

0,000 = ÚROVEŇ ČISTÉ PODLAHY 1.NP = 338,700 m.n.m. BpV

Název stavby:			
VÝSTAVBA HALY NA SŮL A INERT SVITAVY			
Místo stavby:			
k.ú. Moravský Lačnov, areál SÚS Svitavy, parc. č. 342/3, 343/3, parc. č. st. 838/2			
Objednatel:			
Správa a údržba silnic Pardubického kraje, Doubravice 98, 533 53 Pardubice			
Generální projektant:		APOLO CZ s.r.o., Tyršova 155, 572 01 Polička	
Autor návrhu:		Ing. Karel Marek	
HIP:		Ing. Karel Marek	
Projektant:		Ing. Martin Šabata	
Zodp. projektant:		Ing. Martin Šabata	
Kraj:	Pardubický	Formát	-
Stav. úřad:	Svitavy	Revize:	00
Číslo zakázky:		P2619	
Datum		12/2019	
Stupeň PD: DOKUMENTACE PRO SPOLEČNÉ POVOLENÍ			
Objekt: D1-01 SKLAD SOLI, D1-02 OPĚRNÉ STĚNY			
Část: D1-01-2B STAVEBNĚ KONSTRUKČNÍ ČÁST - BETONOVÉ KCE.			
Obsah přílohy:			
TECHNICKÁ ZPRÁVA			
		APOLO CZ s.r.o. Tyršova 155, 572 01 Polička + 420 441 722 204 apolo@apolocz.cz www.apolocz.cz	
Autorizační razítko:			
Označení přílohy:		Číslo paré:	
D1-01-2B.1			
Měřítko:			

firma	APOLO CZ s.r.o.	tel./fax	+ 420 461 722 204	http:\\	www.apolocz.cz
adresa	Tyršova 155, 572 01 Polička	email	apolo@apolocz.cz	ič, dič	27 49 28 51, CZ 27 49 28 51

TECHNICKÁ ZPRÁVA

k dokumentaci pro společné povolení

AKCE :	VÝSTAVBA HALY NA SŮL A INERT, SVITAVY k.ú. Moravský Lačnov, areál SÚS Svitavy,
OBJEDNATEL :	Správa a údržba silnic Pardubického kraje Doubravice, č.p. 98 533 53 Pardubice
GENERÁLNÍ PROJEKTANT:	APOLO CZ s.r.o. Tyršova 155 572 01 Polička
HIP:	Ing. Karel Marek
PROJEKTANT ČÁSTI:	Ing. Martin Šabata Pardubický 1895, Choceň, 565 01
VYPRACOVAL :	Ing. Martin Šabata
ZODP. PROJEKTANT :	Ing. Martin Šabata
ČÍSLO ZAKÁZKY :	P2619
DATUM :	12/2019
STAVEBNÍ OBJEKT :	D1-01 - SKLAD SOLI
ČÁST :	D1-01-2B –STAVEBNĚ-KONSTRUKČNÍ ŘEŠENÍ
OZNAČENÍ PŘÍLOHY :	D1-01-2B.01

OBSAH:

a.	Popis navrženého konstrukčního systému stavby, výsledek průzkumu stávajícího stavu nosného systému stavby při návrhu změny	3
b.	Navržené výrobky, materiály a konstrukční prvky	3
b.1	ZEMNÍ PRÁCE	3
	Hloubka založení je navržena tak, aby ve všech případech bylo dosaženo požadované nezámrzné hloubky a současně bylo zakládáno na předpokládaném únosném podloží.	3
b.2	HALA NA SŮL	4
b.3	PREFABRIKOVANÉ OPĚRNÉ STĚNY	4
b.4	MATERIÁLY	5
c.	Hodnoty užitečných, klimatických a dalších zatížení uvažovaných při návrhu nosné konstrukce	5
d.	Návrh zvláštních, neobvyklých konstrukcí, konstrukčních detailů a technologických postupů	5
e.	Technologické podmínky postupu prací, které by mohly ovlivnit stabilitu vlastní konstrukce, případně sousední stavby	5
f.	Zásady pro provádění bouracích a podchycovacích prací a zpevňovacích konstrukcí či prostupů	7
g.	Požadavky na kontrolu zakrývaných konstrukcí	7
h.	Seznam použitých podkladů, ČSN, technických předpisů, odborné literatury, software	7
i.	Specifické požadavky na rozsah a obsah dokumentace pro provádění stavby, případně dokumentace zajišťované jejím zhotovitelem	8
j.	Závěr	8

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

Projektová dokumentace řeší novostavbu rodinného domu v území obce Dříteč na parcele p. č. 830/23 v nové lokalitě zástavby rodinných domů.

