

TECHNICKÁ ZPRÁVA

A Průvodní zpráva

B Souhrnná technická zpráva

D 1.2 Stavebně konstrukční řešení

ING. MICHAL JUNGWIRTH

autorizovaný inženýr pro pozemní stavby

projektová činnost ve výstavbě

Pekařská 9, 696 18 Lužice, tel. 603 976 430, KSSMJ@seznam.cz

Vypracoval: Ing. Michal Jungwirth

Účel: DOS+DPS

Investor: Město Hodonín, Masarykovo nám. 53/1, 695 35 Hodonín

Datum: 06/2020

Statické zajištění přízemního objektu
u bytového domu Skácelova 4, Hodonín

Měřítko:

Změna:

Změna:

Obsah:

TECHNICKÁ ZPRÁVA - A, B, D1.2

Zak. číslo :
33-2020

Paré č.:

A.1 Identifikační údaje

A.1.1 Údaje o stavbě

a) název stavby

Statické zajištění přízemního objektu
u bytového domu Skácelova 4, Hodonín

b) místo stavby

Katastrální území: Hodonín
Obec: Hodonín
Okres: Hodonín
Ulice: Skácelova
Číslo parcel: 2673
Stavební úřad: Hodonín

B.6 Popis vlivů stavby na životní prostředí a jeho ochrana

a) vliv na životní prostředí - ovzduší, hluk, voda, odpady a půda

Z hlediska odpadového hospodářství podle zák. č. 185/2001 Sb., o odpadech budou odpady, které vzniknou při stavbě a při následném provozu zabezpečeny před nežádoucím znehodnocením, odcizením nebo únikem a shromážděny podle jednotlivých druhů a kategorií (odpady při stavbě budou uskladněny ve staveništním ocelovém kontejneru a odpady z provozu stavby – směsný komunální odpad – budou likvidovány dle stávajícího stavu), při stavbě a provozu stavby nebudou vznikat nebezpečné odpady (azbest apod.). Odpady budou dále předávány v souladu se zákonem oprávněné osobě, která je k převzetí odpadů oprávněna.

Z hlediska ochrany zemědělského půdního fondu podle zák. č. 334/1992 Sb., o ochraně zemědělského půdního fondu se při realizaci stavby nebude zasahovat do pozemků, na které se vztahuje ochrana ZPF.

Stavba dodržuje obecné zásady ochrany životního prostředí. Provoz stavby neznečišťuje a nepoškozuje životní prostředí, jeho jednotlivé složky, organizmy a místní ekosystém. Při užívání objektu vzniká pouze směsný komunální odpad dle stávajícího stavu.

Odpad vzniklý provozem domu-stávající stav:

kód odpadu	název	kategorie	způsob likvidace
20 03 01	směsný komunální odpad	O	(sběrná nádoba a odvoz smluvní organizací)

b) vliv na přírodu a krajinu - ochrana dřevin, ochrana památných stromů, ochrana rostlin a živočichů, zachování ekologických funkcí a vazeb v krajině apod.

V okolí objektu budou zachovány ekologické funkce vazeb v krajině. Záměr nemá negativní vliv na životní prostředí. Stavba je v souladu s obecnými požadavky na stavby - vyhláška č. 268/2009 Sb., o technických požadavcích na stavby.

B.8 Zásady organizace výstavby

f) maximální dočasné a trvalé zábory pro staveniště

Staveniště bude malého rozsahu, předpokládaný zábor do 30 m². Zařízení staveniště bude zřízeno na pozemku investora u zadní průčelní stěny (s ohledem na možnost provedení výkopů kolem objektu). Prostor kolem objektu bude ohraničen páskou ve vzdálenosti 1,0m od stěn objektu.

h) maximální produkovaná množství a druhy odpadů a emisí při výstavbě, jejich likvidace

Při stavbě bude vzniklý odpad tříděn, řádně uložen na staveništi a následně odvezen na řízenou skládku. V případě výskytu nebezpečných odpadních látek (jejich výskyt se nepředpokládá) zajistí zhotovitel jejich řádné oddělení a bezpečné uložení na staveništi a následnou likvidaci na k tomu určené skládce.

