

Architektonické a stavebně technické řešení

ILB-prostav s.r.o.

Havlíčková 304, 538 03 Heřmanův Městec
IČ: 288 10 180, DIČ: CZ 288 10 180
tel. 776 855 581, www.ilb.cz, ilb@ilb.cz

KRESLIL:	AUTORIZACE:	HLAVNÍ INŽENÝR PROJEKTU:	
Ing. Martin Šabota	Ing. Jan Jiříček	Ing. Bezdíček/L.	
INVESTOR: Střední odborné učiliště včelařské – Včelařské vzdělávací centrum, o.p.s.		Formát: A4	Paré:
AKCE: Výcviková budova pro získávání včelích produktů k.ú. Nasavrky, parč. č. 495/3, 495/4		Datum: 06/2015	
OBJEKT:		Stupeň: DPS	
VÝKRES:		Zak. č.: 488/15	
TECHNICKÁ ZPRÁVA		Měřítko:	Č.v. D.1.2.A

D.1.2.A TECHNICKÁ ZPRÁVA

Akce: Výcviková budova pro získávání včelích produktů k.ú. Nasavrky, parč. č. 495/3, 495/4

Investor: Střední odborné učiliště včelařské - Včelařské vzdělávací centrum, o.p.s.

Projektant: Ing. Martin Šabata, tel.: 736107399

Autorizovaný projektant: Ing Jan Jiříček
Architektonická projekční skupina A4L
Smetanovo nám. 105, Litomyšl
www. Atelier4l.cz

Datum: 18.06.2015

Obsah:

- a. Podrobný popis navrženého nosného systému stavby a rozlišením jednotlivých konstrukcí podle druhu, technologie a navržených materiálů
- b. Definitivní průřezové rozměry jednotlivých konstrukčních prvků (případně odkaz na výkresovou dokumentaci)
- c. Údaje o uvažovaných zatížení ve statickém výpočtu (stálá, klimatická, mimořádná, apod...)
- d. Údaje o požadované jakosti navržených materiálů
- e. Popis netradičních technologických postupů a zvláštních požadavků na provádění a jakost navržených konstrukcí
- f. Stanovení požadovaných kontrol zakrývaných konstrukcí a případných kontrolních měření a zkoušek, pokud jsou požadovány nad rámec povinných – stanovených příslušnými technologickými předpisy a ČSN
- g. V případě změny stávající stavby – popis konstrukce, jejího současného stavu, technologický postup s upozorněním na nutná opatření k zachování stability a únosnosti vlastní konstrukce, případně bezprostředně sousedících objektů
- h. Požadavky na vypracování dokumentace zajišťované zhotovitelem stavby (obsah a rozsah, upozornění na hodnoty na hodnoty minimální únosnosti, které musí konstrukce splňovat
- i. Požadavky na protipožární ochranu konstrukcí
- j. Seznam použitých podkladů - předpisů, norem, literatury, výpočetních programů
- k. Požadavky na bezpečnost při provádění nosných konstrukcí
- l. Závěr

a. Podrobný popis navrženého nosného systému stavby a rozlišením jednotlivých konstrukcí podle druhu, technologie a navržených materiálů

Konstrukční řešení objektů předpokládá využití tradičních technologií a postupů. Objekt je zděný z keramického zdiva s nosným systémem příčných a podélných vnitřních a obvodových stěn se ztužujícími železobetonovými věnci a doplněný nosnými průvlaky (ocelové).

Nový objekt bude nepodsklepený dvoupatrový se sedlovou střechou s valbou. Tento objekt bude spojen se stávajícím sousedním domem jednopatrovým spojovacím krčkem. Zastřešení krčku je navrženo pultovou střechou.

ZÁKLADOVÉ POMĚRY

Před zpracováním projektu byly ověřeny geologické podmínky zájmového území a lokality vlastní stavby provedením podrobného stavebně-geologického průzkumu vypracovaného RNDr. Zdeňkem Šafránkem v květnu 2015. Průzkum stanovil inženýrsko-geologické údaje základových půd .