Jedná se dvoupodlažní nepodsklepený rodinný dům, kdy horní patro tvoří podkroví se sedlovou střechou. Dům je součástí dvojdomu.

Založení objektu je na betonových základových pásech. Zdivo rodinného domu z cihelných broušených tvarovek doplněných o kontaktní zateplení z EPS. Stropní konstrukce nad 1.NP je navržena z předpjatých panelů Spiroll. Krov tvoří soustava se středovými vaznicemi.

Konstrukční řešení objektu předpokládá využití tradičních technologií a postupů.

Veškeré materiály použité na stavbě mají certifikát kvality zaručující splnění požadavků stavby na životnost, mechanické vlastnosti, akustické vlastnosti a tepelně izolační vlastnosti. Dodavatel stavby je povinen použít pouze certifikované materiály k výstavbě novostavby.

b. Navržené výrobky, materiály a konstrukční prvky**b.1 ZEMNÍ PRÁCE**

Z úrovně HTÚ budou provedeny výkopy pro novou základovou desku. Samotné výkopové práce se doporučuje provádět strojně a těsně před betonáží základů je potřebné ruční začištění až na základovou spáru.

Hloubka založení je navržena tak, aby ve všech případech bylo dosaženo požadované nezámrzné hloubky a současně bylo zakládáno na předpokládaném únosném podloží.

V rámci zpracování projektové dokumentace byl proveden IGP Ing. Čihákem. V rozsahu plánované stavby byly provedeny tři vrtané sondy, z toho dvě byly v místě plánované haly. Dle těchto sond bude základovou zeminu tvořit zemina F6.

Vrt J3 nedaleko haly odhalil zvodněné podloží cca od 1,6m. Dá se předpokládat, že je to z důvodu nedaleké vodoteče, která ovlivňuje nasycenost podloží vodou.

Z výše uvedeného je nutné, aby byl po odhalení základové spáry pod halou, přizván geolog, který potvrdí předpoklady použité ve výpočtu – kontaktní napětí pod deskou 70 kPa. Dále doporučuji vrtanou sondou prověřit podloží v místě jihozápadního rohu haly. Jedná se o kritické místo, které by mohlo být zvodněno.

Přebývající zemina pocházející ze zemních prací bude využita k novým násypům a zásypům a při úpravách terénu okolo objektu po dokončení stavebních prací. Lze předpokládat, že těžené zeminy neposkytují materiál vhodný do náročnějších násypů nebo zásypů. Vytěženou zeminu je nutné odvézt na předem určenou skládku nebo deponii, na staveništi se ponechá jen zemina určená na zpětné zásypy.

Při zvoleném způsobu zakládání je nutno dbát, aby zeminy vycházející v základové spáře nebyly dlouhodobě vystaveny povětrnostním a mechanickým vlivům, zvláště zamokření srážkami, načechrání zemními stroji apod. Základové pasy se v předpokládaných základových poměrech doporučuje betonovat přímo do nepažených výkopů, udržitelných krátkodobě ve svislých stěnách. Zamezí se tak nepříznivým účinkům povětrnostních vlivů a kumulaci srážkových vod ve zpětných zásypech a druhotnému zhoršování přetvárných vlastností zemin v podzákladi

Podmínky použitelnosti předpokladu výsledků geologického průzkumu:

- veškeré geotechnické charakteristiky se vztahují výhradně na zeminy v původním uložení (rostlé geologické prostředí)
- dočišťování dna základové spáry bude probíhat šetrně, aby nedošlo k mechanickému poškození zeminy – dočištění dna základové spáry nejlépe provádět ručně
- realizace zemních prací, spojených s výkopy pro základové konstrukce, bude probíhat v klimaticky vhodném období tak, aby se zabránilo poškození základové půdy promrznutím a rozbřednutím
- k přebírkám základové spáry bude přizván geolog nebo projektant, který provede dokumentaci základové půdy v celém rozsahu a porovná zjištěnou skutečnost s výsledky geologického průzkumu a s projektovým řešením. V případě nesouladu budou navržena příslušná nápravná opatření.

b.2 HALA NA SŮL

Základová deska

Založení je navrženo plošné na základové desce tl. 400mm z betonu C30/37. Deska bude vyztužena prutovou výztuží dle výkresové části dokumentace. Deska je navržena bez dilatací.