Seznam odpadů vznikajících při provádění stavby:

Název odpadu	Katalogové číslo	Kategorie	Způsob nakládání s odpadem	Odhadované množství (t)
Stavební a demoliční odpady (včetně vytěžené zeminy z kontaminovaných míst)	17			
Beton, cihly, tašky a keramika	1701			
Beton	170101	O	<i>skládka nebo recyklace</i>	do 0,5 t
Cihly	170102	O		
Směsi nebo oddělené frakce betonu, cihel, tašek a keramických výrobků neuvedené pod číslem 17 01 06	170107	O		
Dřevo, sklo a plasty	1702			
Dřevo	170201	O	<i>materiálové využití, nebo spalovna, resp. skládka</i>	do 0,25 t
Sklo	170202	O		
Plasty	170203	O		
Kovy (včetně jejich slitin)	1704			
Železo a ocel	170405	O		
Zemina (včetně vytěžené zeminy z kontaminovaných míst), kamení, vytěžená jalová hornina a hlušina	1705		<i>materiálové využití</i>	do 36,2 t
Zemina a kamení neuvedené pod číslem 170503	170504	O		

Stavební materiály na bázi sádry neuvedené pod číslem 17 08 01	170802	O		
Jiné stavební a demoliční odpady	1709			
Jiné stavební a demoliční odpady (včetně směsných stavebních a demoličních odpadů) obsahující nebezpečné látky	170903	N		
Směsné stavební a demoliční odpady neuvedené pod čísly 17 09 01, 17 09 02 a 17 09 03	170904	O		
Kabely obsahující ropné látky, uhelný dehet a jiné nebezpečné látky	170410	N		
Papírové a lepenkové obaly	150101	O		
Plastové obaly	150102	O	<i>materiálové využití</i>	do 0,02 t
Dřevěné obaly	150103	O		
Kompozitní obaly	150105	O		

i) bilance zemních prací, požadavky na přísun nebo deponie zemin

Při realizaci stavby vznikne odpad cca 20,1m³ písku středně zrnitého. Tento materiál lze uložit na skládce a následně použít pro podsypy na jiné stavbě.

j) ochrana životního prostředí při výstavbě

Při výstavbě se doporučuje užívat v největší možné míře ekologické a hygienicky nezávadné stavební materiály. Na stavbě nebudou likvidovány odpady pálením či zakopáním do země. Životní prostředí nebude negativním způsobem ovlivněno ani při výstavbě, ani při užívání

D.1.2 Stavebně konstrukční řešení

Část D 1.2 je provedena na základě nově rozpracované projektové dokumentace:

Akce: Statické zajištění přízemního objektu
u bytového domu Skácelova 4, Hodonín

Investor: Město Hodonín
Masarykovo nám. 53/1, 695 35 Hodonín

Projektant: Ing. Michal Jungwirth
autorizovaný inženýr pro pozemní stavby, ČKAIT – 1005384
Pekařská 9, 696 18 Lužice

Zhotovitel konstrukční části PD:
Ing. Michal Jungwirth
autorizovaný inženýr pro pozemní stavby, ČKAIT – 1005384
Pekařská 9, 696 18 Lužice

a) Technická zpráva

1. Popis navrženého konstrukčního systému stavby

Úvod, území stavby:

Jedná se o stávající objekt na parc.č. 2673 v k.ú. Hodonín. Pozemek se nachází v zastavěné oblasti v části města Bažantnice v mírně svažitém terénu.

Na základě geomorfologického členění ČR (Czudek a kol.,1992) náleží širší zájmové území k Panonské provincii, soustavě Vnitrokarpatských sníženin, podsoustavě Vídeňské pánve, celku Dolnomoravského úvalu, podcelku Dyjsko-moravská pahorkatina a jeho okrsku Ratíškovská pahorkatina. Povrch terénu je převážně rovinatý, jen mírně zvlněný erozní činností vody a akumulací váťých sedimentů. V generelu je mírně ukloněný k západu.

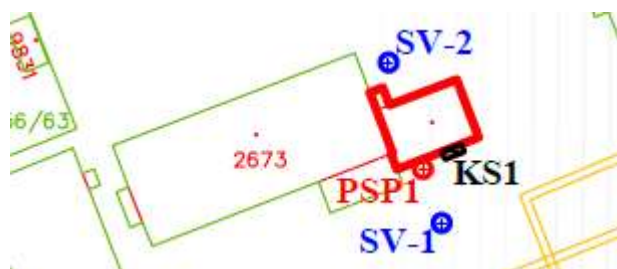
V zájmovém území je terén místy upraven vrstvou navážek. V rámci přípravy projektu byl RNDr. Bc. Danuší Novákovou zpracován inženýrsko-geologický průzkum, jehož součástí jsou dvě vrtané sondy SV-1 a SV-2.