Geomorfologické poměry

Zájmové území se nachází v plochem terénu denudační plošiny železnohorského plutonu. Po stránce regionálně-geologické leží zájmové území v kutnohorském resp. železnohorském krystaliniku budovaném zde železnohorským resp. nasavrckým plutonem - granitoidními horninami dioritového typu.

Ve smyslu hydrogeologické rajonizace ČR (1986) náleží předmětné území s okolím do rajonu 653 Kutnohorské krystalinikum a Železné hory. Předkvarterní podklad zde budují amfibol-biotitické diority s rozvětralým povrchem okolo 2 – 3 m pod terénem.

Kvarterní pokryv je vytvářen písčito- hlinitými až písčito-jílovitými zvětralinami skalního podkladu redeponovanými soliflukcí z vyšších partií nasavrckého plutonu.

Zájmové území je občasně slabě zvodnělé při bázi pokryvu v tenkých písčitých polohách . Souvisleji a stáleji je zájmové území zvodnělé v povrchovém rozvětralém pásmu skalního podkladu od hloubek okolo 4 – 5 m pod terénem a lokálně v puklinovém systému nasavrckého plutonu.

Geotechnické parametry místních zemin a hornin

V místě plánované stavby byly provedeny dvě kopané sondy, které jsou níže vypsány.

KS 1 (452,4 m n.m.)

		klasifikace ČSN 731001	těžitelnost ČSN 733050
0.0 – 0.3	<i>Drn, šedohnědá bohatě humósní ornice</i>	-	2
0.3 – 0.95	<i>Pestře šedožluto-hnědá tuhá jílovitá hlína místy slabě hrubě písčitá</i>	F8/CH	2
0.95-1.3	<i>Pestře hnědý jílovitý písek se šterky a úlomky krystalických hornin vel. do 10 cm, hlavní podíl do 5 – 6 cm, celkem 30 %</i>	S5/SC	2
1.3 – 1.8	<i>Červenohnědý jílovitý písek</i>	S5/SC	2

*hladina podzemní vody : naražená okolo 1,75
ustálená 1,7 m (po ½ hodině, patrně by ještě stoupala k úrovni odhadem 1,5 m)*

KS 2 (453.0 m n.m.)

		klasifikace ČSN 731001	těžitelnost ČSN 733050
0.0 – 0.35	Drn, šedohnědá bohatě humósní ornice	-	2
0.35-0.7	Pestře šedožluto-hnědá tuhá jílovitá hlína s občasnými úlomky krystalických hornin	F8/CH	2
0.7 – 1.5	Narezle hnědý hrubý jílovitý písek se šterky a úlomky krystalických hornin 20-30 % do 8 – 10 cm	S5/SC	2
1.5 – 1.7	Krémově šedé eluvium krystalické horniny charakteru drobného ostrohranného šterku s výplní hlinitého písku	G3/G-F	2 - 3

hladina podzemní vody : naražená při dně sondy okolo 1,7, do ½ hodiny se hladina nenadržela

Směrné normové charakteristiky

ZEMINA(HORNINA)	ř. ČSN 731001	ν (1)	β (1)	γ kN/m ³	E _{def} (Mpa)	φ_u (°)	φ_{ef} (°)	C _u (kPa)	C _{ef} (kPa)
Jílovitá hlína tuhá	F8/CH	0,42	0,37	20,5	3	0	-	40	-
Jílovitý písek	S5/SC	0,35	0,62	18,5	6	-	26	-	5
Šterkovité eluvium	G3/G-F	0,25	0,83	19,0	80	-	32	-	0

Inženýrskogeologické hodnocení lokality

Plánovanou stavbu doporučujeme založit běžným plošným způsobem (základové pasy, patky), na zhruba 1 m mocné vrstvě jílovitých písků S5/SC v hloubce cca 1 m pod terénem.

