

# Povodí Labe, státní podnik, Stavební úpravy provozního střediska Opatovice

D.1.2.00 SEZNAM DOKUMENTACE:

D.1.2.01 TECHNICKÁ ZPRÁVA

D.1.2.02 STATICKÉ ZAJIŠTĚNÍ NOVÝCH DVEŘNÍCH OTVORŮ

Hlavní projektant	Vypracoval	Kontroloval	<div><div><div>projekty</div><div>studie</div><div>statika</div><div>statika</div></div><div><div>ing. Vladimír Zevl</div></div></div> <div><div>Br. Veverkových 2717 Pardubice 530 02 ArchCENTRUM</div><div>e-mail : zevl@archcen.cz mobil : +420 775 236 090 tel./fax : +420 466 616 301</div></div>	
Ing. Vladimír Zevl Dolní Roveň 281 533 71 Dolní Roveň	Ing. Vladimír Zevl Dolní Roveň 281 533 71 Dolní Roveň			
Kraj Pardubický	Místo Opatovice nad Labem			
Investor	Povodí Labe, státní podnik, Víta Nejedlého 951, 500 03 Hradec Králové			
Akce	POVODÍ LABE, STÁTNÍ PODNIK STAVEBNÍ ÚPRAVY PROVOZNÍHO STŘEDISKA OPATOVICE		Datum	01 / 2020
			Stupeň PD	DSP
			Čís.zak.	Ze 20 01
Část	D.1.2 STAVEBNĚ KONSTRUKČNÍ ČÁST		Vyhotovení	Číslo přílohy
			0	D.1.2

# Povodí Labe, státní podnik, Stavební úpravy provozního střediska Opatovice

1	ZÁKLADNÍ ÚDAJE O STAVBĚ, ÚČEL STAVBY	strana 1
1.1	Identifikační údaje stavby	strana 1
1.2	Předmět projektu, účel stavby	strana 1
1.3	Stupeň projektu, vymezení rozsahu, požadavky na další stupně PD	strana 1
2	PODKLADY, POUŽITÉ NORMY, NÁVRHOVÝ POMŮCKY, SOFTWARE	strana 1
2.1	Podklady	strana 1
2.2	Použité normy	strana 2
2.3	Literatura a návrhové pomůcky	strana 2
2.4	Návrhový software	strana 2
3	UMÍSTĚNÍ STAVBY, PŘÍRODNÍ A TECHNICKÉ PODMÍNKY	strana 2
3.1	Charakteristika území	strana 2
3.2	Místní přírodní podmínky	strana 2
4	ÚČEL OBJEKTU	strana 3
5	STAVEBNĚ KONSTRUKČNÍ ŘEŠENÍ OBJEKTU	strana 3
5.1	Stavebně konstrukční řešení stávajícího objektu	strana 3
5.2	Konstrukční řešení navrhovaných úprav	strana 3
5.2.1	Zřízení nového vstupu do objektu v západním průčelí pro byty v patře.	strana 4
5.2.2	Zřízení nového skladu provozu se vstupem ze dvora.	strana 4
6	ÚDAJE O POŽADOVANÉ JAKOSTI MATERIÁLŮ A JAKOSTI PROVEDENÍ	strana 4
6.01	Betonové konstrukce	strana 4
6.02	Zděné konstrukce	strana 4
6.03	ocelové konstrukce	strana 5
7	KONTROLY KONSTRUKCÍ, MĚŘENÍ, ZKOUŠKY	strana 5
8	BEZPEČNOST PRÁCE	strana 5

Hlavní projektant	Vypracoval	Kontroloval		
Ing. Vladimír Zevl Dolní Roveň 281 533 71 Dolní Roveň	Ing. Vladimír Zevl	Ing. Vladimír Zevl		
Kraj Pardubický	Místo Opatovice nad Labem			
Investor Povodí Labe, státní podnik, Víta Nejedlého 951, 500 03 Hradec Králové				
Akce	POVODÍ LABE, STÁTNÍ PODNIK STAVEBNÍ ÚPRAVY PROVOZNÍHO STŘEDISKA OPATOVICE		Stupeň	DPS
Část			Datum	01 / 2020
	D.1.2 STAVEBNĚ KONSTRUKČNÍ ČÁST		Zak. číslo	Ze 20 01
Příloha			Paré	Číslo přílohy
	TECHNICKÁ ZPRÁVA		0	D.1.2.01