SV-1 (180,50 m n. m.) (vrtáno 13. 2. 2020)

0,00 - 0,50 m	hlína písčitá, hnědá – navezená ornice	
0,50 - 2,00 m	písek středně zrnitý, žlutohnědý, středně ulehlý Q	S3 S-F
2,00 - 3,00 m	jíl prachovitý, šedozelený, hnědě smouhovaný, pevný, plastický, místy na vrstevních plochách vrstvičky jemnozrného písku N	F8 CV
3,00 - 6,00 m	jíl prachovitý, šedozelený, místy hnědě smouhovaný, pevný, plastický, s vápnitými konkrécemi	F8 CH
Hladina podzemní vody: nenaražená		

SV-2 (180,00 m n. m.) (vrtáno 13. 2. 2020)

0,00 - 0,30 m	hlína písčitá, hnědá – navezená ornice	
0,30 - 2,00 m	písek středně zrnitý až hrubozrný, žlutohnědý, místy šedý a rezavě skvrnitý, středně ulehlý Q	S3 S-F
2,00 - 2,10 m	jíl silně písčitý, šedozelený N	F4 CS
2,10 - 2,60 m	písek středně zrnitý, jílovitý, rezavě hnědý, středně ulehlý	S5 SC
2,60 - 2,80 m	jíl prachovitý, šedozelený, rezavohnědě smouhovaný, tuhý, plastický, místy na vrstevních plochách vrstvičky jemnozrného písku	F8 CV
2,80 - 3,40 m	jíl prachovitý, šedozelený, hnědě smouhovaný, tuhý, plastický	F8 CH
3,40 - 6,00 m	jíl prachovitý, modrošedý, vrstevnatý - pukliny, tuhý, plastický	F8 CV
Hladina podzemní vody: nenaražená		



umístění vrtaných a kopaných sond

Celkový popis objektu (tvar, rozměry, architektonické řešení):

Jedná se o přízemní nepodsklepený objekt s nevyužitým podkrovním prostorem u bytového domu Skácelova 4 v Hodoníně. Obvodové stěny jsou zděné z keramických cihel, nosné jsou pouze stěny průčelní. Objekt je zastřešen sedlovou střechou se sklonem střešních rovin 27°. Konstrukce krovu je dřevěná. Objekt je založen na základových pasech z prostého betonu do hloubky 1,00m pod upravený terén-ze strany provedené kopané sondy s označením KS1. Objekt má tvar obdélníku o rozměrech 10,770 x 7,855m.

Předmětný posuzovaný jednopodlažní objekt u bytového domu na Skácelově ulici č. 4 byl využíván pro ubytování školníka tehdejšího „domova průmyslové mládeže“. V roce 1986 byl objekt domova mládeže (hlavní vícepodlažní objekt) i s přístavbou přestavěn na ubytovací objekt s malometrážními jednopokojovými byty se sociálním zařízením a kuchyňkou. Posuzovaný jednopodlažní objekt u bytového domu Skácelova 4 následně sloužil jako samostatný objekt k bydlení.

V roce 2010 byly provedeny stavební úpravy bytového domu Skácelova 4 i s posuzovaným jednopodlažním objektem u bytového domu na Skácelově ulici č. 4. Vzhledem k tomu, že v tehdejší době před realizací popisovaných stavebních úprav byl roh levé přední části přístavby narušen poruchami, provedla se také oprava těchto poruch metodou spínání konstrukce předpjatými lany s cílem zvýšení tuhosti a soudržnosti konstrukce.

Ani tato opatření však nezabránila dalším projevům poruch na této přístavbě objektu domku ve stejných místech, kde se projevíly v roce 2018.

