


Investor: ČEPRO a.s., Dělnická 12, č.p. 213, 170 04 Praha 7
Stavba: **PD NAKLÁDÁNÍ S DEŠŤOVÝMI VODAMI - PRŮMYSL OVÝ AREÁL
SEDLNICE ČEPRO**
Část: **D1.2. Stavebně konstrukční část**
Stupeň: Dokumentace pro provedení stavby (DPS)
Kontroloval: -
Vypracoval: Ing. Pavel Peslar, Kamínky 276/4, 634 00 Brno, Tel.: +420 732 974 715 
Datum: 16. března 2022
Číslo zakázky: 21/37

Obsah: **D.1.2.a) - TECHNICKÁ ZPRÁVA**

Obsah

a) Podrobný popis navrženého konstrukčního systému stavby s rozlišením jednotlivých konstrukcí podle druhu, technologie a navržených materiálů.....	3
b) Definitivní průřezové rozměry jednotlivých konstrukčních prvků.....	8
c) Údaje o uvažovaných zatíženích ve statickém výpočtu.....	8
d) Údaje o požadované jakosti navržených materiálů.....	9
e) Popis netradičních technologických postupů a zvláštních požadavků na provádění a jakost navržených konstrukcí.....	9
f) Zajištění stavební jámy.....	9
g) Stanovení požadovaných kontrol zakrývaných konstrukcí a případných kontrolních měření a zkoušek, pokud jsou požadovány nad rámec povinných – stanovených příslušnými technologickými předpisy a ČSN.....	9
h) Změny staveb - popis stávajícího stavu stavby – popis konstrukce, jejího současného stavu, technologický postup s upozorněním na nutná opatření k zachování stability a únosnosti vlastní konstrukce, případně sousedících objektů.....	10
i) Požadavky na vypracování dokumentace zajišťované zhotovitelem stavby (obsah a rozsah, upozornění na hodnoty minimální únosnosti, které musí konstrukce splňovat)	10
j) Požadavky na protipožární ochranu konstrukcí	10
k) Seznam použitých podkladů: předpisů, ČSN, literatury, výpočetních programů apod.....	10
l) Požadavky na bezpečnost při provádění nosných konstrukcí – odkaz na předpisy a normy	11

Úvod

Požadavkem investora je návrh a posouzení odvodu dešťových vod ze střech 4 nádrží na paliva. Nádrže jsou cca 15m vysoké a mají v průměru 30 resp. 33 m (vnitřní / vnější nádrž). Návrh je rozdělen na:

- Odvodnění vnitřní nádrže
- Odvodnění vnější nádrže
- Venkovní vedení potrubí, základy, sloupy

Podklady, které sloužily pro zhotovení této dokumentace, jsou:

- Výkresy stavební části objektu [1]
- Obhlídka stavby dne 12.11.2021
- Zaměření dílčích prvků stavby

V některých případech bude nutné kontaktovat geologa a statika, viz níže. Všechny průřezy a dimenze jsou v tomto stupni konečné.

Požadavky na zpracování dodavatelské dokumentace:

Viz část i)

a) Podrobný popis navrženého konstrukčního systému stavby s rozlišením jednotlivých konstrukcí podle druhu, technologie a navržených materiálů

Úvod (současný stav)

Předložená projektová dokumentace řeší výstavbu nového odvodnění zásobníků na paliva v areálu firmy ČEPRO v Sedlnicích (okres Nový Jičín).

Vnější rozměr jednoho zásobníku na paliva je průměru 30,3m u vnitřní a 33,8m u vnější nádrže. Odvodnění je zavěšeno pomocí konzoly na zábradlí vnitřní nádrže, dále rozvedeno klempířskou konstrukcí na vnější nádrž. Po ní svislým svodem na venkovní trasy a recipientu.

Založení stavby:

Pro převedení sil ze sloupů pozemního vedení jsou navrženy ŽB patky rozměrů 700x700mm celkem 4 možných výšek dle terénu (1250 – 2000mm)

Svislé konstrukce:

Jsou navrženy sloupky MSH, které podpírají venkovní potrubní vedení O.

Vodorovné konstrukce:

U vnitřní nádrže jsou navrženy konzolky K.1, které nesou klempířské prvky odvodnění – žlab.

U vnější nádrže je navrženo nosné potrubí (např. O.1), které nese konzola K.2(3) a konstrukce vnější nádrže.