# 1. ZÁKLADNÍ ÚDAJE O STAVBĚ, ÚČEL STAVBY

## 1.1 IDENTIFIKAČNÍ ÚDAJE STAVBY

Akce : POVODÍ LABE, STÁTNÍ PODNIK,  
STAVEBNÍ ÚPRAVY PROVOZNÍHO STŘEDISKA OPATOVICE  
Objekt : PROVOZNÍ STŘEDISKO OPATOVICE  
Místo stavby : Opatovice kraj : Pardubický  
Investor : Povodí Labe, státní podnik, Víta Nejedlého 951, 500 03 Hradec Králové  
Hlavní projektant : Ing. Vladimír Zevl, Dolní Roveň 281, 533 71 Dolní Roveň  
Stupeň PD : Projekt pro stavební povolení  
Konstrukční řešení : Ing. Vladimír Zevl, Dolní Roveň 281, 533 71 Dolní Roveň,  
IČO 728 68 333, v seznamu autorizovaných osob ČKAIT veden po číslem 0701151

## 1.2 PŘEDMĚT PROJEKTU, ÚČEL STAVBY

Předmětem projektu je návrh stavebních úprav stávajícího objektu provozního střediska Opatovice, Povodí Labe, státní podnik.

## 1.3 STUPEŇ PROJEKTU, VYMEZENÍ ROZSAHU, POŽADAVKY NA DALŠÍ STUPNĚ PD

Dokumentace je vypracována ve stupni pro stavební povolení. Současně je dokumentace dopracována do podrobností pro vypracování výkazu výměr pro zadávací řízení.

# 2. PODKLADY

## 2.1 PODKLADY

- 1/ Objednávka zpracování dokumentace stavebních úprav provozního střediska Opatovice, Povodí Labe s.p.  
Objednatel: Povodí Labe, státní podnik, Víta Nejedlého 951, 500 03 Hradec Králové
- 2/ Archivní dokumentace objektu provozního střediska Opatovice, Povodí Labe Hradec Králové.  
Zpracoval: Projektová a inženýrská organizace Poděbrady, 1/ 1991
- 3/ Prohlídka stavby a dílčí zaměření.
- 4/ Průběžné konzultace konceptů a pracovní schůzky se zástupci investora.

## 2.2 POUŽITÉ NORMY

ČSN EN 1990	Zásady navrhování konstrukcí
ČSN EN 1991-1-1	Zatížení konstrukcí – Část 1-1: Obecná zatížení
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 1992-1	Navrhování betonových konstrukcí - Část 1-1: Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby
ČSN EN 1993	Navrhování ocelových konstrukcí (soustava norem)
ČSN EN 1995	Navrhování dřevěných konstrukcí (soustava norem)
ČSN EN 1996	Navrhování zděných konstrukcí (soustava norem)
ČSN EN 1997-1	Navrhování geotechnických konstrukcí. Část 1: Obecná pravidla
ČSN EN 1998-1	Navrh. konstr. odolných proti zemětřesení. Část 1: Obecná pravidla pro PS
ČSN EN 206-1 (732403) - Beton	- Část 1: Specifikace, vlastnosti, výroba a shoda
ČSN 73 0540-1	Tepelná ochrana budov. Část 1: Termíny, definice a veličiny pro navrhování a ověřování.
ČSN 73 0540-2	Tepelná ochrana budov. Část 2: Funkční požadavky.
ČSN 73 0540-3	Tepelná ochrana budov. Část 3: Výpočtové hodnoty veličin pro navrhování a ověřování.
ČSN 73 0540-4	Tepelná ochrana budov. Část 4: Výpočtové metody pro navrhování a ověřování.

Dříve platné normy:

ČSN 73 0035 Zatížení stavebních konstrukcí

ČSN 73 0035	Zatížení stavebních konstrukcí
ČSN 73 1001	Zakládání staveb. Základová půda pod plošnými základy
ČSN 73 1101	Navrhování zděných konstrukcí
ČSN 73 1201	Navrhování betonových konstrukcí
ČSN 73 1401	Navrhování ocelových konstrukcí
ČSN 73 1701	Navrhování dřevěných konstrukcí
ČSN 73 0037	Zemní tlak na stavební konstrukce

## 2.3 LITERATURA A NÁVRHOVÉ POMŮCKY

Statické tabulky, Technické podklady výrobců stav. výrobků a další návrhové pomůcky. Ocelářské tabulky.

