


OBECNÉ ZÁSADY:

VEŠKERÉ DETAILS JE NUTNÉ PROVÁDĚT DLE DOPORUČENÍ A PŘEDPISŮ VÝROBCE A DLE PLATNÝCH NŮREM (ZÁVAZNÝCH I DOPORUČENÝCH). VEŠKERÉ ROZMĚRY JE NUTNÉ PŘED ZAHÁJENÍM PRACÍ OVĚŘIT A PŘÍPADNÉ ODCHYLKY A NEJASNOSTI KONZULTOVAT S PROJEKTANTEM. PŘED ZAHÁJENÍM PRACÍ JE NUTNÉ PROVÉST KOORDINACI S JEDNOTLIVÝMI PROFESEMI.
NEZVĚTŠUJTE A NEPŘEMĚŘUJTE TENTO VÝKRES.
NEDÍLNOU SOUČÁSTÍ VÝKRESU JE TECHNICKÁ ZPRÁVA!
TATO PROJEKTOVÁ DOKUMENTACE JE VYPRACOVANÁ PRO STAVEBNÍ ŘÍZENÍ A NENAHRAZUJE DOKUMENTACI PRO PROVEDENÍ STAVBY!

ZMĚNA:	DATUM:	POZNÁMKA

PROJEKT:	FK Bospor Bohumín		
MÍSTO STAVBY:	P.č. 1502, k.ú. Nový Bohumín		
STAVEBNÍK:	CUBESPACE s.r.o. , IČO: 27886794 Na Moráni 1750/4, 12800 Praha–Nové Město		
GENERÁLNÍ PROJEKTANT:			
ZPRACOVATEL DÍLČÍ ČÁSTI:	 STATIC Solution s.r.o. Oldřichovice 923, 739 61 Třinec IČO: 242 28 303, www.staticsolution.cz		
ZODP. PROJEKTANT:	ING. TOMÁŠ FREMR, Ph.D.		
VYPRACOVAL(A):	ING. JURAJ ŠIMBOCH ONDŘEJ SMUTNÝ SIMBOCH@ESTATIKA.SK		
DATUM:	8/2025	Č. PARÉ:	
Č.ZAKÁZKY:	25023		
STUPEŇ:	DPS		
ČÁST:	KONSTRUKČNÍ ČÁST – STATIKA		D.3
FORMÁT:	297 x 210 mm		D3.2
MĚŘÍTKO:	VE VÝKRESE	ČÍSLO ČÁSTI:	
OB SAH:	TECHNICKÁ ZPRÁVA		

Obsah:

1.	Rozsah dokumentace	2
2.	Konstrukční systém stavby a průzkumy	2
2.1.	Konstrukční systém budovy	2
2.2.	Inženýrskogeologický a hydrogeologický průzkum	2
2.2.1.	Geologické poměry	2
2.2.2.	Hydrogeologické poměry	2
2.3.	Výrobky	2
2.4.	Materiály	2
2.5.	Hlavní konstrukční prvky – konstrukční systém stavby	3
2.5.1.	Výkopy a zajištění stavební jámy	3
2.5.2.	Založení objektu	3
2.5.3.	Horní část stavby	4
2.5.4.	Požadavky na vzhled a povrchové úpravy	4
2.5.5.	Stabilita objektu	4
2.6.	Mechanická odolnost a stabilita	4
2.7.	Zásady návrhu a provádění	5
2.7.1.	Návrhová životnost	5
2.7.2.	Deformace nosných konstrukcí	5
2.7.3.	Sedání konstrukcí a nerovnoměrné sedání	5
2.7.4.	Dilatace	5
2.7.5.	Pracovní spáry	5
2.7.6.	Navrhovaná šířka trhlin železobetonových konstrukcí	5
2.7.7.	Smršťování betonu	5
3.	Zatížení	6
3.1.	Stálá a užitná zatížení	6
3.2.	Klimatická zatížení	6
3.2.1.	Zatížení sněhem	6
3.2.2.	Přírodní seismická	6
3.3.	Dynamické zatížení	6
3.4.	Zatížení dočasná a montážní	6
3.5.	Kombinace zatížení	7
4.	Návrh zvláštních, neobvyklých konstrukcí, konstrukčních detailů, technologických postupů	7
4.1.	Zvláštní a neobvyklé konstrukce	7
4.2.	Konstrukční detaily	7
4.3.	Technologické postupy	7
5.	Vliv postupu výstavby na stabilitu vlastní konstrukce a sousedních staveb	7
5.1.	Čerpání vody ze stavební jámy a okolí	7
5.2.	Sousední objekty	7
6.	Bourací, podchycovací a zpevňovací práce	7
6.1.	Pasporty sousedních objektů	7
6.2.	Sanační práce	8
6.3.	Prostupy	8
7.	Kontrola zakrývaných konstrukcí	8
8.	Použité podklady a normy	8
8.1.	Podklady	8
8.2.	Normy a technické předpisy	8
8.2.1.	Navrhování konstrukcí a zatížení	8
8.2.2.	Železobetonové konstrukce	8
8.3.	Odborná literatura	8
8.4.	Software	9
9.	Bezpečnost a ochrana zdraví při práci	9
10.	Závěr	9