Při vyšších nárocích na únosnost základové půdy možno upravit bezprostřední podzákladí hutněným podsypem z „hubeného“ betonu, málo propustného písčito-hlinitého šterku apod. o šíři odpovídající distribuci napětí zhruba pod úhlem 45 st. s hloubkou.

Tloušťku podsypu možno snadno odvodit z nomogramů distribuce napětí uvedených v ČSN 731001 či odborné literatuře.

Alternativně možno založit hlouběji (okolo 1.5 – 2 m pod terénem) na šterkovitě rozvětralém krystalinickém podloží. V tomto případě mohou však být výkopové práce komplikovány zvodněním pokryvných zemin (borcení výkopů).

BĚHEM PROVÁDĚNÍ SE DO ZÁKLADOVÉ SPÁRY NESMÍ DOSTAT SRÁŽKOVÁ VODA, NESMÍ DOJÍT KE ZVODNĚNÍ ZÁKLADOVÉ SPÁRY. V PŘÍPADĚ ZVODNĚNÍ ZÁKLADOVÉ SPÁRY SE MUSÍ ODEBRAT ZVODNĚLÁ (ROZBŘEDLÁ) VRSTVA A MUSÍ SE NAHRADIT BETONEM C12/15.

ZÁKLADY

Zpracovatel projektové dokumentace si vyhrazuje právo přebírky základové spáry a oznámení skutečností odlišných od předpokladů projektu. Při odhalení základové spáry je nutno přizvat geologa a posoudit základové poměry podloží. V případě, že se prokáží nevhodné základové poměry, je potřebné přehodnotit způsob zakládání stavby.

Pozornost je nutné věnovat také zpětným zásypům a povrchovému odvodnění kolem objektů, kdy je třeba zabránit zasakování srážkových vod do podzákladí.

Výšky jednotlivých stupňů základových pasů lze upravit dle skutečnosti na stavbě – dle průběhu rostlého terénu. Hloubka založení je navržena tak, aby ve všech případech bylo dosaženo požadované minimální nezámrazné hloubky a současně bylo zakládáno na předpokládaném únosném podloží.

V projektu je uvažováno založení plošné na dvoustupňových základových pasech z betonu **C16/20** v nezámrzné hloubce nad hladinou podzemní vody. Základové pasy budou provedeny pod nosné obvodové zdivo a komín. Základové pasy jsou navrženy jako dvoustupňové – spodní stupně budou betonovány přímo do výkopu, horní stupně budou z betonových tvarovek vyplněných betonem C16/20 (pokud neurčí výrobce jinak). **VÝŠKA ZÁKLADOVÉHO PASU JE VOLENA 900+650 mm.** V horní části budou základové pasy propojeny podkladní betonovou mazaninou tl. 100 a 120 mm (horní deska s vyztuženou svařovanou sítí).

Prostý beton základového pasu lze max. z 1/3 prokládat nenavětralým lomovým kamenem. Kameny se vždy vkládají až do betonu, nesmí vzniknout suché spáry bez betonu. Základ musí být tvořen kompaktním monolitickým celkem.

Pro propojení spodního a horního pásu bude do spodního pásu vložena výztuž 4ØR12/m tak, aby v každé tvarovce ztraceného bednění byly dva pruty výztuže.

Dobetonování tvarovek + deska- beton C16/20 XA1.

Pod podkladní beton bude proveden hutněný násyp v tl. 150 mm ze štěrkodrti, hutněno na I_d větší jak 0,67.

Při betonáži základových pasů je nutno vynechat prostupy pro vedení všech instalací - viz projektová dokumentace zt(kanalizace, vodovod), el, apod.. Do základových pasů pod obvodovými konstrukcemi bude položen a zabetonován zemní pásek fezn 30x4. Zemní pásek položit do betonu min. 50mm nad základovou spáru po celém venkovním obvodu stavby.

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

Byl proveden posudek základů podle doložené stavebně-geologického průzkumu, který byl pro staveniště proveden. Podle zjištěných hodnot je únosnost v základové spáře dostatečná. Musí se ale potvrdit, že zeminy zjištěné vrty jsou v celé ploše stavby.