Konstrukční řešení (systém, vodorovné a svislé konstrukce, základy):

Posuzovaný jednopodlažní objekt u bytového domu Skácelova 4 tvoří samostatnou bytovou jednotku. Obvodové stěny jsou zděné z keramických cihel. Z konstrukčního hlediska jsou nosné pouze přední a zadní průčelní stěna, které vynášejí konstrukci střechy. Pravá štítová stěna (při pohledu od ulice Bří Čapků) je vyzděná jako součást stěnového systému přístavby, levá štítová stěna je z cca 2/3 společná s bytovým domem Skácelova 4.

Bytový dům je podsklepený a společná štítová stěna je tedy ze dvou třetin založena na výškové úrovni pod suterénem bytového domu a z jedné třetiny pouze na úrovni nezámrzné hloubky. Do úrovně nezámrzné hloubky jsou založeny rovněž obě průčelní stěny přístavby a pravá štítová stěna.

V roce 2010 bylo dle projektové dokumentace „Stavební úpravy BD Skácelova 4, Hodonín“, zpracované PSK Ing. Jiří Ilčík, provedeno statické zajištění objektu přístavby. Statické zajištění bylo provedeno firmou Saronkat s.r.o. stažením objektu předpínacími lany ve dvou výškových úrovních a opravou lokálních poruch obvodových stěn systémem s helikální výztuží.

Dle informace poskytnuté nájemnicí posuzovaného přízemního objektu došlo ke vzniku poruch až v období léta a začátku podzimu roku 2018. Od provedení opravy v roce 2010 až do léta 2018 nevykazoval přízemní objekt žádné výraznější poruchy.

Nejvýraznější poruchy objektu přístavby vykazuje v levé štítové stěně a v předním průčelí (při pohledu od ulice Bří Čapků).

Na základě provedeného inženýrskogeologického průzkumu, můžeme konstatovat, že základové poměry pro plošné založení jsou složité, a navíc geofyzikálními pracemi zde byla zjištěna vedlejší či doprovodná zlomová tektonika, která prochází objektem přístavby ve směru SZ-JV. Největší roli zde hrají objemové změny neogenních jíílů, které jsou uloženy v hloubce kolem 2,0 m pod úrovní terénu před průčelní zdí přístavby a pravděpodobně díky zlomu, procházejícímu ve směru SZ-JV, v hloubce 3,40 m za zadní průčelní zdí, a které pravděpodobně způsobily poruchy levého předního rohu přístavby.

Jako vhodná metoda zvýšení únosnosti a omezení vlivu objemových změn na stávající základy bylo zvoleno tzv. pilířování, kdy budou stávající základy tímto způsobem prohloubeny do hloubky cca 2,0 m jako sousední bytový dům.

Statickým výpočtem byla stanovena šířka prohloubeného základového pasu na 650mm při tabulkové únosnosti zeminy F8 s pevnou konzistencí 160kPa.

Věnce, překlady:

Ztužující věnce jsou nahrazeny dodatečně provedenými předpínacími lany provedenými ve dvou výškových úrovních.

Schodiště:

Objekt je přízemní, vnitřní schodiště není provedeno. Venkovní schodiště zajišťující přístup do objektu z přilehlého terénu je umístěno ze zadní strany objektu. Před provedením zajišťovacích prací bude odstraněno v souladu s poznámkami na výkresu D.1.1-3. Po dokončení zajišťovacích prací bude venkovní schodiště nově provedeno v souladu s poznámkami na výkresu D.1.1-5.

Základové konstrukce

Objekt je založen na stávajících betonových základových pasech předpokládané šířky 600mm z prostého betonu tř. C16/20 (původně B20). Základové pasy jsou provedeny do hloubky 1,00m pod upravený terén-ze strany provedené kopané sondy s označením KS1 u přední strany objektu. Lze předpokládat, že úroveň základové spáry přízemního objektu (mimo část základu společnou s bytovým domem) probíhá po celé délce založení na stejné úrovni, z čehož vyplývá, že základový pas zadní průčelní stěny je proveden pouze do hloubky 960 až 760mm pod upravený terén.

Jako vhodná metoda zvýšení únosnosti a omezení vlivu objemových změn na stávající základy bylo v souladu s IG průzkumem zvoleno tzv. pilířování, kdy budou stávající základy po částech prohloubeny do hloubky cca 2,0 m jako sousední bytový dům. Statickým výpočtem byla stanovena šířka prohloubeného základového pasu na 650mm při tabulkové únosnosti zeminy F8 s pevnou konzistencí 160kPa.