TECHNICKÁ ZPRÁVA

1. ROZSAH DOKUMENTACE

Předmětem této části dokumentace je návrh podrobných parametrů a konceptů základové konstrukce zázemí FK Bospor Bohumín včetně armování. Popis konstrukčního systému stavby.

2. KONSTRUKČNÍ SYSTÉM STAVBY A PRŮZKUMY

2.1. Konstrukční systém budovy

Objekt má dvě nadzemní podlaží. V 1. NP se nachází chodba, šatny, koupelny, technická místnost, recepce. V 2.NP se nachází kanceláře, denní místnost, zasedačka a balkóny. Jedná se o sestavu více ocelových kontejnerů v pravidelné modulaci.

Založení objektu bude na základových železobetonových monolitických základových pásech.

Přesné dimenze a způsob kotvení horní stavby do základového pásu dořeší dodavatel ocelových kontejnerů. Návrh a posouzení nosné konstrukce horní části stavby není předmětem posudku.

2.2. Inženýrskogeologický a hydrogeologický průzkum

Následující výtah byl vytvořen z podkladů IG průzkumu.

2.2.1. Geologické poměry

Geologické poměry v prostoru projektované stavby byli stanoveny podle IG průzkumu, kde součástí průzkumu byla 1 vrtná sonda do hloubek 2,3 m.

Geologický profil Vrt V-1:

- 0,0-0,3 m p.t. Navážka- charakter písčitého štěrku, velikost do 40 mm, tmavě hnědý
- 0,3–1,5 m p.t. Hlína s nízkou plasticitou tuhá, neplastická, suchá až vlhák, barva šedohnědá-F5/ML
- 1,5-2,3 m p.t. Písek hlinitý, středně ulehlý, příměs štěrku, zaoblený, velikost do 40 mm, suchý až zvodnělý, barva hnědá S4/SM

2.2.2. Hydrogeologické poměry

Na zájmovém pozemku p.č. 1502 k.ú. Nový Bohumín se nachází dvě vrtané studny. Hladina podzemní vody ve vrtané studni, pracovně označená St1, byla dne 17.1.2025 naměřena v hloubce 1,9 m p.t. (měřeno od úrovně terénu). Hladina podzemní vody ve vrtané studni, pracovně označená St2, byla dne 17.1.2025 naměřena v hloubce 1,8 m p.t. (měřeno od úrovně terénu). Podzemní voda byla sondážními pracemi zachycena v hloubce 2,0 m p.t., ustálená v hloubce 1,8 m p.t..

2.3. Výrobky

Použité ocelové konstrukce budou navrženy z typových řad ocelových válcovaných prvků.

2.4. Materiály

Železobetonové konstrukce základů budou z betonu pevnosti **C 20/25- XC2, DMAX16**.

Výztuž betonářská B 500B.