Dostatečná únosnost v základové spáře je $R_{dt}=250$ KPa.

SVISLÉ KONSTRUKCE

Konstrukční systém objektu je vytvořen ze systému nosných příčných a podélných stěn, vyzdívaných ze zdících prvků metrického formátu (1.NP a 2.NP).

Objekt je navržen v tradiční stavební technologii - nosné keramické zdivo (systém nosných stěn).

Obvodové zdivo

Obvodové stěny v 1. a 2. NP budou provedeny z keramického zdiva tl. 440mm zděného na tenkou páru.

Vnitřní stěny v 1. ve 2.NP budou provedeny zděné z keramických tvárnic na maltu pro tenkovrstvé zdění.

Stěny budou v úrovni stropu svázaný pozedním věncem, který bude součástí železobetonové stropní konstrukce. Stěny budou provedeny dle platných technologických předpisů výrobce jako systémové s použitím doplňkového sortimentu (tam kde to bude možné) – koncových cihel, věncovek, překladů apod.

V místě plánovaného prefabrikovaného schodiště budou vyzděny dva piličky 175x750mm pro jeho uložení. Schodiště musí být uloženo na pryžové ložisko.

Při zdění bude průběžně kontrolována pozice prostupů a při dokončení zdění poslední vrstvy stěn každého podlaží bude o úplnosti a správnosti překladů proveden zápis do stavebního deníku. Nad velkými prostupy ve zdivu budou osazeny překlady.

Překlady otvorů v nosném cihelném obvodovém a vnitřním zdivu v 1. a ve 2NP budou tvořeny prefabrikovanými keramo-betonovými překlady nebo ocelovými profil. Překlady otvorů pro vzduchotechniku budou tvořeny železobetonovým monolitickým věncem, který bude součástí stropních desek.

Zdivo:

Stěny tl. 440mm – P8 + M 10 (malta pro tenké spáry)

Stěny tl. 400mm – P8 + M 10 (malta pro tenké spáry) – první dvě řady pod zdivem tl. 440mm

Stěny tl. 240mm – P10 + M 10 (malta pro tenké spáry)

Stěny tl. 175mm – P8 + M 10 (malta pro tenké spáry)

VODOROVNÉ KONSTRUKCE

Stropní konstrukce nad 1. NP je navrhnutá z předepnutých stropních panelů tl. 250mm. Panely budou doplněny o záhlavkovou výztuž R8 – viz PD. V místě uložení panelů na zdivu bude proveden žb ztužující věnec, který bude provázán se záhlavkovou výztuží. Panely se musí ukládat na lože z betonové mazaniny C16/20 tl. min. 50mm.

Dutiny panelů uložených na obvodové zdivo nad keramickými překlady budou vyplněny min. 500mm a doplněny výztuží, tak aby došlo k provázání panelů a věnce a zatížení se rozneslo na více překladů. Před uložení těchto panelů se musí inkriminované překlady v polovině rozpětí dočasně podepřít.

V prostoru schodiště bude pro vynesení panelů použita ocelová výměna.

Žb věnce na obvodovém zdivu budou z vnější strany zatepleny EPS tl. 120mm.

Nad většími otvory jsou navrženy překlady z ocelových válcovaných profilů uložené na podbetonávku min 100mm.

Materiál vodorovných konstrukcí:

Železobetonové konstrukce: **BETON C16/20 XC1** (žb. věnce, záhlavka panelů)

VÝZTUŽ BSt 500 S (10 505 R)

Ocelové konstrukce:

OCEL S235, ELEKTRODY E 44.83

Rozměry veškerých ocelových konstrukcí je nutno kontrolovat a případně upravit při provádění stavby!!!

VÝTAH

Podle dodavatele výtahu bude dořešeno jeho kotvení do nosných konstrukcí.