Venkovní vedení V.1(2) je podpíráno sloupky Sl.1(2).

Věnce:

Nejsou navrženy

Stropní konstrukce, střecha:

Nejsou navrženy

Provedené průzkumy

Nebyl provedený. K dispozici byl dřívější geologický průzkum, viz [2].

Založení stavby obecně

Základové poměry jsou stanoveny ve zprávě [2] a níže viz Obr.1, Obr.2. Dle IGP nejsou přítomny navážky, tudíž bude bezproblémové založení plošné, dle této PD.

Základové poměry hodnotím jako jednoduché. Svrchní části podloží obsahuje:

- Holocení jíly třídy F6 CI, tuhé – pevné konzistence
- Pevnost jílu klesá s hloubkou (měkčí konzistence)
- Vysoká hladina podzemní vody (HPV), cca 2,0m pod povrchem.

V 6A 262,49 m n.m.

0,0 - 0,5 m	žlutohnědý, rezavě skvrnitý, silně prachovitý jíl, pevný - tuhý	3
0,5 - 2,0 m	šedý a rezavě žlutý, silně skvrnitý, prachovitý jíl pevný, středně plastický	4
2,0 - 3,0 m	světle béžově hnědý, slabě prachovitý jíl středně až vysoce plastický	3
3,0 - 4,2 m	velmi světlý, zelenošedý, místy hnědorezavě skvrnitý jíl prachovitý, měkký, středně plastický	3
4,2 - 5,0 m	žlutohnědý jílovitý štěrček - cca 50 % tvoří dobře opracované valouny 1 - 10 cm, prachovitý jíl tuhý až měkký (světle hnědý)	3
5,0 - 6,0 m	šedozeleň písčitého štěrku - cca 80 % tvoří dobře opracované valouny pískovce 1 - 10 (20) cm, písek střední a hrubý, slabě zahliněný	3

Hladina podzemní vody naražena v hl. 4,7 m,
ustálena v hl. 1,9 m (5. 6. 1992).

V 7 263,137 m n.m.

0,0 - 0,4 m	světle šedohnědý a rezavý, skvrnitý jíl, prachovitý, pevný	4
0,4 - 2,0 m	pešobarevný (béžově šedý, rezavý), skvrnitý jíl, silně prachovitý, pevný, středně plastický	4
2,0 - 3,0 m	okrově a rezavě žlutý jíl pevný, slabě prachovitý, středně až vysoce plastický	4
3,0 - 4,3 m	světle šedý, slabě prachovitý jíl, tuhý, středně až vysoce plastický	3
4,3 - 6,0 m	okrově žlutý štěrček - cca 80 % tvoří dobře opracované valouny pískovce 1 - 10 (20) cm + písek střední a hrubý	3
6,0 - 7,5 m	dtto	3
7,5 - 9,2 m	dtto	3
9,2 - 10,0 m	sytě šedý, prachovitý jíl, tuhý až měkký, středně vápnitý - paleogenní podloží	3

Hladina podzemní vody naražena v hl. 4,4 m,
ustálena v hl. 2,05 m (2. 6. 1992).

V 7A 263,409 m n.m.

0,0 - 0,5 m	šedohnědý, rezavě skvrnitý, silně prachovitý jíl, tuhý až pevný	3-4
0,5 - 2,2 m	šedý a rezavě žlutý, silně prachovitý jíl, pevný, středně plastický	4
2,2 - 3,0 m	tmavě žlutý, místy šedý, téměř čistý jíl, tuhý, vysoce plastický	3

Obr.1. Geologické sondy 6A, 7, 7A

3,0 - 4,0 m	okrově žlutý, prachovitý jíl, tuhý, středně plastický	3
4,0 - 5,0 m	žlutohnědý, jílovitý štěrť - cca 40 - 50 % tvoří dobře opracované valouny 1 - 10 cm + prachovitý jíl tuhý až měkký	3
5,0 - 6,0 m	zelenohnědý, zvodnělý písčité štěrť - cca 80 % tvoří dobře opracované valouny pískovce 1 - 10 (20) cm + střední a hrubý písek	4

Hladina podzemní vody naražena v hl. 5,0 m,
ustálena v hl. 1,6 m (4. 6. 1992).

V 8 263,566 m n.m.