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

2.5. Hlavní konstrukční prvky – konstrukční systém stavby

2.5.1. Výkopy a zajištění stavební jámy

V rámci stavby bude řešeno pouze zajištění stěn výkopů. Celý obvod stavební jámy bude zabezpečen svahováním. Zajištění stavební jámy je uvažováno jako dočasná konstrukce.

Základovou spáru je třeba ochránit proti mechanickému poškození a proti negativním klimatickým vlivům. Je nutné nenechávat základovou spáru delší dobu otevřenou. Po vyhloubení výkopů na konečnou úroveň je nezbytné rychlé provedení podkladního betonu. Při finálním odtěžování je nutné použít bagr s hladkou lžící, případně pracovat ručně. V případě výskytu srážkové vody ve stavební jámě je třeba vodu odvést například pomocí drenážních kanálků a čerpacích šachet či retenčních objektů.

2.5.2. Založení objektu

Administrativní budova se šatnami FK Bospor Bohumín je založena na železobetonových monolitických pásech z betonu C 20/25-XC2, DMAX 16 mm, šířky 500 mm a výšky 550 mm s výztužnou ocelí B500B. . Armování ŽB pasů bude provedeno pomocí ohýbané vázané betonářské výztuže 5 x Ø12 mm u spodního povrchu, 5x Ø12 podélná u vrchního povrchu, 2x Ø12 podélná konstrukční výztuž v ½ výšky průřezu. Ocelová konstrukce kontejnerů bude podepřena sloupy v. 500 mm ze ztraceného bednění š. 300 mm vetknutými do základového pásu. Do základového pásu v místě osazení ztraceného bednění je nutné před zatuhnutím betonu vložit startovací výztuž pro ztracené bednění. Sloupy budou vyztuženy svislou betonářskou výztuží Ø12 á 250 mm u obou povrchů. Mezi sloupy ze ztraceného bednění bude vyzděna zeď ze ztraceného bednění š. 150 mm a v. 500 mm. Zeď bude vyztužena svislou výztuží 1x Ø12 á 250 mm a vodorovnou rozdělovací výztuží 1x Ø8 v každé ložné spáře, v rozích a přípoích musí být výztuž provázána se sloupy pod kontejnery. Armování je detailněji popsáno ve výkresové části PD.

Betónové desky z vyztuženého betonu C20/25-XC2, DMAX 16 mm schodiště a rampy jsou navrženy tl. min 150 mm a budou vyztužené kari sítí 1X Ø6/150/150. Podloží pod monolitické žb. konstrukce rampy a schodiště bude zhutněno min $E_{def,2} = 45$ MPa.

ŽB základové pásy objektu a ŽB desky venkovních schodišť a ramp musí být vzájemně oddílatovány.

Základová spára obvodových základů musí být v úrovni min. 1000 pod úrovní upraveného terénu a všechny základové spáry musí být na rostlém terénu.

Pokud dojde během budování základů k rozbřednutí zeminy, je nutné tento materiál odstranit a nahradit štěrkopískovým podsypem! Základy nesmí být realizovány na zvětralou, rozbřednutou či jinak staticky narušenou základovou spáru. Základové konstrukce musí být založeny do terénu vykazující únosnost rostlého terénu.

2.5.3. Horní část stavby

2.5.4. Požadavky na vzhled a povrchové úpravy

Povrchová úprava konstrukcí bude stanovena v architektonické nebo stavebně technické části PD. Návrh a posouzení nosné konstrukce horní části stavby není předmětem posudku a bude dořešena dodavatelem ocelových kontejnerů.

2.5.5. Stabilita objektu

Celková prostorová tuhost objektu bude zajištěna konstrukčním uspořádáním nosných prvků ocelových kontejneru a navrženým kotvením do žb. sloupků základového pásu.

Návrh a posouzení nosné konstrukce horní části stavby není předmětem posudku a bude dořešena dodavatelem ocelových kontejnerů.