SCHODIŠTĚ

Schodiště je navrženo jako přímé s mezipodestou. Konstrukčně je řešeno jako prefabrikované ze dvou dílů se schodišťovými stupni připravenými z výroby. Spodní část schodiště bude uložena na základ a pilíře, horní na stropní panel. V místě všech uložení bude schodiště pokládáno na pryžové lože, aby se zabránilo šíření kročeova zvuku.

KROV

Zastřešení hlavního objektu je řešeno ze sbíjených vazníků, které tvoří sedlovou střechu s valbami na obou stranách. Sklon střechy je 35°. Vazníky jsou navrhnuté na osovou vzdálenost 1,0 m. Na jejich spodní pás bude kotvený SDK podhled a ve středové části bude prostor mezi diagonálami využívám jako úložiště.

Kotvení vazníků k žb věnci bude řešit jejich dodavatel.

Spojovací krček bude zastřešen pultovou střechou s klasickými krokvi 80/160 vzdálených max. 450(500)mm. Krokve se uloží na pozednice 140/140, které musí být pomocí závitových tyčí kotveny k žb věnci. V místě, kde nová střecha přiléhá ke stávajícímu objektu, budou krokve vyneseny dvojicí „pozednic“, které se přikotví chemickými kotvami k stávajícímu objektu. Spodní pozednici kotvit do žb věnce.

ČSN EN 1991-1-3:2005/Z1:2006 : sněhová oblast IV $s_k = 2,00 \text{ kPa (KN/m}^2\text{)}$
 ČSN EN 1991-1-4:04.2007: výchozí základní rychlost větru - $v_{bo} = 30 \text{ m/s}$
 Kategorie terénu - III, větrná oblast - IV

Veškeré dřevěné konstrukce budou opatřeny impregnačním nátěrem.

Řezivo: **C24**

KOMÍN

Komín je navrhnutý do výšky 3,36m nad střešní plášť, proto musí být provedeno zajištění jeho stability. Vzhledem k tomu, že každý výrobce má jiné řešení, musí se statika komína vyřešit až po výběru dodavatele komína. Možná řešení jsou zabetonování výztuže do dutiny v tvarovce nebo systémové řešení závitovými tyčemi.

b. Definitivní průřezové rozměry jednotlivých konstrukčních prvků (případně odkaz na výkresovou dokumentaci)

Zdivo:

Stěny tl. 440mm – P8 + M 10 (malta pro tenké spáry)
 Stěny tl. 400mm – P8 + M 10 (malta pro tenké spáry) – první dvě řady pod zdivem tl. 440mm
 Stěny tl. 240mm – P10 + M 10 (malta pro tenké spáry)
 Stěny tl. 175mm – P8 + M 10 (malta pro tenké spáry)

Železobetonové konstrukce: **BETON C16/20 XC1** (žb. věnce, zálivka panelů)

VÝZTUŽ BSt 500 S (10 505 R)

Ocelové konstrukce: **OCEL S235, ELEKTRODY E 44.83**

Řezivo: **C24**

Všechny konstrukční prvky jsou popsány ve výkresové části – D.1.2.C

c. Údaje o uvažovaných zatížení ve statickém výpočtu (stálá, klimatická, mimořádná, apod...)

ČSN EN 1991-1-1 - Zatížení konstrukcí

-	- kategorie C3	-	$5,00 \text{ kN} \cdot \text{m}^{-2}$
	- schody	-	$3,00 \text{ kN} \cdot \text{m}^{-2}$
	- užité vazníky	-	$0,75 \text{ kN} \cdot \text{m}^{-2}$

ČSN EN 1991-1-3:2005/Z1:2006 : sněhová oblast IV $s_k = 2,00 \text{ kPa (KN/m}^2\text{)}$

ČSN EN 1991-1-4:04.2007: výchozí základní rychlost větru - $v_{bo} = 30 \text{ m/s}$
 Kategorie terénu - III, větrná oblast - IV

d. Údaje o požadované jakosti navržených materiálů

Všechny navržené výrobky a materiály musí splňovat minimální požadavek jakosti dle příslušných norem a předpisů.