0,0 - 1,0 m	rezavě žlutý, šedý, místy černý - skvrnitý jíl, prachovitý, pevný, středně plastický	4
1,0 - 2,0 m	dtto	4
2,0 - 3,0 m	okrově žlutý, prachovitý jíl, tuhý až měkký, středně plastický	3
3,0 - 4,6 m	zelenošedý, místy rezavě skvrnitý, prachovitý jíl, měkký	3
4,6 - 5,2 m	jílovitý štěrť - šedý, prachovitý a písčité jíl měkký, cca 40 % tvoří dobře opracované valouny 1 - 10 cm	4
5,2 - 6,5 m	šedozelený písčité štěrť - cca 80 % tvoří dobře opracované valouny 1 - 10 (20) cm + písek střední a hrubý	4
6,5 - 8,2 m	dtto	4
8,2 - 9,0 m	tmavý, šedozelený, silně prachovitý jíl, pevný, silně vápnitý - paleogenní podloží	4
9,0 - 10,0 m	dtto - tuhý	3-4

Hladina podzemní vody naražena v hl. 4,8 m,
ustálena v hl. 1,6 m (4. 6. 1992).

V 8A 263,194 m n.m.

0,0 - 0,5 m	světle rezavě hnědý, silně prachovitý jíl, tuhý až pevný	3-4
0,5 - 2,0 m	okrově a rezavě hnědý, šedě skvrnitý, prachovitý jíl, pevný až tvrdý	4
2,0 - 3,0 m	světlý, zelenošedý, slabě rezavě žíhaný jíl, slabě prachovitý, tuhý až měkký	3
3,0 - 4,0 m	šedý, rezavě skvrnitý, prachovitý jíl, tuhý až měkký, středně až vysoce plastický	3
4,0 - 5,0 m	hnědozelený jílovitý štěrť - cca 50 % tvoří dobře opracované valouny 1 - 10 cm + prachovité písčité jíl, měkký	4
5,0 - 6,0 m	šedozelený písčité štěrť - cca 80 % tvoří dobře opracované valouny pískovce 1 - 10 (20) cm, střední a hrubý	3

Obr.2. Geologické sondy 7A, 8, 8A

Závěr z geologické zprávy

7. Závěr

- 7.1 Provedeným podrobným doplňujícím průzkumem jsme v prostoru areálu nádrží, ale i celého expedičního střediska, ověřili jednoduché až středně složité základové poměry. Navržené objekty nádrží jsou náročné, ostatní objekty nenáročné i náročné (viz. úvod). Stavenišť lze možno označit vzhledem k únosnosti zemin v podzákladí jako vhodné pro nenáročné objekty, podmíněčně vhodné pro objekty nádrží (zvláště objem 2 200 m³). Celkově je celý areál podmíněčně vhodný vzhledem k umístění na území údolní terasy řeky Lubiny a možnosti znečištění podzemních vod.

Základovou půdu tvoří do hloubky 4,0 - 4,5 m stlačitelný, pomalu konsolidující holocenní jíl středně plastický. Jedná se o jíl třídy F6 (CI), při povrchu pevný, od 2 do 3,0 (3,5) m tuhý až měkký, nepřekonsolidovaný. Všechny objekty doporučujeme zakládat plošně na základových deskách, pasech, patkách, v nezamrzlé hloubce min. 0,3 m pod upraveným terénem.

Pro náročné objekty (z hlediska zatížení zákl. půdy), které řadíme do 2. geotechnické kategorie, jsou nutné výpočty mezních stavů.

V prostoru nádrží s použitím průkazných (laboratorních) hodnot fyz.-mechanických vlastností zemin.

- 7.2 Tato zpráva obsahuje orientační výpočet sedání pro největší nádrže. Vypočtenou hodnotu sedání 14,5 cm pod středem 53 (7,2) cm pod okrajem považujeme za maximální. Skutečné sednutí bude vzhledem k menšímu provoznímu zatížení (a navíc proměnlivému) nižší. Celkové sednutí je nutno rozdělit na okamžité, primární konsolidaci a sekundární konsolidaci. Okamžité sednutí činí cca 10 - 15 %, sekundární sedání cca 20 %.

- 7.3 Vzhledem k tomu, že uložení vrstev zemin je velmi jednotvárné, s nepatrnými změnami v mocnostech, předpokládáme sedání rovnoměrné u všech nádrží.

Sedání nádrží s menším objemem a zatížením bude nižší.