2.6. **Mechanická odolnost a stabilita**

Mechanická odolnost a stabilita je prokázána statickými výpočty. Návrh konstrukce je zpracován v souladu s platnými normovými předpisy soustavy ČSN EN. Dimenze jednotlivých prvků byly navrženy a optimalizovány pomocí aplikací určených k řešení této problematiky.

Zřícení stavby nebo její části

Konstrukce jako celek byla navržena na základě zadaného zatížení odsouhlaseného investorem, které je v souladu s platnými normovými předpisy soustavy ČSN EN, a to tak, aby nedošlo k jejímu zřícení, nebo zřícení její části při provádění stavby a po celou dobu její životnosti. Zřícení stavby nebo její části se proto nepředpokládá.

Větší stupeň nepřístupného přetvoření

Celá konstrukce byla navržena tak, aby nepřekračovala v žádné fázi výstavby a po celou dobu životnosti stavby limitní deformace stanovené normovými předpisy soustavy ČSN EN. Větší stupeň nepřípustného přetvoření se proto nepředpokládá.

Poškození jiných částí stavby nebo technických zařízení anebo instalovaného vybavení v důsledku většího přetvoření nosné konstrukce

V průběhu návrhu nosné konstrukce objektu byly zohledněny veškeré požadavky investora ohledně instalovaného vybavení. Při návrhu byly proto zohledněny také požadavky na nenosné konstrukce použité v objektu a veškeré nosné konstrukce jsou přizpůsobeny těmto požadavkům.

Všechny nosné prvky objektu však vykazují deformace, které vyhovují požadavkům platných norem, a následně připojované stavební konstrukce a práce tak musí tyto průhyby respektovat.

Pokud budou na stavbě skutečně provedené detaily respektovat deformace nosné konstrukce vyhovující platné legislativě, poškození jiných částí stavby nebo technických zařízení anebo instalovaného vybavení v důsledku většího přetvoření konstrukce se pak nepředpokládá.

Poškození v případě, kdy je rozsah neúměrný původní příčině

Nosná konstrukce byla navržena dle platných normových předpisů. Do výpočtů byly zavedeny všechny normou požadované zatěžovací stavy, na jejichž působení je objekt

navržen. Při výpočtu bylo zohledněno zatížení stanovené ČSN EN 1991 - Zatížení konstrukcí - v platném znění, které může působit na konstrukci po dobu její realizace a životnosti. Poškození konstrukce se proto nepředpokládá.

2.7. Zásady návrhu a provádění

Konstrukce budou navrženy podle norem ČSN EN a požadavků klienta. Vstupní data, kritéria návrhu a posouzení konstrukcí jsou uvedena v následujících bodech.

2.7.1. Návrhová životnost

Objekt je dle ČSN EN 1990 zařazen do 4. kategorie (budovy bytové, občanské a další běžné stavby) s informativní návrhovou životností 50 let (článek NA.2.1.).

2.7.2. Deformace nosných konstrukcí

Svislé deformace nosné konstrukce jsou omezeny ustanoveními norem:

ČSN EN 1992-1-1 Navrhování betonových konstrukcí - Část 1-1: Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby

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.

2.7.3. Sedání konstrukcí a nerovnoměrné sedání

Sedání, poměrné sedání, pootočení apod. základových konstrukcí je omezeno ustanovením ČSN EN 1997-1:2006 a její přílohy H. Podle Tabulky NA.1 národní přílohy, řádek 2.2 (Konstrukce železobetonové staticky neurčité) je konečné celkové průměrné sednutí základové konstrukce omezeno na $s_{m,lim} \leq 60 \text{ mm}$.

2.7.4. Dilatace

Konstrukce je řešena jako jeden dilatační celek bez dilatačních spár. Oddilátována budou pouze přidružené konstrukce jako žb. desky schodišť a ramp. V návrhu konstrukcí musí být zohledněn vliv smršťování a objemových změn.

2.7.5. Pracovní spáry

Pracovní spáry při betonáži se předpokládají vždy na spodním a horním líci základové konstrukce. Navázání výztuže bude provedeno s pomocí přípravků osazených před betonáží do souvisejících svislých konstrukcí, popř. budou tyto prvky prefabrikované.