Pod základovou deskou bude proveden podkladní beton tl. 100mm z betonu C12/15 XC0.

Pod podkladním betonem bude provedeno vyrovnání podloží vrstvou štěrkodrti 0-63 v tl. max. 100mm. Vzhledem k zeminám F6, které se budou nacházet v podloží se jedná pouze o vyrovnávací vrstvu pro pracovní pláň. Hutnění bude provedeno na Edef,2=45 MPa.

Skrz základovou desku budou provedeny prostupy průměru 200mm pro dešťové svody. V místě prostupů bude rozhrnuta výztuž desky.

Při vyztužování desky musí být do desky vložena výztuž pro zemnění. Navržena je z profilu R10, který bude pod stěnami. Všechny pruty pro uzemnění musí být navzájem svařeny. K těmto prutům bude také přivařena připojovací výztuž R10, která bude pevně spojena se zemnicími plechy, které budou součástí stěn. Přesné řešení zemnicí soustavy stanoví projektant elektro.

Stěny

Opěrné stěny jsou navrženy tl. 400 mm a výšky 5,3m nad horní hranou desky. Přední stěny jsou navrženy tl. 300mm. Provázání s deskou bude provedeno pomocí prutové výztuže zabetonované v desce. Stěny jsou navrženy z betonu C30/37.

Součástí stěn budou kotevní plechy (K1) P20-300x400 pro budoucí osazení ocelového zastřešení. Součástí plechů jsou přivařené kotevní třmeny R16. Před betonáží musí být k třmenům přivázány závlače.

Pro uzemnění objektu budou ve stěnách zabetonovány kování (K2) z plechu P10-100x100. K tomuto kování bude v rámci stěny přivařena výztuž R10, která bude tvořit zemnicí soustavu. Jednotlivé pruty R10 budou k sobě přivařeny. Přesné řešení zemnicí soustavy stanoví projektant elektro.

V jihozápadním rohu haly bude vybetonována stěna tl. 300mm, na kterou bude navazovat řada GREFA prefabrikátů. Propojení této stěny s hlavní stěnou haly bude přes vylamovací výztuž 12/150. Její propojení se základovou deskou bude pomocí dodatečně vlepovaných trnů.

Vzhledem k tomu, že konstrukce není nijak tepelně ochráněna, musí být stěna dilatována. Maximální dilatační celky jsou navrženy na 6,1m.

Do dilatačních spár budou osazeny smykové trny pro zajištění rovnoměrného vodorovného posunu koruny stěny. Navrženy jsou 3 trny SLD70 do každé spáry. V místě osazení trnů musí být stěna vyztužena doplňkovou výztuží, který zajistí správné působení trnů. Přesné rozmístění výztuže bude odsouhlaseno dodavatelem smykových trnů. Trny jsou navrženy bez požární odolnosti.

Celá konstrukce opěrné stěny je navržena z betonu **BETON C30/37, XC4, XD2, XF2**.

Nové násypy (násyp mezi základové pasy pod podkladní vrstvy podlahy, násypy okolo objektu) - hutnitelná zemina - hlinitopísčité hutnitelné zásypy mezi základy a okolo objektu hutnit na $I_d > 0,67$.

b.3 PREFABRIKOVANÉ OPĚRNÉ STĚNY

V okolí haly jsou navrženy kóje pro skladování posypového materiálu. Jednotlivé kóje jsou navrženy z prefabrikovaný stěnových systémů – GREFA. Jedná se o úhlové stěny výšky 4,5m a se základnou šířky 2,4m, které jsou určeny pro skladování sypkých materiálů.

Stěny jsou navrženy na skladování štěrku s maximálním sklonem přesypání 1:2.