## 2.4 NÁVRHOVÝ SOFTWARE

Pracovní výpočty – výpočet stavu napjatosti a deformací: Axis VM(64) 13. Dimenzování betonových ocelových konstrukcí: software Axis VM(64) 13. IDEA StatiCa 10, vlastní kalkulátory s algoritmy výpočtů založenými na postupech předepsaných v příslušných normách, příp. na návrhových postupech z příslušné odborné literatury. Kompletní výpočty jsou archivovány u zpracovatele konstrukční části PD.

# 3 UMÍSTĚNÍ STAVBY, PŘÍRODNÍ A TECHNICKÉ PODMÍNKY

## 3.1 CHARAKTERISTIKA ÚZEMÍ

Adresa upravovaného objektu je Pardubická 347, Opatovice nad Labem. Řešený areál provozního střediska Opatovice leží na katastrálním území Opatovice nad Labem. Lokalita se nachází v centru obce. Objekt provozního střediska stojí na stavební parcele st. 93/1, kterou tvoří stavba a nádvoří, oplocený pozemek stavebníka dotváří parcela 196/1 - zahrada.

Objekt stojí podél komunikace (ul. Pardubická), západním průčelím přiléhá k uliční čáře, kterou tvoří navazující hranice mezi soukromými pozemky a veřejným prostorem – obecním chodníkem. Na východní straně sousedí zahrada pozemku s korytem Opatovického kanálu.

Navrhovanými stavebními úpravami objektu se nemění stávající využití území. Lokalita je zastavěna venkovskou zástavbou do výšky 2. nadzemních podlaží, území je rovinné. Vzhledem ke způsobu využití stavby se jedná o polyfunkční dům. Účel stavby je tedy v souladu s jejím umístěním ve funkční ploše dle územního plánu obce

## 3.2 MÍSTNÍ PŘÍRODNÍ A TECHNICKÉ PODMÍNKY, KLIMATICKÁ ZATÍŽENÍ, SEIZMICITA

Vzhledem k charakteru úprav nejsou pro návrh rozhodující inženýrsko-geologické a základové poměry.

Zatřídění lokality dle ČSN EN 1991-1-3, ČSN EN 1991-1-4 a ČSN EN 1998-1.

Zatížení sněhem – lokalita se nachází ve sněhové oblasti I (dle ČSN EN 1991-1-3); charakter. hodnota zatížení sněhem:  $s_k$ ,  $(I) = 0,70 \text{ kNm}^{-2}$ . (Dle sněhové mapy ČHMÚ (2016) je přesně v místě stavby hodnota zatížení sněhem na zemi  $s_k = 0,56 \text{ kNm}^{-2}$ ).

Zatížení větrem – lokalita se nachází ve větrné oblasti II (dle ČSN EN 1991-1-4); výchozí základní rychlost větru:  $v_{b,0} (II) = 25,00 \text{ ms}^{-1}$

Dle ČSN EN 1998-1 (navrhování konstrukcí odolných proti zemětřesení – Část 1:Obecná pravidla...) náleží lokalita do oblasti s návrhovým zrychlením základové půdy  $a_{gR} = 0,02 - 0,04 \text{ g}$ .

Vliv poddolování - není uvažován.

## 4 ÚČEL OBJEKTU

Objekt slouží jako provozní středisko státního podniku Povodí Labe. V přízemí je využito jako provozní prostor s kanceláři, dílnami a sociálním zázemím. V patře jsou umístěny symetricky dva byty.

Z hlediska využití je řešený objekt na parcele st. 93/1 stavbou pro bydlení. K bydlení je využíváno pouze patro budovy – 2. nadzemní podlaží. Přízemí budovy je využíváno jako provozní středisko. Vzhledem k tomu, že podlahové plochy pro bydlení zaujímají méně než polovinu, jedná se přesněji o polyfunkční dům.

Navrhovanými stavebními úpravami nebude měněn účel využití objektu, pouze se upraví dispoziční vztahy. Tyto úpravy představují: zřízení nového vstupu ze západního průčelí k bytům ve 2. nadzemním podlaží, dispoziční úpravy v přízemí oddělující prostory využívané pro provoz a pro byty, zřízení nové upravené plochy pro parkování pro byty a související drobné úpravy ve stávajícím oplocení.