2.7.6. Navrhovaná šířka trhlin železobetonových konstrukcí

Konstrukce jsou dimenzovány v souladu s ČSN EN 1992 a ČSN EN 206-1 s maximální přípustnou trhlínou o velikosti $w_k = 0,40 \text{ mm}$ pro betónové základy.

2.7.7. Smršťování betonu

Nepříznivé účinky od smršťování betonu budou omezeny vhodným uspořádáním výztuže, vhodnou technologií ukládání betonu (smršťovací pruhy), dodržováním technologické kázně, kvalitním ošetřováním uloženého betonu, vhodným složením betonové směsi. Standardně bude použit beton, který dosáhne požadovaných vlastností po 28 dnech od uložení betonové směsi. U desek bude vodorovná výztuž navržena na šířku trhliny od vynucených přetvoření.

3. ZATÍŽENÍ

3.1. Stálá a užitná zatížení

Zatížení bude uvažováno podle ČSN EN 1991-1-1 "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 charakteristickými hodnotami takto:

Plochy se stoly (školy, restaurace, jídelny, atd.)	3,00 kN/m ²	– kategorie C1
Balkony	3,00 kN/m ²	– kategorie A
Schodiště	3,00 kN/m ²	– kategorie A
Nepřístupná střecha	0,75 kN/m ²	– kategorie H

Součinitel pro všechna stálá zatížení (vlastní tíha konstrukce, skladby, fasády atd.) je $\gamma_g=1,35$.

Součinitel zatížení pro užitná zatížení je $\gamma_q=1,5$.

3.2. Klimatická zatížení

3.2.1. Zatížení sněhem

Staveniště se nachází podle klasifikace ČSN EN 1991-1-3 Zatížení konstrukcí – Část 1-3: Obecná zatížení – Zatížení sněhem v II. sněhové oblasti, pro kterou platí charakteristická hodnota zatížení sněhem $s_k=1,0$ kN/m².

Součinitel zatížení pro zatížení sněhem je $\gamma_q=1,5$.

3.2.2. Přírodní seismicita

Zájmová oblast je dle mapy seizmických oblastí České republiky v ČSN EN 1998-1 zařazena do oblasti bez referenčního špičkového zrychlení podloží $a_{gR} \geq 0,07g$ (NA.2.6.). Objekt je dle tabulky 4.3, resp. tabulky NA.1 zařazen do třídy významu II (obvyklé pozemní stavby) a z toho vyplývá, že součinitel významu $\gamma_I=1,0$ (NA.2.14). Na základě tabulky 3.1. je možné zařadit základové prostředí jako typ A, pro které platí hodnota $S=1,0$ (Tabulka 3.3; NA.2.10). Podle znění článku NA.2.8. je v posouzení oblasti uvažovat za rozhodující kritérium $a_g S \leq 0,07g$ ($a_{gR} \gamma_I S = 0,07g \cdot 1,0 \cdot 1,0 = 0,07g \geq 0,07g$ N/A), tzn. nebylo uvažováno se seizmickým zatížením.

3.3. Dynamické zatížení

V objektu nebude instalováno žádné nestandardní technologické zatížení, které by vyvolávalo dynamické účinky na nosné konstrukce. S dynamickým zatížením proto není ve výpočtu uvažováno.

3.4. Zatížení dočasná a montážní

Zatížení během provádění stavby je uvažováno podle ČSN EN 1991-1-6 Zatížení konstrukcí – Část 1-6: Obecná zatížení – Zatížení během provádění.

Součinitele zatížení γ_F a ψ pro zatížení během provádění se uvažuje dle normy ČSN EN 1990, přílohy A1.

3.5. Kombinace zatížení

Základní kombinaci zatížení jsou uvažována v souladu ČSN EN 1990 včetně zavedení redukčních součinitelů dle základní normy a Národního aplikačního dokumentu (NAD).