Jednotlivé dílce budou opatřeny kováním, přes které budou navzájem propojeny přivařením pásové oceli.

Pro osazení panelů bude proveden podkladní beton tl. 100mm C12/15 XC0.

b.4 MATERIÁLY

Beton	C12/15 XC0 (podkladní beton), C30/37, XC4, XD2, XF2 (opěrná stěna)
Výztuž	B500 B

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

ČSN EN 1991-1-3:2005/Z1:2006 :	sněhová oblast I. $s_k = 0,7 \text{ KPa (KN/m}^2\text{)}$
ČSN EN 1991-1-4:04.2007:	výchozí základní rychlost větru - $v_{bo} = 25,0 \text{ m/s}$ Kategorie terénu – II., Větrná oblast II.
ČSN EN 1991-1-3:2005/Z1:2006:	sněhová oblast III. $s_k = 1,4 \text{ KPa (KN/m}^2\text{)}$
ČSN EN 1991-1-4:04.2007:	výchozí základní rychlost větru - $v_{bo} = 27,5 \text{ m/s}$ Kategorie terénu – II., Větrná oblast III.

ČSN EN 1991-1-1:

Stálé zatížení (skladované materiály) - posypová sůl, štěrk

d. Návrh zvláštních, neobvyklých konstrukcí, konstrukčních detailů a technologických postupů

V nosných konstrukcích stavby se nevyskytují zvláštní konstrukce, popř. detaily, které by vyžadovaly speciální technologické postupy při provádění. Při výstavbě postupovat podle pokynů výrobce dodávaných materiálů.

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

Veškeré stavební práce je nutno provádět na základě vypracované projektové dokumentace, schválené příslušným stavebním úřadem. Při provádění stavebních prací je nutno dodržovat nejen platné normy a předpisy, ale je nutno dodržet i podmínky výstavby a technologické postupy předepsané výrobcem.

Provádění

Nosná konstrukce bude prováděna po jednotlivých podlažích.

Práce budou provedeny v souladu s ustanoveními veškerých normových předpisů v aktuálním znění. Pokud není v technické zprávě uvedeno jinak je nutné při realizaci dodržovat zejména ČSN EN –13670 – 1 a ČSN EN 206. Tento požadavek platí i pro geometrické tolerance.

Základy

Základovou spáru je třeba chránit proti poškození mechanickými a klimatickými vlivy. To znamená ukončit strojní výkop v dostatečné výšce nad základovou spárou a dočištění provést hladkou lžící nebo drobnými mechanizmy, popřípadě ručně. Ihned (nejpozději týž den) po vyčištění daného záběru základové spáry a jejím převzetí TDI a geologem se provede podkladní beton. Geolog zaznamená do půdorysu typ zeminy v základové spáře. V případě základů z prostého betonu je možná betonáž pasů bez podkladního betonu pouze za předpokladu jejich betonáže bezprostředně po dočištění základové spáry a za příznivých klimatických podmínek. Základové pasy je možné provádět přímo do výkopu.

Složení betonových směsí

Bude takové, aby umožnilo provedení jednotlivých železobetonových monolitických konstrukčních prvků s ohledem na jejich předepsané vlastnosti, expozici, dobu provádění a atmosférické vlivy, vždy při respektování veškerých normových předpisů v jejich aktuálním znění. Materiál, dovážený na stavbu, bude náležitě dokumentován písemnými doklady, archivovanými zhotovitelem tak, aby bylo možno v pozdější době kdykoliv dohledat jeho jednotlivé dodávky.

Používané směsi betonu na konstrukcích musí zaručovat splnění všech vlastností betonu, určených normou ČSN EN 1992-1, podle které byla konstrukce navrhována.

Kromě pevnosti betonu v tlaku se jedná především o:

1. dosažení stanoveného modulu pružnosti.
2. splnění vlastností při reologických změnách - ve výše uvedené normě stanoveno součinitelem smršťování a dotvarování.

Na splnění těchto fyzikálních vlastností má zcela zásadní vliv podíl jemných částic (<0,25mm - cement, jemnozrnné příměsi) v betonové směsi, který by měl být co nejnižší. Důležité je i minimalizovat množství záměsové vody. Beton musí obsahovat drcené kamenivo s největší předepsanou frakcí. Použití směsi kameniva s maximálním zrnem menším než 22mm se smí použít pouze v místech konstrukce, kde ji výslovně schválí projektant statické části. Použití směsi složenou pouze z těžného kameniva nepovolujeme.