Konstrukce:

Základy

Popis nového stavu

Základové podmínky

Úvodem

Základové podmínky hodnotím dle normy [21] jako jednoduché, objekt je jednoduchý – postup je dle 1.GK.

Výpočet

Základy jsou navrženy na mezní stav překlopení ohybovým momentem s využitím pasivního odporu zeminy. Pro tyto účely jsou plastické jílovité zeminy vhodné.

Geologické poměry

Podrobnosti viz .

Hydrogeologické poměry

Podzemní voda neovlivňuje základové poměry patek Pa.1 – Pa.4

Výkopové práce

Výkopy jsou navrženy jako strojní / ruční. **Zemíně není možné nakypřit a přitom ji používat k nosným účelům. Jakékoli nakypření zeminy musí být řádně zhuťneno po vrstvách cca 300mm.**

Při provádění výkopů za podmínek viz výše, musí být dodržovány základní bezpečnostní podmínky:

- prohlídka svahů a okrajů výkopů na začátku směny a po každém přerušení práce
- zákaz provozu strojů v blízkosti výkopu
- zákaz přidavného zatížení v prostoru smykového klínu zeminy tj. přitěžování horní hrany výkopů provozem strojů nebo skládkou materiálu
- zhotovitel je povinen chránit všechny výkopy před zaplavením vodou a potřebná zařízení na čerpání a odvádění vody musí být k dispozici po celou dobu výstavby.

Základy

Jsou navrženy jako plošné. Všechny patky mají půdorysný čtvercový profil 700x700mm. Základy je nutné vyztužit sloupovou věncovou výztuží, která přenesení moment do základové půdy. Nevyztužené patky nejsou dovoleny. **Je důležité dbát na správnou orientaci výztužného koše.**

Na základovou spáru, předem začištěnou, se provede podsyp z dobře zrněného šterku třídy G1 (50% 0/16, 50% 16/32 promícháno) a relativní ulehlostí $\rho_d > 0,8$. Na něj se provede betonáž patky. **Minimální hloubka patky v rostlém terénu je 1,1m pod UT. Tato hodnota nesmí být nikdy snížena.**

Hydroizolace

Popis nového stavu

Nejsou potřebné, nejsou navrženy.

Ocelové konstrukce:**Odvodnění vnitřní nádrže**

Princip odvodnění střechy vnitřní nádrže je pomocí ocelové konzoly K.1, která se namontuje na stávající pevné ocelové zábradlí. Montáž se musí provést pomocí pryžové podložky, která zamezí prokluzu a bude umožňovat dotažení. Bude nutné si konstrukci řádně zaměřit, před zpracováním dílenské dokumentace. Žlabové háky bude nutné snýtovat s pokladním plechem K.1 pol.5.

Montáž konzol se předpokládá pomocí výškové plošiny se zdvihem min. 13m.

Odvodnění vnější nádrže

Na vnější nádrž se přivaří ocelová konzola K.2 (3). Konzoly je nutné kotvit po obvodu nádrže ve spádu dle PD. Na konzolky se namontuje potrubí vnější nádrže O.1 – O.4. **Toto potrubí musí být namontováno kluzně ve směru potrubí, aby nedocházelo k přidavnému namáhání od vlivu teplot. Každá nádrž má jedno pevné uchycení, kde nebude použita kluzná teflonová podložka.** Veškeré spoje potrubí jsou šroubované na příruby.

Montáž konzol se předpokládá pomocí terénní výškové plošiny se zdvihem min. 11m.

Venkovní vedení potrubí, základy, sloupy

Voda z nádrží ústí do centrálního sběrného potrubí, které je nesené podpůrnými sloupy MSH 250x150x8mm. Orientace sloupů je širší stranou ve směru potrubí. Kotvení sloupů je pomocí kotevních systémových šroubů HILTI na minimální kotevní délku 300mm. Jedná se tedy o dodatečné kotvení na předem vybetonovaný základ.

b) Definitivní průřezové rozměry jednotlivých konstrukčních prvků

Viz výkresová část.

c) Údaje o uvažovaných zatíženích ve statickém výpočtu

Nosné konstrukce byly zatíženy podle norem ČSN EN 1991 - Zatížení stavebních konstrukcí. Konstrukce jsou navrženy dle norem viz k).