Nepříznivá kombinace:

Výraz (6.10a): $1,35 G_{k, \text{sup}} + 1,5 \psi_{0,1} Q_{k,1} + 1,5 \psi_{0,i} Q_{k,i}$

Výraz (6.10b): $1,35 \cdot 0,85 G_{k, \text{sup}} + 1,5 Q_{k,1} + 1,5 \psi_{0,i} Q_{k,i}$

Příznivá kombinace:

Výraz (6.10a): $1,0 G_{k, \text{inf}}$

Výraz (6.10b): $1,0 G_{k, \text{inf}} + 1,5 Q_{k,1}$

4. NÁVRH ZVLÁŠTNÍCH, NEOBVYKLÝCH KONSTRUKCÍ, KONSTRUKČNÍCH DETAILŮ, TECHNOLOGICKÝCH POSTUPŮ

4.1. Zvláštní a neobvyklé konstrukce

V rámci projektu nebudou navrženy žádné zvláštní nebo neobvyklé konstrukce.

4.2. Konstrukční detaily

V rámci projektu nebudou navrženy konstrukční detaily, které by svým charakterem neodpovídaly zvoleným technologiím.

4.3. Technologické postupy

V rámci projektu je uvažováno se standardními technologickými postupy.

5. VLIV POSTUPU VÝSTAVBY NA STABILITU VLASTNÍ KONSTRUKCE A SOUSEDNÍCH STAVEB

5.1. Čerpání vody ze stavební jámy a okolí

Návrh čerpání podzemní a dešťové vody bude proveden na základě hydrogeologického průzkumu jako dodavatelská dokumentace.

5.2. Sousední objekty

Vlastní stavba a její provádění by neměla sousední objekty staticky ovlivňovat. Přesto doporučujeme jejich sledování zejména s ohledem na možné budoucí soudní spory o náhradu škody.

6. BOURACÍ, PODCHYCOVACÍ A ZPEVNŮVACÍ PRÁCE

6.1. Pasporty sousedních objektů

Pro případ vedení soudních sporů o náhradu škody způsobené realizací uvažovaného stavebního záměru doporučujeme před zahájením stavebních prací provést pasport sousedních objektů, případně zahájit jejich průběžné sledování. Rizikovými se jeví především vibrace a otřesy způsobené těžkou stavební technikou v průběhu výstavby i případná změna hydrogeologických poměrů v dotčeném okolí.

Pro účely tohoto stupně PD nebyl zpracován pasport žádných sousedních objektů.

6.2. Sanační práce

Pro potřeby stavby nejsou žádné sanační práce potřeba.

6.3. Prostupy

Prostupy do rozměru 200x200mm mohou být v monolitických železobetonových částech stavby prováděny dodatečně. Jejich poloha však musí být vždy konzultována se statikem stavby.

7. KONTROLA ZAKRÝVANÝCH KONSTRUKCÍ

Před vlastní betonáží železobetonových konstrukcí bude výztuž převzata odpovědným pracovníkem. Odpovědný pracovník převezme i řešení ochrany ocelových konstrukcí před jejich zakrytím.

Kontroly i zkoušky je třeba provádět dle požadavků příslušných ČSN EN.

8. POUŽITÉ PODKLADY A NORMY

8.1. Podklady

- [1] Průběžné konzultace se zpracovatelem architektonické a stavebně technické části projektu.
- [2] Studie stavby, Ing. arch., Ing. Rastislav Lukáč, CUBESPACE s.r.o., vypracoval 12/24.
- [3] Statický posudek ocelové konstrukce kontejneru, vypracoval Ing. Petr Škrobánek, STAPLAN s.r.o., 6/2020
- [4] Geologický Průzkum, vypracoval Mgr. Pavel Tripal, GEOLOGZN s.r.o., 1/2025.