Před provedením prohloubení základových pasů na úroveň 2,00m pod upravený terén bude v rámci bouracích prací odstraněno zadní venkovní schodiště a okapový chodník. Při provádění těchto prací bude postupováno v souladu s poznámkami na výkresu D.1.1-3.

Po dokončení bouracích prací bude provedeno podbetonování dle přesného technologického postupu, který je stanoven na výkresech D.1.2-1 až D.1.2-10. Podbetonování bude provedeno z prostého betonu C16/20. Při provádění zajišťovacích prací budou respektovány poznámky na výkrese D.1.2-1 a technologické postupy stanovené na výkresech D.1.2-2 až D.1.2-10. Nově provedeným podbetonováním bude vytvořen základ šířky 650mm do hloubky 2,00m pod přilehlý upravený terén.

V souladu s výkresovou dokumentací budou po dokončení zajišťovacích prací (podbetonování) průběžně prováděny hutněné zásypy výkopů. Zásypy budou provedeny z původní vykopané písčité zeminy a budou hutněny na součinitel ulehlosti $I_d=0,67$ (ulehlá zemina). Následně bude provedeno nové venkovní schodiště a okapový chodník v souladu s poznámkami na výkresu D.1.1-5.

2. Výsledek průzkumu stávajícího stavu nosného systému stavby při návrhu její změny

Podrobný průzkum stavu konstrukcí přízemního objektu je zdokumentován v posudku z 1.11.2018, který pod názvem "STATICKÝ PRŮZKUM, přístavba objektu bytového domu Skácelova 4, Hodonín" vypracoval Ing. Michal Jungwirth.

3. Navržené materiály a hlavní konstrukční prvky

Základová půda a základové konstrukce:

V rámci přípravy projektu byl RNDr. Bc. Danuší Novákovou zpracován inženýrsko-geologický průzkum, jehož součástí jsou dvě vrtané sondy SV-1 a SV-2. Dále byla provedena jedna kopaná sonda u předního základu objektu a jedna penetrační zkouška.

SV-1 (180,50 m n. m.) (vrtáno 13. 2. 2020)

0,00 - 0,50 m	hlína písčitá, hnědá – navezená ornice	
0,50 - 2,00 m	písek středně zrnitý, žlutohnědý, středně ulehlý Q	S3 S-F
2,00 - 3,00 m	jíl prachovitý, šedozelený, hnědě smouhovaný, pevný, plastický, místy na vrstevních plochách vrstvičky jemnozrného písku N	F8 CV
3,00 - 6,00 m	jíl prachovitý, šedozelený, místy hnědě smouhovaný, pevný, plastický, s vápnitými konkrécemi	F8 CH

Hladina podzemní vody: nenaražená

SV-2 (180,00 m n. m.) (vrtáno 13. 2. 2020)

0,00 - 0,30 m	hlína písčitá, hnědá – navezená ornice	
0,30 - 2,00 m	písek středně zrnitý až hrubozrný, žlutohnědý, místy šedý a rezavě skvrnitý, středně ulehlý Q	S3 S-F
2,00 - 2,10 m	jíl silně písčitý, šedozelený N	F4 CS
2,10 - 2,60 m	písek středně zrnitý, jílovitý, rezavě hnědý, středně ulehlý	S5 SC
2,60 - 2,80 m	jíl prachovitý, šedozelený, rezavohnědě smouhovaný, tuhý, plastický, místy na vrstevních plochách vrstvičky jemnozrného písku	F8 CV
2,80 - 3,40 m	jíl prachovitý, šedozelený, hnědě smouhovaný, tuhý, plastický	F8 CH
3,40 - 6,00 m	jíl prachovitý, modrošedý, vrstevnatý - pukliny, tuhý, plastický	F8 CV

Hladina podzemní vody: nenaražená

Základové konstrukce:

Objekt je založen na stávajících betonových základových pasech předpokládané šířky 600mm z prostého betonu tř. C16/20 (původně B20). Základové pasy jsou provedeny do hloubky 1,00m pod upravený terén-ze strany provedené kopané sondy s označením KS1 u přední strany objektu. Lze předpokládat, že úroveň základové spáry přízemního objektu (mimo část základu společnou s bytovým domem) probíhá po celé délce založení na stejné úrovni, z čehož vyplývá, že základový pas zadní průčelní stěny je proveden pouze do hloubky 960 až 760mm pod upravený terén.