Skladování hmot (v případě skladování na staveništi)

Veškeré stavební hmoty, případně skladované na stavbě, budou skladovány dle technologických předpisů jejich výrobců a pravidel BOZP, v originálním balení a s řádným označením.

Všechny hmoty, které budou shledány poškozenými, resp. k zabudování nevhodnými, budou zhotovitelem neprodleně ze staveniště odstraněny.

Bednění

Pro provedení bude použito zásadně systémových prvků bednění, vždy při respektování technologických a statických předpisů výrobce. Způsob podepření bednění je plně v zodpovědnosti zhotovitele, minimální lhůty úplného, nebo částečného odbednění jednotlivých konstrukčních prvků musí být odsouhlaseny zodpovědným statikem, vykonávajícím autorský dozor. Bednění musí být provedeno tak, aby byla dodržena ustanovení příslušných ČSN týkajících se přesnosti geometrických tvarů ve výstavbě, pokud nebude v dokumentaci pro provedení stavby uvedeno jinak (např. pro konstrukce se zvýšenými nároky na povrchovou kvalitu, nebo pro konstrukce, které musí splňovat určité geometrické nároky z důvodu návaznosti jiných konstrukčních, nebo technologických prvků – např. výtahy, části fasád, apod.).

Poloha jednotlivých konstrukčních prvků, prostupů a technologických zařízení, nebo jejich částí, zabudovaných při betonáži (v půdorysném i výškovém zaměření) bude průběžně kontrolována odpovědným geodetem stavby, v případě zjištěných odchylek bude odsouhlasena GP. Veškeré geodetické podklady budou v písemné a digitální formě předány GP s podpisem a razítkem odpovědného geodeta stavby. Způsob provedení záměr a četnost zaměřovaných prvků bude zapracován do technologického postupu, zpracovaného zhotovitelem před započítím prací.

Pro odbedňování lze používat pouze speciální oleje určené k odbedňování, které nesmějí zanechávat žádné stopy, ani způsobovat reakce na lícové straně betonu. Zůstanou-li na pohledové straně konstrukce stopy, nebude prvek převzat a musí být nahrazen. Používání neatestovaných materiálů k odbedňování je přísně zakázáno. Pokud dojde výjimečně k vystoupení „holé“ výztuže z plochy konstrukce, je nutné provést sanaci za použití certifikovaných materiálů dle technologického postupu výrobce na náklad zhotovitele. Způsob případné sanace musí být součástí technologického postupu, zpracovaného zhotovitelem před započítím prací.

Ošetřování betonu:

Při ošetřování betonu je nutné postupovat dle ČSN EN-13670-1. Betonáž za jiných než normálních podmínek (průměrná denní teplota min.+5°C max.+20°C, absolutní minimum 0°C, absolutní maximum +30°C) musí splňovat všechny požadavky uvedené normy. Opatření pro betonáž za nízkých nebo vyšších teplot musí být účinně zajištěna. Rizika z jejich selhání nese dodavatel!

Požadavky na provádění

Provádění železobetonových konstrukcí :

- Armatury budou ohýbány za studena podle norem a předpisů (např. poloměry ohybů). Nutno dodržet umístění výztuže a délky přesahů podle projektu. Armatura musí být uložena před betonáží tak, aby se při pokládání betonu nemohla posunout.
- Množství, tvar a rozmístění výztuží závisí na jejich umístění v bednění, na jejich vlastní odolnosti vůči deformacím při betonáži a především na schopnosti unést požadované zatížení konstrukcí bez porušení stability a bez deformací nad míru, stanovenou dle typu konstrukce.
- Monolitický beton bude zhutňován ponorným vibrováním. Jakmile se okolo vibrátoru či na povrchu betonu objeví cementové mléko, je nutno operaci přerušit. Frekvence vibrátoru bude odpovídat zrnitosti betonu a seřídí se podle zkoušek před vibrováním a podle konzistence betonu. Vibrování

povrchovým vibrátorem (na kovovém a pevném bednění) je možno použít jen v případech, kde vibrování ponorným vibrátorem není možné.