Upravovaný objekt má dvě nadzemní podlaží. V přízemí je využito jako provozní prostor s kanceláři, dílnami a sociálním zázemím. V patře jsou umístěny symetricky dva byty.

Zastavěná plocha: 285,00 m<sup>2</sup>

Obestavěný prostor: 2 250,00 m<sup>3</sup>

Užitková plocha bytů : 84,00 m<sup>2</sup>

## 5 STAVEBNĚ KONSTRUKČNÍ ŘEŠENÍ OBJEKTU

### 5.1 Stavební konstrukční řešení – stávajícího objektu

Objekt je dvoupodlažní nepodsklepený se sedlovou střechou. Tvar objektu je přizpůsoben okolní zástavbě. Objekt stojí podél komunikace (ul. Pardubická), západním průčelím přiléhá k uliční čáře, kterou tvoří navazující hranice mezi soukromými pozemky a veřejným prostorem – obecním chodníkem.

Nosné stěny jsou zděné z cihel děr. CD-INA A,B P10 na MVC 25a z cihel pálených plných P10 na MVC 25. Založeny jsou na pasech z vyztuženého betonu. Stropy jsou smontovány z keramických stropních panelů. Schodiště mezi patry je točité dvouramenné. Nosnou konstrukci sedlové střechy tvoří vaznicový krov se dvěma vnitřními vaznicemi a pozednicemi.

Konstrukčně je objekt proveden zděným nosným systémem v podélném uspořádání. Nosnými stěnami jsou obvodové podélné stěny a vnitřní stěna. Nosné stěny vytváří konstrukčně dvojtrakt. Pod uložením stropů jsou stěny svázány monolitickými věnci na výšku 300 mm a na celou šířku zdiva.

Stropy jsou smontovány z keramických stropních panelů základní skladebné šířky 1 200, výšky 240 mm. Panely jsou uloženy napříč objektu na věnce podélných nosných stěn.

Nosnou konstrukci sedlové střechy tvoří vaznicový krov se dvěma vnitřními vaznicemi a pozednicemi. Vaznice podepírají dřevěné sloupky založené do vazných trámů. Vazné trámy jsou uloženy na celou délku napříč budovy.

**Základy.** Nosné stěny jsou založeny na pasech z vyztuženého betonu. Pasy jsou provedeny jako dvoustupňové. Širší stupeň byl betonován přímo do výkopu horní stupeň byl zašalován na menší šířku.

**Svislé nosné konstrukce.** Nosný systém tvoří podélné stěny a příčné schodišťové stěny a štíty. Podélné stěny a štíty jsou vyzděny z cihel děr. CD-INA A,B P10 na MVC 25. Příčné vnitřní a schodišťové stěny byly vyzděny z cihel pálených plných P10 na MVC 25.

Pod uložením stropů jsou stěny svázány monolitickými věnci na výšku 300 mm a na celou šířku zdiva.

**Stropní konstrukce.** Stropy jsou smontovány z keramických stropních panelů základní skladebné šířky 1 200, výšky 240 mm. Panely jsou uloženy napříč objektu na věnce podélných nosných stěn.

**Schodiště.** Schodiště mezi patry je točité dvouramenné. Konstrukci ramen tvoří U- nosníky s uloženými stropními deskami PZD a nabetonovanými monolitickými stupni.

**Nosná konstrukce sedlové střechy.** Nosnou konstrukci sedlové střechy tvoří vaznicový krov se dvěma vnitřními vaznicemi a pozednicemi. Vaznice podepírají dřevěné sloupky založené do vazných trámů. Vazné trámy jsou uloženy na celou délku napříč budovy.

## 5.2 Konstrukční řešení navrhovaných úprav

Představují: **1. Zřízení nového vstupu do objektu v západním průčelí pro byty v patře.**

**2. Zřízení nového skladu provozu se vstupem ze dvora.**

### 5.2.1. Zřízení nového vstupu do objektu v západním průčelí pro byty v patře.

Konstrukčně představují tyto úpravy vybourání otvoru pro nové dveře, statické zajištění úprav.

Z archivní dokumentace vyplývá, že pod uložením stropů je proveden souvislý věnec – monolitický průvlak poměrně silně vyztužený. Po vybourání otvorů uvažovaných šířek by měl stávající průvlak (dle archivní dokumentace) sám o sobě vynést veškeré zatížení nadpraží. Nelze však ověřit, zda byl průvlak skutečně proveden dle původní dokumentace, proto je navrženo statické zajištění nadpraží ocelovou konstrukcí.