Jako vhodná metoda zvýšení únosnosti a omezení vlivu objemových změn na stávající základy bylo v souladu s IG průzkumem zvoleno tzv. pilířování, kdy budou stávající základy po částech prohloubeny do hloubky cca 2,0 m jako sousední bytový dům. Statickým výpočtem byla stanovena šířka prohloubeného základového pasu na 650mm při tabulkové únosnosti zeminy F8 s pevnou konzistencí 160kPa.

Před provedením prohloubení základových pasů na úroveň 2,00m pod upravený terén bude v rámci bouracích prací odstraněno zadní venkovní schodiště a okapový

chodník. Při provádění těchto prací bude postupováno v souladu s poznámkami na výkresu D.1.1-3.

Po dokončení bouracích prací bude provedeno podbetonování dle přesného technologického postupu, který je stanoven na výkresech D.1.2-1 až D.1.2-10. Podbetonování bude provedeno z prostého betonu C16/20. Nově provedeným podbetonováním bude vytvořen základ šířky 650mm do hloubky 2,00m pod přilehlý upravený terén.

V každém pracovním záběru musí být provedeno podbetonování stávajících základů v den provedení podkopání základů! To znamená, že ve všech čtyřech blocích jednoho pracovního záběru bude podkopání základu a podbetonování provedeno v jeden den! Při odložení betonáže by mohlo dojít k případnému zatečení srážkové vody do nové základové spáry nebo by mohlo dojít k nežádoucímu vysychání základové spáry při nadměrně teplém počasí.

Po podkopání stávajícího základu bude provedeno bednění dle příslušného řezu na výkrese D.1.2-1 a následně bude provedena betonáž betonem C16/20 po horní hranu bednění. Při betonáži bude použit ponorný vibrátor. Zbývajících 100mm bude vyplněno sušší betonovou směsí, která bude mezi nové podbetonování a původní základ napěchována, což bude provedeno nejdříve den po dokončení hlavní části podbetonování.

Před zasypáním dolní části výkopu po provedení podbetonování (mezi dolní úrovní pracovního výkopu a úrovní -1,550) bude odstraněno bednění.

Hutněné zásypy výkopů budou provedeny z původní vykopané písčité zeminy. Zásypy výkopů hutnit na $\lambda_d=0,67$ (ulehlá zemina).

Svislé nosné konstrukce:

Stěny přízemního objektu jsou stávající. Zdivo je provedeno z keramických cihel v tloušťce 500mm vč. omítky.

Vodorovné konstrukce – strop:

Přízemní objekt je proveden bez pevné stropní konstrukce, pouze s podhledem.

Věnce:

Ztužující věnce jsou nahrazeny dodatečně provedenými předpínacími lany provedenými ve dvou výškových úrovních.

Materiál betonové konstrukce:

Podbetonování základových pasů budou z prostého betonu třídy C16/20, stupeň prostředí X0, modul pružnosti $E_{cm} = 29 \text{ GPa}$ a vlastnosti betonové směsi dle ČSN EN 206+A1 a ČSN EN 1992-1-1.

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

Dle ČSN EN 1990 uvažováno pouze přímé zatížení, nepřímé zatížení (vynucené deformace, kmitání, změna teploty zemětřesení atp.) nebylo uvažováno.

Stálé zatížení:

- vlastní tíha konstrukce a konstrukčních prvků - bráno dle ČSN EN 1991-1-1, příloha A.
- stálé zatížení od skladby střechy vč. podhledu – 107 kg/m^2
- stálé zatížení od stěny vč. omítek (na základy) – 960 kg/m^2

Proměnné zatížení střednědobé:

- proměnné zatížení střednědobé na základy u tohoto objektu nepůsobí

Proměnné zatížení krátkodobé:

- proměnné zatížení krátkodobé na základy u tohoto objektu nepůsobí

Mimořádné zatížení dle ČSN EN 1991-1-7:

- Nebylo uvažováno. Stavba zatříděna do třídy následků CC2 střední následky s ohledem na ztráty lidských životů nebo značné následky ekonomické, sociální nebo pro prostředí, návrh konstrukce běžným způsobem dle EC, stavba není navržena na následky poruchy z nespecifikované příčiny (vandalismus, terorismus, válečné události atp.)