- Pro doložení kvality betonových směsí budou prováděny pravidelné dokladové zkoušky (např. sednutí kužele, Schmitovým kladívkem, krychelně).

Ošetřování čerstvého betonu :

- Do dodávky je třeba začít veškeré práce související s ošetřováním čerstvého betonu, které by vedly ke vzniku smršťovacích trhlin nad povolenou hodnotu, nebo snížení jeho povrchové kvality, či předepsaných statických hodnot. Případné sanace betonových konstrukcí, které nebudou dosahovat předepsaných kvalitativních hodnot, ať statických, nebo vzhledových, nebudou zhotoviteli hrazeny.

Za složení betonové směsi plně odpovědný dodavatel. Výsledná konstrukce musí mimo jiné splňovat veškeré požadavky uvedené v projektu. Uvažuje se s dovozem veškeré betonové směsi z centrálních mícháren, se zaručenými technickými vlastnostmi těchto směsí.

- Před zahájením prací na betonových konstrukcích je nutno vypracovat a předložit vedení stavby ke schválení technickou zprávou, v níž se zdůvodní vlastnosti betonů, které budou použity (původ kameniva, symbol a třídu pojiv, složení betonu, prostředky míchání, prostředky na přepravu betonu od místa výroby na stavbu, minimální pevnosti po 28-ti dnech, resp. 90-ti dnech).
- Armovací výztuž do betonu – schválené typy oceli, správně kalibrované, bez vad, výpalů a bublinek. Tyče a pruty nesmí být znečištěny zeminou, olejem či barvami, nesmí na nich být volně se odlupující rez. Výztužná ocel musí odpovídat svými charakteristikami ČSN EN 1992-1. Pro použití, přípravu a ukládání výztuže jsou závazná ustanovení ČSN EN –13670 - 1. Kontrola uložené výztuže musí odpovídat především oddílu 17 téže normy. Pro kontrolu jakosti výztuže jsou závazná ustanovení ČSN EN –13670 - 1.

Kontrola jakosti je povinností zhotovitele.

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

Z důvodu typu stavby jako novostavby vznikající od základů jako nový stavební objekt se nepředpokládá výskyt bouracích a podchycovacích prací používaných při rekonstrukcích objektů.

V PŘÍPADĚ, ŽE SE NA STAVBĚ VYSKYTNOU NEOČEKÁVANÉ BOURACÍ A PODCHYCOVACÍ PRÁCE MUSÍ PROVÁDĚCÍ FIRMA OBRÁTIT NA PROJEKTANTA (STATIKA), KTERÝ ROZHODNE O DALŠÍCH PRACOVNÍCH POSTUPECH NA ZÁKLADĚ KONKRÉTNÍCH PODMÍNEK NA STAVBĚ. PŘI BOURACÍCH PRACÍCH MUSÍ BÝT BEZPODMÍNEČNĚ DODRŽENY VEŠKERÉ PLATNÉ PŘEDPISY A NORMY.

PŘI JAKÉKO-LI NEJASNOSTI ČI PROBLÉMECH BĚHEM PROVÁDĚNÍ JE NUTNÉ SE SPOJIT S PROJEKTANTEM (STATIKEM) A VŠE CO NEJRYCHLEJI VYŘEŠIT.

g. Požadavky na kontrolu zakrývaných konstrukcí

Veškeré zakrývané stavební konstrukce musí být prováděny na základě platných norem a předpisů vydaných výrobcí použitých stavebních materiálů. Musí být dodrženy veškeré stavební technologie a postupy předepsané v normách a výrobcí. Za dodržování těchto předpisů odpovídá dodavatel stavby.

VŠECHNY NOSNÉ KONSTRUKCE, KTERÉ BUDOU ZAKRÝVÁNY, BUDOU ŘÁDNĚ ZKONTROLOVÁNY, ABY NEBYLY PORUŠENY NEBO JINAK MECHANICKY POŠKOZENY.

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

Projekt stavby pro stavební povolení – stavební část – Apolo CZ s.r.o.

