstrukcí bez zvláštních nároků

Jde o všechny konstrukce, které netvoří finální povrchy prostorů objektu a jsou vizuálně nevnímání a nepřichází do kontaktu s lidmi. Jsou to zasypané, obložené, či obestavěné konstrukce. Na jejich povrchovou kvalitu jsou kladeny nároky pouze technické, bezpečnostní a bez kolizní pro návaznosti ostatních konstrukcí.

Povrchy určené pod omítky a obklady budou očištěny po odbednění, bez větších výstupků tak, aby na nich povrchová úprava pevně držela, neodlupovala se a neoprýskávala; vystupující části je nutno odstranit a chybějící místa vyplnit.

3. Smršťování a dotvarování betonu

Nepříznivé účinky od smršťování betonu budou omezeny vhodným uspořádáním výztuže.

Smršťování betonu je proces závislý na mnoha faktorech, které reálně není možné zanést do výpočtu (klimatické vlivy – teplota vzduchu a její kolísání v průběhu zrání betonu, lidský faktor – technologická kázeň při ukládání a ošetřování betonu, materiálové charakteristiky – normové hodnoty se mohou lišit od skutečných). Z těchto důvodů nelze zcela vyloučit vznik lokálních smršťovacích trhlin, které v omezeném rozsahu neznamenají chybu na straně projektanta nebo dodavatele a neohrožují konstrukci z hlediska únosnosti i použitelnosti.

4. Provádění betonových konstrukcí

Provádění betonových konstrukcí je v souladu se zněním ČSN EN 13670 Provádění betonových konstrukcí.

- Požadovány jsou předpisy pro skladování a manipulaci s materiálem.
- Technologické předpisy pro montáž a pokládku.
- ČSN EN 13670 Provádění betonových konstrukcí.
- ČSN EN 206+A1: Specifikace, vlastnosti, výroba a shoda
- Krytí výztuže dle výkresové dokumentace

D.1.2.1.i Provádění jiných než betonových konstrukcí

1. Provádění ocelových konstrukcí

Provádění ocelových konstrukcí je v souladu s platnými ČSN (ČSN EN 1090-1 /ČSN 73 2601/ Provádění ocelových konstrukcí a hliníkových konstrukcí - Část 1: Požadavky na posouzení shody konstrukčních dílců ČSN EN 1090-2 /732601/ Provádění ocelových konstrukcí a hliníkových konstrukcí - Část 2: Technické požadavky na ocelové konstrukce) a EN. Úchyly tvaru a rozměru dle ČSN 73 2611, Příprava svarových ploch dle ČSN EN ISO 9692-1, Přídavný materiál pro procesy svařování dle ČSN EN ISO 4063.

U ocelových prvků je požadováno ověření jejich skutečné délky přímo na stavbě.

D.1.2.1.j Požadavky na protipožární ochranu konstrukcí

Ochranné protipožární nástřiky, obklady a další opatření pro ocelové nosné konstrukce řeší zpráva PBR.

D.1.2.1.k Ochrana konstrukcí

Ochranu betonových konstrukcí dělíme na primární a sekundární. Primární (vnitřní) znamená vhodnou volbu cementu jako pojiva, dále je ovlivněna kvalitou vody a kvalitou kameniva. Sekundární ochrana je používána u již narušených konstrukcí. Provádí se formou penetrace nebo různými nátěry. Ochranné nátěry na beton by měly splňovat určité parametry, a to především odolnost a difuzní otevřenost vůči vodním parám, ale nepropustnost vůči CO₂.

Betonové konstrukce jsou navrženy s informativní návrhovou životností dle ČSN EN 1990, pro krytí výztuže $c_{min,dur} = 20$ mm, u běžných budov 50 let s kategorií životnosti 4. Pro krytí výztuže jsou předepsané podmínky dle ČSN EN 1992-1-1.

Betonová konstrukce je ošetřována dle ČSN 73 6180 Hmoty pro ošetřování povrchu čerstvého betonu.

Ocelové konstrukce budou opatřeny minimálně systémem nátěrů IIB dle ČSN 038260 základní nátěr na očištěný povrch s dvěma vrchními vrstvami. Trvanlivost ochrany nátěrem musí být minimálně 15 let.

Ocelové konstrukce, které nebudou pohledové, ale skryté, budou ošetřeny nátěr systémem 2x základový nátěr (1. nátěr v dílně; 2. nátěr jiného barevného odstínu na stavbě po zabudování prvku), prostředí C1.

Všechny dřevěné prvky budou mechanicky očištěny a následně opatřeny chemickým vodou nevylyhovatelným přípravkem s účinností proti houbám třídy Basidiomycetes, dřevokaznému hmyzu a plísním (např. Bochemit QB, Lignofix P-profi).

D.1.2.1.l Požadavky na kontrolu zakrývaných konstrukcí

V rámci provádění stavby bude překontrolována výztuž před betonáží odborným dozorem. V rámci průběhu stavby budou odebírány vzorky betonové směsi a prováděna jejich kontrola při laboratorních zkouškách. Bude kontrolována kvalita stávajícího zdiva.