### 5.2.2. Zřízení nového skladu provozu se vstupem ze dvora.

Původní vstupní prostor pro byty a sousední komora budou nově využity pro provozní účely. Z těchto důvodů bude rozšířen stávající vstup ze dvora. Dále bude vybourána stávající příčka mezi původní chodbou a sklípkem, stávající dveře ke sklípkům budou naopak demontovány a otvor zazděn. Tak vznikne nový sklad provozu se samostatným vstupem ze dvora.

Konstrukčně tyto úpravy představují rozšíření otvoru pro nové dveře, statické zajištění úprav podchycením nadpraží. Před vybouráním otvoru pro rozšířené dveře nutno zajistit nadpraží nového otvoru pod stávajícím věncem ocelovými nosníky. Při podchycování postupovat nejprve z jedné strany a po zabudování a aktivaci nosníku na jedné straně možno provést totéž z druhé strany.

S předstihem před bouráním po demontáži okna zazdít část okna pod úroveň budoucího uložení nosníku. Zdivo možné zdít z nosných bloků 30 P+D P15 na M10 nebo z plných cihel CP 15 na M10. Vytvořit na zdivu roznášecí betonový podklad. Na opačném konci směrem ke schodišti vysekat kapsu pro uložení druhého konce nosníku kapsu vysekat cca 100 mm pod uložení pro vytvoření betonového podkladu výšky cca 100 mm pro roznesení zatížení od uložení. Vybourat stávající překlad nade dveřmi na řešené straně a vysekat zbytek drážky pod věncem pro osazení nosníku spodek věnce očistit. Nosník možno osadit až po zatvrdnutí betonu. Nosník nyní po délce vyklínovat proti spodnímu líci věnce plech. klíny. Po zabudování a aktivaci totéž provést z druhé strany.

Dobourat stávající zdivo na šířku nového otvoru, ostění říznot pilou ne vysekávat. Po čase (po dosednutí a smrštění betonu v podpěrách) dotáhnout klíny.

## 6. ÚDAJE O POŽADOVANÉ JAKOSTI NAVRŽENÝCH MATERIÁLŮ A O POŽADOVANÉ JAKOSTI PROVEDENÍ

### 6.1 BETONOVÉ KONSTRUKCE

Provádění betonových konstrukcí se řídí dle norem:

ČSN EN 1992-1-1 (73 1201)	Navrhování betonových konstrukcí. Část 1-1: Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby
ČSN EN 1992-3 (73 1212)	Navrhování betonových konstrukcí: Část 3: Nádrže na kapaliny a zásobníky
ČSN 73 1208	Navrhování betonových konstrukcí vodohospodářských staveb
ČSN 75 0905	Zkoušky vodotěsnosti vodárenských a kanalizačních nádrží
ČSN EN 13670 (73 2400)	Provádění betonových konstrukcí
ČSN EN 206-1 (73 2403)	Beton - Část 1: Specifikace, vlastnosti, výroba a shoda
ČSN P 73 2404	Beton – Specifikace, vlastnosti, výroba a shoda – Doplnující informace
ČSN EN 12620 (72 1502)	Kamenivo do betonu

**Základní specifikace betonových konstrukcí nádrží na základě výše uvedených faktorů:**

Navržen beton základů **C25/30**.

Stupeň vlivu prostředí: **XC2**.

## 6.2 ZDĚNÉ KONSTRUKCE

ČSN 73 2310 (732310) - Provádění zděných konstrukcí

### Zřízení nového skladu se vstupem ze dvora.

V souvislosti se zřízením nového vstupu do skladu budou provedeny dílčí zásahy do nosného zdiva. Dopředu provést a dozdivky u nového uložení podchycujících nosníků nadpraží. Dozdivky možné zdít z nosných bloků 30 P+D P15 na M10 nebo z plných cihel CP 15 na M10. Pod uložení nosníku vytvořit roznášecí betonový podklad. Na konci upravovaného dveřního otvoru směrem ke schodišti vysekat kapsu pro uložení druhého konce nosníku kapsu vysekat cca 100 mm pod uložení pro vytvoření betonového podkladu výšky cca 100 mm pro roznesení zatížení od uložení. Vybourat stávající překlad nade dveřmi na řešené straně a vysekat zbytek drážky pod věncem pro osazení nosníku spodek věnce očistit. Nosník možno osadit až po zatvrdnutí betonu. Nosník nyní po délce vyklínovat proti spodnímu líci věnce plech, klíny. Po zabudování a aktivaci totéž provést z druhé strany.