Hydrogeologický průzkum – Ing. Petr Čihák

Návrh vrchní ocelové konstrukce – Ing. Petr Kavan

Použitý software:

- SCIA Engineer 2019.1

- FINE

- GEO

Použité podklady:

ČSN EN 1990 - Zásady navrhování konstrukcí

ČSN EN 1991-1 Eurokód 1: Zatížení konstrukcí - Část 1-4: Obecná zatížení

ČSN EN 1991-1-1:03/2004 – Obecná zatížení – objemové tíhy, vlastní tíha a užitná zatížení pozemních

staveb

ČSN EN 1991-1-3:2005/Z1:2006 - Obecná zatížení - Zatížení sněhem

ČSN EN 1991-1-4:04.2007 - Obecná zatížení – Zatížení větrem

ČSN EN 1992-1 Eurokód 2: Navrhování betonových konstrukcí

ČSN EN 1993-1 Eurokód 3: Navrhování ocelových konstrukcí

ČSN EN 1996-1 Eurokód 6: Navrhování zděných konstrukcí

ČSN EN 1997 Eurokód 7: Základová půda

ČSN 73 1201 - Navrhování betonových konstrukcí

Statické tabulky - Šafka , Hořejší

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

STAVEBNĚ KONSTRUKČNÍ ČÁST BYLA POČÍTÁNA A NAVRŽENA PRO DOKUMENTACI NA STAVEBNÍ POVOLENÍ A BYLY V NÍ POSOUZENY POUZE HLAVNÍ NOSNÉ KONSTRUKCE. V PROVÁDĚCÍ DOKUMENTACI, NEBO PŘED VLASTNÍM PROVÁDĚNÍM STAVBY, SE MUSÍ SPOČÍTAT A POSODIT VŠECHNY ČÁSTI NOSNÉ KONSTRUKCE VČETNĚ SPOJŮ A DETAILŮ.

j. Závěr

Stavbu je nutno provést dle schválené projektové dokumentace. Během stavby je nutno dodržovat veškeré předpisy ČSN a BOZP. Změny a doplňky oproti projektové dokumentaci je nutno předem projednat s projektantem.

Při provádění výstavby musí být zabráněno nadměrné prašnosti, hluku a znečišťování komunikací, neboť se jedná o provádění v místě proluky mezi již obývanými obytnými objekty.

VŠECHNY STAVEBNÍ PRÁCE MUSÍ BÝT PROVEDENY V SOULADU SE STAVEBNÍM ZÁKONEM A SOUVISEJÍCÍMI PŘEDPISY, V KVALITĚ PŘEDEPSANÉ V POŽADAVCÍCH PŘÍSLUŠNÝCH NOREM PRO NAVRHOVÁNÍ A PROVÁDĚNÍ STAVEB UVEDENÝCH V SEZNAMU ČESKÝCH NOREM A VE VĚSTNÍKU ÚŘADU PRO TECHNICKOU NORMALIZACI, NEBO V KVALITĚ VYŠŠÍ.

PŘI PROVÁDĚNÍ SE MUSÍ DODRŽOVAT BEZPEČNOST PRÁCE - ČSN 73 2400, ČSN 73 1209, ČSN 73 1216 A OSTATNÍ SOUVISEJÍCÍ NORMY A PŘEDPISY.

VŠECHNY POUŽITÉ MATERIÁLY A VÝROBKY MUSÍ MÍT PLATNÝ CERTIFIKÁT VE SMYSLU §156 ZÁKONA Č.183/2006 SB. A NAŘÍZENÍ VLÁDY Č.163/2002 SB. A NAŘÍZENÍ VLÁDY Č.312/2005 A ZÁKONŮ A NAŘÍZENÍ SOUVISEJÍCÍCH.

PŘI JAKÉKOLI NEJASNOSTI JE NUTNÉ SE SPOJIT S PROJEKTANTEM A PROBLÉM VYŘEŠIT.

PROJEKTANT SI VYHRAZUJE PRÁVO DOPLŇOVAT, PŘÍPADNĚ POZMĚŇOVAT PROJEKT NA ZÁKLADĚ NOVÝCH POZNATKŮ, ZJIŠTĚNÝCH BĚHEM PROVÁDĚNÍ VÝSTAVBY.

Vysoké Mýto, prosinec 2019
Vypracoval: Ing. Martin Šabata
736 107 399, mar.sabata@calstat.cz