8.2. Normy a technické předpisy

8.2.1. Navrhování konstrukcí a zatížení

- ČSN EN 1990 ed.2 Eurokód: Zásady navrhování konstrukcí
- ČSN EN 1991-1-1 Zatížení konstrukcí - Část 1-1: Obecná zatížení - Objemové tíhy, vlastní tíha a užitná zatížení pozemních staveb
- ČSN EN 1991-1-3 Zatížení konstrukcí - Část 1-3: Obecná zatížení - Zatížení sněhem
- ČSN EN 1991-1-4 Zatížení konstrukcí - Část 1-4: Obecná zatížení - Zatížení větrem
- ČSN EN 1991-1-6 Zatížení konstrukcí - Část 1-6: Obecná zatížení - Zatížení během provádění
- ČSN 73 0037 Zemní a horninový tlak na stavební konstrukce

8.2.2. Železobetonové konstrukce

- ČSN EN 206-1 Beton - Část 1: Specifikace, vlastnosti, výroba a shoda
- ČSN EN 1992-1-1 Eurokód 2: Navrhování betonových konstrukcí - Část 1-1: Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby
- ČSN EN 13670 Provádění betonových konstrukcí
- ČSN 73 1201 Navrhování betonových konstrukcí pozemních staveb (vydána: 9.2010)
- ČSN EN 13369 Společná ustanovení pro betonové prefabrikáty

8.3. Odborná literatura

- O. Novák, J. Hořejší TP51 – Statické tabulky pro stavební praxi, SNTL 1978 (2.vydání)
- M. Rochla Stavební tabulky, SNTL 1988 (6.vydání)

J. Masopust

Navrhování základových a pažicích konstrukcí, příručka k ČSN EN 1997

8.4. Software

Microsoft Office 365

Geo5 2025

9. BEZPEČNOST A OCHRANA ZDRAVÍ PŘI PRÁCI

Při stavebních pracích podle tohoto projektu je dodavatel povinen postupovat v souladu s vyhláškou č. 362/2005 Sb., o bližších požadavcích na bezpečnost a ochranu zdraví při práci na pracovištích s nebezpečím pádu z výšky nebo do hloubky, č. 591/2006 Sb., o bližších minimálních požadavcích na bezpečnost a ochranu zdraví při práci, č. 361/2007 Sb., kterým se stanoví podmínky ochrany zdraví při práci.

Dále je povinen se řídit technickými normami provádění (ČSN EN 1090-1 Provádění ocelových konstrukcí, ČSN EN 206-1 Beton, část 1: Specifikace, vlastnosti, výroba a shoda, ČSN 73 2810 Provádění dřevěných konstrukcí a ČSN 73 3150 Tesařské práce stavební, ČSN 73 3050 Zemní práce).

10. ZÁVĚR

Autor si vyhrazuje právo být neodkladně informován o všech změnách v rámci stavby a případných odchylkách skutečného stavu od dokumentace z důvodu neprovedených sond nebo anomálií v rámci stavby objektu nebo jeho rekonstrukcí. Současně si vyhrazuje právo podle těchto sdělení v rámci A.D. upravit konstrukci nebo úpravy konstrukce schválit.

Stavbu budou provádět osoby s příslušnou odborností a zkušeností, bude respektován zákon 350/2012 Sb. Vedení stavby bude prováděno v souladu s ustanovením stavebního zákona.

Stavba, jednotlivé konstrukce budou realizovány podle realizační dokumentace. Veškeré odchylky budou řešeny ve spolupráci s projektantem včetně návazností na ostatní profese, záznam bude proveden do stavebního deníku. Dosažení stupně jakosti požadované projektem je podmínkou pro doložení potřebné spolehlivosti stavby.

Autor tohoto materiálu si vyhrazuje právo korigovat svůj názor na technické řešení a upravit znění tohoto textu na základě jakýchkoliv skutečností, které budou zjištěny v průběhu případných dalších prací.

Všechny řešené nosné prvky a detaily splňují požadavky pro oba mezní stavy – mezní stav únosnosti a mezní stav použitelnosti!

Třinec / srpen '25

Vypracovala: Ing. Nithya K.

Vypracoval: Ing. Juraj Šimboch

Kontroloval: Ing. Tomáš Fremr, Ph.D.