4. Návrh zvláštních, neobvyklých konstrukcí nebo technologických postupů

Podbetonování bude provedeno dle přesného technologického postupu, který je stanoven na výkresech D.1.2-1 až D.1.2-10.

5. Zajištění stavební jámy

S ohledem na hloubku a maximální půdorysný rozměr nebude prováděno zajištění výkopů.

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

Podbetonování základů bude provedeno dle přesného technologického postupu, který je stanoven na výkresech D.1.2-2 až D.1.2-10. Při provádění zajišťovacích a výkopových prací budou respektovány poznámky na výkrese D.1.2-1.

7. Zásady pro provádění bouracích a podchycovacích prací a zpevňovacích konstrukcí či prostupů

Provést v souladu s výkresovou dokumentací.

8. Požadavky na kontrolu zakrývaných konstrukcí

Před provedením zásypů bude provedena kontrola řádného upěchování horní vrstvy betonu tl. 100mm mezi hlavní částí podbetonování a dolním lícem stávajícího základu.

9. Seznam použitých podkladů, norem, technických předpisů, odborné literatury, výpočetních programů apod.

- ČSN EN 1990 Eurokód: Zásady navrhování konstrukcí, ČNI 2004, vč. vč. Změny A1, ČNI 2007, Opravy NA ed. A/Oprava 1, ČNI 2007, Opravy Opr. 1, ČNI 2007, Opravy Opr. 2, ČNI 2008, Opravy Opr. 3, ÚNMZ 2010, Změny Z1, ÚNMZ 2010, Změny Z2, ÚNMZ 2010, Změny Z3, ÚNMZ 2010.
- ČSN EN 1991-1-1 Eurokód 1: Zatížení konstrukcí - Část 1-1: Obecná zatížení - Objemové tíhy, vlastní tíha a užitná zatížení pozemních staveb, ČNI 2004.
- ČSN EN 1991-1-3 Eurokód 1: Zatížení konstrukcí - Část 1-3: Obecná zatížení - Zatížení sněhem, ČNI 2005, vč. Změny NA ed. A, ČNI 2005, Změny NA/Z ed. A, ČNI 2006, Změny Z1, ČNI 2006, Změny Z2, ÚNMZ 2010, Změny Z3, ÚNMZ 2010, Opravy Opr. 1, ÚNMZ 2010.
- ČSN EN 1991-1-4 Eurokód 1: Zatížení konstrukcí - Část 1-4: Obecná zatížení - Zatížení větrem, ČNI 2007, vč. Změny NA ed. A, ÚNMZ, 2008, Opravy Opr. 1, ČNI 2008, Opravy Opr. 2, ÚNMZ, 2010, Změny Z1, ÚNMZ, 2010.

- ČSN EN 1991-1-7: Eurokód 1: Zatížení konstrukcí – Část 1-7: Obecná zatížení – Mimořádná zatížení, ČNI 2008, vč. Změny Z1, ÚNMZ 2010, Opravy Opr. 1, ÚNMZ 2011.
- ČSN EN 1992-1-1 Eurokód 2: Navrhování betonových konstrukcí – Část 1-1: Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby, ČNI 2011, včetně změny A1, ÚNMZ 2015 a změny Z1, ÚNMZ 2016
- ČSN EN 1997-1-1 Eurokód 7: Navrhování geotechnických konstrukcí – Část 1: Obecná pravidla, ČNI 2006, vč. Změny NA ed. A, ÚNMZ, 2006, vč. Opravy Opr.1, ÚNMZ, 2006
- ČSN EN 206+A1 (732403) Beton – Specifikace, vlastnosti, výroba a shoda
- Software FINE – Zatížení, Patka

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

11.1 Před začátkem stavby budou provedeny kopané sondy k ověření hloubky základové spáry štítové stěny a zadní průčelní stěny.

11.2 Vypracovaná dokumentace je jednostupňová DOS+DPS. Dokumentace řeší detaily potřebné k provedení stavby. Není potřeba zpracovávat další stupeň projektové dokumentace.

v Hodoníně
dne 1.7.2020

vypracoval
Ing. Michal Jungwirth