Místo stavby: Sedlnice (okres Nový Jičín), Moravskoslezský kraj

Pro návrh prvků byly uvažovány tyto hodnoty zatížení:

Stálé:

Vlastní tíha	– viz. statický výpočet
Stálé	– viz. statický výpočet

Proměnné:

Proměnné

Užitné

Kategorie zatěžovaných ploch dle ČSN EN 1991-1-1: H

Vodorovné potrubní vedení: $Q_k=1$ kN

Klimatické:

SNÍH: 1,00 kN/m² (II. OBLAST DLE ČSN EN 1991-1-3)

VÍTR: 25,00 m/s (II. VĚTRNÁ OBLAST DLE ČSN 1991-1-4)

Seismické zatížení (Sedlnice)

$a_{gr} \cdot S=0,08 \cdot 1,0=0,08g$ – malá seismicitá

A.1 Nepřímá zatížení

Je uvažováno s těmito zatíženími:

- Teplotní zatížení v létě
- Teplotní zatížení v zimě

d) Údaje o požadované jakosti navržených materiálů

SPECIFIKACE MATERIÁLU:

OCEL:

TŘÍDA PEVNOSTI:

-JACKL OCEL EN 10210-1 S275J2H - VOLITELNÉ POŽADAVKY 1.4 -
(RESP. EN 10219-1, ALE MUSÍ BÝT SPLNĚNY POŽADAVKY NA UKLIDNĚNOU OCEL)

-TRUBKY OCEL EN 10210-1 S275J2H - VOLITELNÉ POŽADAVKY 1.4 -
(RESP. EN 10219-1, ALE MUSÍ BÝT SPLNĚNY POŽADAVKY NA UKLIDNĚNOU OCEL)

-PLECHY, PÁSOVINY, VÁLC. TYČE S275J2
OCEL EN 10277-2 S275J2 +EN 10164-Z25

TŘÍDA PROVEDENÍ EXC2 DLE ČSN EN 1090-2

ŽIVOTNOST PROTIKOROZNÍ OCHRANY VYSOKÁ (>15 LET) DLE EN ISO 12944-1

KATEGORIE KOROZNÍ AGRESIVITY C3 (VYSOKÁ) DLE ČSN EN ISO 12944-2

KONSTRUKCE Z OCELI SE PŘED APLIKACÍ PROTIKOROZNÍ OCHRANY MUSÍ PŘIPRAVIT DLE NORMY ISO 8501 A EN ISO 1461. OCELOVÉ ČÁSTI JSOU NAVRŽENY NA ŽIVOTNOST CCA 50 LET, DLE NORMY ČSN EN ISO 14 713-1 BUDOU VŠECHNY VENKOVNÍ PRVKY CHRÁNĚNY ŽÁROVÝM POZINKOVÁNÍM V TLOUŠTČE 85µm.

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

Postupy, na které se klade požadavek dodržení určitého řádu, jsou popsány v jednotlivých bodech části 0. Je nutné dodržet tyto nejdůležitější body:

- Zaměření stavby před výrobou konstrukce a zpracování dílenské dokumentace
- Dodržení minimálních spádů dle PD – s tím souvisí správná montáž konzol
- Správně orientovat sloup MSH a ocelovou výztuž patky vzhledem k orientaci sloupu
- Násypy kolem patek řádně zhutnit a doložit hutnicí zkouškou

f) Zajištění stavební jámy

Do stavební jámy hlubší jak 1,0m je zakázáno bez pažení vstupovat.

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

ČSN

Třída následků CC je 2a, třída provádění 2.

Je nutné dodržet normy [10], [11], [15], [16], [17], [15], [19], [20].

Musí být dodržen plán kontrolních prohlídek. Plán spolehlivost konstrukcí musí být dodržen podle platných norem o provádění nosných konstrukcí.

h) Změny staveb - popis stávajícího stavu stavby – popis konstrukce, jejího současného stavu, technologický postup s upozorněním na nutná opatření k zachování stability a únosnosti vlastní konstrukce, případně sousedících objektů

Netýká se tohoto projektu.

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

Veškeré dokumentace zajišťované dodavatelem stavby, která nebude postupovat podle projektu, musí být odsouhlasena projektantem.

Požadavky na zpracování dodavatelské dokumentace:

- Nutné zpracovat veškeré ocelové části do stádia dílenské dokumentace, která respektuje skutečné zaměření stavby. Je nutné v dílenské dokumentaci navrhnout nosné svary dílců.