1. Požadavky na kvalitu

- Splnění kvalitativních požadavků je podmínkou pro předání konstrukce. Dosažení stupně jakosti požadované projektem je podmínkou pro doložení potřebné spolehlivosti stavby.
- Dokumentace je provedena v úrovni projektu pro stavební řízení. Není určena pro realizaci.
- Stavba bude prováděna tak, aby nedocházelo k úrazům. Při provádění stavby nesmí být ohrožena bezpečnost provozu na pozemních komunikacích. Bude respektována Vyhláška Českého úřadu bezpečnosti práce o bezpečnosti práce a technických zařízení při stavebních pracích.

- Stavbu budou provádět osoby s příslušnou odborností a zkušeností, bude respektován zák.183/2006 Sb.
- Stavební materiály se budou používat podle ustanovení příslušných předpisů pro materiály, bude respektován 183/2006 Sb.
- Budou respektovány závazné i nezávazné platné ČSN a související právní předpisy, stavební zákon 183/2006 Sb. ve znění pozdějších předpisů a prováděcí předpisy.
- Stavba bude prováděna podle realizační dokumentace. Veškeré odchylky od projektu budou řešeny ve spolupráci s projektantem, záznam bude proveden do stavebního deníku. Dosažení stupně jakosti požadované projektem je podmínkou pro doložení potřebné spolehlivosti stavby.
- V průběhu stavby budou prováděny řádné kontroly zakrývaných částí, záznam bude proveden do stavebního deníku. Požadované kontroly budou vyznačeny v realizační dokumentaci.
- Součástí díla je řádně vedený stavební deník.

D.1.2.1.m Zásady provádění bouracích a podchycovacích prací

V rámci realizace stavby budou prováděny drobné bourací práce. Bourací práce se provedou odshora dolů postupným rozebíráním při respektování všech bezpečnostních opatřeních.

D.1.2.1.n Seznam použitých podkladů **ČSN, EN, technických předpisů, odborné literatury, software**

1. Podklady:

- Projektová dokumentace pro stavební povolení – stavební část – Ing. Alena Kůrková, JKPO CZ s.r.o.

2. Normy:

- ČSN 73 0038 Navrhování a posuzování stavebních konstrukcí při přestavbách (platnost ukončena v září 2005)
- ČSN ISO 13822 Zásady navrhování konstrukcí – Hodnocení existujících konstrukcí (náhrada ČSN 73 0038)
- ČSN EN 1990 Eurokód: Zásady navrhování konstrukcí
- 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 1991-1-6 Eurokód 1: Zatížení konstrukcí - Část 1-6: Obecná zatížení - Zatížení během provádění
- ČSN EN 1992-1-1 Eurokód 2: Navrhování betonových konstrukcí - Část 1-1: Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby
- ČSN EN 206 +A1 Beton: Specifikace, vlastnosti, výroba a shoda
- ČSN 73 6180 Hmoty pro ošetřování povrchu čerstvého betonu
- ČSN EN 1993-1-1 Eurokód 3: Navrhování ocelových konstrukcí - Část 1-1: Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby
- ČSN EN 1995-1 Eurokód 5: Navrhování dřevěných konstrukcí - Část 1: Obecná pravidla
- ČSN EN 1996-1-1 Eurokód 6: Navrhování zděných konstrukcí - Část 1-1: Obecná pravidla pro vyztužené a nevyztužené zděné konstrukce
- ČSN EN 1997 Eurokód 7: Navrhování geotechnických konstrukcí (normová řada)
- ČSN EN 1997-1 Eurokód 7: Navrhování geotechnických konstrukcí - Část 1: Obecná pravidla
- ČSN 01 3481 Výkresy stavebních konstrukcí. Výkresy betonových konstrukcí
- ČSN EN ISO 3766 Výkresy stavebních konstrukcí - Kreslení výztuže do betonu
- ČSN ISO 128-23 Technické výkresy - Pravidla zobrazování - Část 23: Čáry na výkresech ve stavebnictví
- ČSN ISO 129-1 Technické výkresy - Kótování a tolerování - Část 1: Všeobecná ustanovení

3. Zákony a vyhlášky

- Zákon č.183/2006 Sb., O územním plánování a stavebním řádu (stavební zákon) ve znění pozdějších novel a předpisů.
- Vyhláška 499/2006 Sb. O dokumentaci staveb

4. Software

- Dlubal Software s.r.o. RFEM 5 (metoda konečných prvků)
- AUTOCAD 2018 (formát *.dwg)
- Recoc 2018 (formát *.dwg)
- Kancelářské programy: Word, Excel

Závěr

Nové i stávající konstrukce vyhovují z hlediska I. a II. mezního stavu použitelnosti.

Jelikož se jedná o rekonstrukci stávajícího objektu, je nutno průběžně při postupujících pracích kontrolovat stav původních nosných konstrukcí a při jakémkoliv poškození nebo degradaci je nutné ihned kontaktovat projektanta.

V případě vzniku nejasností nebo nepředpokládaných skutečností v průběhu stavby je nutné okamžitě kontaktovat projektanta.

V případě použití dokumentace k ocenění realizačních nákladů nenese zhotovitel dokumentace zodpovědnost za případné vícenáklady při realizaci stavby.

V Chomutově, červenec 2023

vypracoval: Ing. Daniela Košutová