e. Popis netradičních technologických postupů a zvláštních požadavků na provádění a jakost navržených konstrukcí

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

f. Stanovení požadovaných kontrol zakrývaných konstrukcí a případných kontrolních měření a zkoušek, pokud jsou požadovány nad rámec povinných – stanovených příslušnými technologickými předpisy a ČSN

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. Rýhy pro základové pasy budou ručně dočištěny těsně před prováděním základů, protože základová spára nesmí být rozbředlá vodou. Výztuž ukládaná do bednění musí být bez nečistot a nesmí být zkorodovaná. Nesmí být mastná, popř. jinak znečištěná. Bednění pro monolitické konstrukce musí být také čisté. Veškeré ocelové prvky, použité na stavbu budou čisté, nesmí být zkorodované, mastné či jinak poškozené.

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

g. V případě změny stávající stavby – popis konstrukce, jejího současného stavu, technologický postup s upozorněním na nutná opatření k zachování stability a únosnosti vlastní konstrukce, případně bezprostředně sousedících objektů

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 výrobcí.

h. Požadavky na vypracování dokumentace zajišťované zhotovitelem stavby (obsah a rozsah, upozornění na hodnoty na hodnoty minimální únosnosti, které musí konstrukce splňovat)

STAVEBNĚ KONSTRUKČNÍ ČÁST BYLA POČÍTÁNA A NAVRŽENA PRO DOKUMENTACI PRO PROVÁDĚNÍ STAVBY A BYLY V NÍ POSOUZENY VŠECHNY HLAVNÍ NOSNÉ KONSTRUKCE A PRVKY, POSOUZENÍ STABILITY STÁVAJÍCÍ KONSTRUKCE. PŘED VLASTNÍM PROVÁDĚNÍM STAVBY SE MUSÍ POTVRDIT PŘEDPOKLÁDANÁ ÚNOSNOST STÁVAJÍCÍ ZEMINY A MUSÍ SE ROVNĚŽ ZJISTIT, ZDA SE V ZÁKLADOVÉ SPÁŘE VYSKYTUJE PODZEMNÍ VODA DLE UVAŽOVANÝCH PŘEDPOKLADŮ!!!

i. Požadavky na protipožární ochranu konstrukcí

Případné požadavky jsou popsány v části D.1.3 Požárně bezpečnostní řešení

j. Seznam použitých podkladů: předpisy, ČSN, literatura, výpočetní programy

Použitý software: IDA NEXIS 3.60.11
SCIA Engineer 2009
GEO5 v.11

Použité podklady:

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 73 1201 Navrhování betonových konstrukcí
ČSN EN 1997 Navrhování geotechnických konstrukcí - Část 1: Obecná pravidla
Statické tabulky - Šafka , Hořejší

k. Požadavky na bezpečnost při provádění nosných konstrukcí – odkaz na příslušné předpisy a normy

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 zastavěném jinými objekty.

Projektant si vyhrazuje právo doplňovat, případně pozměňovat projekt na základě nových poznatků, zjištěných během provádění výstavby.

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.

I. Závěr :

Provádění stavebních prací musí respektovat vyhlášku o bezpečnosti práce a technických zařízení při stavebních pracích a interní předpisy dodavatele, investora a uživatele.

Všichni pracovníci podílející se na výstavbě musí být prokazatelně poučeni o dodržování bezpečnostních předpisů a jiných zákonných opatření zajišťujících bezpečnost a ochranu zdraví pracujících. Proškolení vedoucích pracovníků zajistí investor. Další školení pracovníků výstavby zajišťují si již dodavatelé.

Rovněž je nutno jak v objektech zařízení stavenišť, tak v budovaných objektech zabezpečit protipožární opatření a staveniště vybavit protipožární technikou.

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.

Projektant si vyhrazuje právo doplňovat, případně pozměňovat projekt na základě nových poznatků, zjištěných během provádění výstavby.

Choceň, červen 2015

Vypracoval : Ing. Martin Šabata

736 107 399, mar.sabata@gmail.com