Při provádění stavby je nutné postupovat opatrně, nevyztužené a volné konstrukce podpírat. Během všech fází výstavby musí být zajištěna stabilita stávajících a nově budovaných konstrukcí.

j) Požadavky na protipožární ochranu konstrukcí

Požadavky na protipožární odolnost konstrukcí jsou řešeny specialistou z oblasti požární bezpečnosti staveb.

k) Seznam použitých podkladů: předpisů, ČSN, literatury, výpočetních programů apod.

Podklady

- Výkresy stavební části objektu [1]
- Posouzení geologických poměrů lokality stavby

Použitá literatura

- [1] Vyplel Adam, Ing., 06/2021: PD stavební části – poskytnutí podkladů
- [2] Chemoprojekt: Zpráva o geotechnickém a hydrogeologickém průzkumu
- [3] ČSN ISO 13822 Zásady navrhování konstrukcí – Hodnocení existujících konstrukcí
- [4] ČSN 73 0035 Zatížení stavebních konstrukcí
- [5] ČSN EN 1990 Zásady navrhování konstrukcí
- [6] ČSN EN 1991-1-1 Zatížení konstrukcí: Obecná zatížení-objemové tíhy, vlastní tíha a užitná zatížení
- [7] ČSN EN 1991-1-3 Zatížení konstrukcí: Obecná zatížení – zatížení sněhem
- [8] ČSN EN 1991-1-4 Zatížení konstrukcí: Obecná zatížení – zatížení větrem

- [9] ČSN EN 1991-1-7 Zatížení konstrukcí: Obecná zatížení – mimořádná zatížení
- [10] EN 1992-1-1 ed2 Navrhování betonových konstrukcí
- [11] ČSN EN 13670 – Provádění betonových konstrukcí
- [12] ČSN EN 1993-1-1 ed2 – Navrhování ocelových konstrukcí
- [13] ČSN EN 1090-1 Provádění ocelových konstrukcí
- [14] ČSN EN 1090-2 Provádění ocelových konstrukcí
- [15] ČSN EN 1995-1-1 Navrhování dřevěných konstrukcí
- [16] ČSN 73 1702 Navrhování, výpočet a posuzování dřevěných stavebních konstrukcí
- [17] ČSN 73 2810 – Dřevěné stavební konstrukce: Provádění
- [18] ČSN EN 338 Konstrukční dřevo – třídy pevnosti
- [19] ČSN EN 1996-1-1 Navrhování zděných konstrukcí
- [20] ČSN EN 1996-2 Volba materiálů, konstruování a provádění zdiva
- [21] ČSN 73 1001 Základová půda pod plošnými základy
- [22] ČSN EN 1997-1 Navrhování geotechnických konstrukcí: Obecná pravidla
- [23] ČSN EN 1998-1 Navrhování konstrukcí odolných proti zemětřesení
- [24] ČSN 73 P 73 0610 Hydroizolace staveb – Sanace vlhkého zdiva – Základní ustanovení
- [25] Pume D.: Průzkumy a opravy stavebních konstrukcí
- [26] Vlček M.: Poruchy a rekonstrukce staveb
- [27] Vlček M.: Poruchy a rekonstrukce staveb II

Software

- Microsoft Excel
- RFEM 5.19 – Dlubal Software GmbH
- software FINE pro návrh konstrukcí (beton, ocel), statický software FIN EC, Fine spol. s r.o.

I) Požadavky na bezpečnost při provádění nosných konstrukcí – odkaz na předpisy a normy

Při provádění stavebních prací je třeba respektovat NV č. 362/2005 Sb. (O bližších požadavcích na bezpečnost a ochranu zdraví při práci na pracovištích s nebezpečím pádu z výšky nebo do hloubky), zákona č. 309/2006 sb. (Zákon o zajištění dalších podmínek bezpečnosti a ochrany zdraví při práci) a NV č. 591/2006 Sb. (O bližších minimálních požadavcích na bezpečnost a ochranu zdraví při práci na staveništích) a Nařízení vlády 361/2007 Sb., kterým se stanoví podmínky ochrany zdraví při práci. Za dodržování zodpovídá dodavatel.

Při provádění bude postupováno dle platných norem ČSN pro jednotlivé stavební práce. Důraz musí být kladen především na dodržování technických, technologických a jakostních norem.

Během všech fází výstavby musí být zajištěna stabilita bouraných, stávajících a nově budovaných konstrukcí.

16.03.2022

X



Ing. Pavel Peslar

Zpracovatel

Podepsal(a): Ing. Pavel Peslar