Dobourat stávající zdivo na šířku nového otvoru, ostění říznot pilou ne vysekávat. Po čase (po dosednutí a smrštění betonu v podpěrách) dotáhnout klíny.

**Dozdivka dveřních otvorů v příčkách** bude provedena z cihel P+D 14 P10 na M5 nebo z plných cihel.

## 6.3 OCELOVÉ KONSTRUKCE

ČSN EN 1993

Navrhování ocelových konstrukcí (soustava norem)

ČSN EN 1090

Provádění ocelových konstrukcí a hliníkových konstrukcí (soustava norem)

Ocelové konstrukce nosné konstrukce

Údaje o požadované jakosti navržených materiálů

Zařídění navrh. ocel. konstrukce z hlediska provedení (dle tabulky B.3 ČSN EN 1090-2+A1):

Třída následků CC2 ; Kategorie použitelnosti SC1 (pozemní stavby);

Výrobní kategorie PC1; Třída provedení EXC1

- ocel konstrukční: S235 JRG2 ; ocel pro závitové tyče kotevních přípravek: S355 J0

šrouby vrchní stavby budou použity o kvalitě minimálně 5D a budou pozinkované

svařovací materiál bude odpovídat požadavkům základního materiálu

## 7 KONTROLY KONSTRUKCÍ, MĚŘENÍ, ZKOUŠKY

- Kontroly zakrývaných částí konstrukcí – zápisy do SD.
- Kontroly betonových, zděných a kovových a dřevěných konstrukcí provádět každé 3 roky.

## 8 BEZPEČNOST PRÁCE

Před zahájením stavby a v jejím průběhu musí být všichni pracovníci poučeni o BOZP. Současně se provede poučení a seznámení všech pracovníků s podmínkami na staveništi a upozornění na místa, v nichž je zapotřebí mimořádné opatření. Pro jednotlivé pracovníky stavby platí veškerá bezpečnostní opatření. Z vybraných právních předpisů je nutné dodržovat zákon č. 262/2006 Sb., zákoník práce, zákon č. 309/2006 Sb., kterým se upravují další požadavky bezpečnosti a ochrany zdraví při práci v pracovněprávních vztazích a o zajištění bezpečnosti a ochrany zdraví při činnosti nebo poskytování služeb mimo pracovněprávní vztahy (zákon o zajištění dalších podmínek bezpečnosti a ochrany zdraví při práci) a zákon č. 258/2000 Sb., o ochraně veřejného zdraví, vše ve znění pozdějších předpisů a změn.

Další vybrané právní předpisy a nařízení:

- Nařízení vlády č. 378/2001 Sb., kterým se stanoví bližší požadavky na bezpečný provoz a používání strojů, technických zařízení, přístrojů a náradí

- zákon č. 174/1968 Sb., o státním odborném dozoru nad bezpečností práce

- Nařízení vlády č. 495/2001 Sb., kterým se stanoví rozsah a bližší podmínky poskytování osobních ochranných pracovních prostředků, mycích, čisticích a dezinfekčních prostředků

- Nařízení vlády č. 494/2001 Sb., kterým se stanoví způsob evidence, hlášení a zasílání záznamu o úrazu, vzor záznamu o úrazu a okruh orgánů a institucí, kterým se ohlašuje pracovní úraz a zasílá záznam o úrazu

- Nařízení vlády č. 101/2005 Sb., o podrobnějších požadavcích na pracoviště a pracovní prostředí
- Nařízení vlády č. 362/2005 Sb., o bližších požadavcích na bezpečnost a ochranu zdraví při práci na pracovištích s nebezpečím pádu z výšky nebo do hloubky
- Nařízení vlády č. 148/2006 Sb., o ochraně zdraví před nepříznivými účinky hluku a vibrací
- Nařízení vlády č. 591/2006 Sb., o bližších minimálních požadavcích na bezpečnost a ochranu zdraví při práci na staveništích
- Nařízení vlády č. 361/2007 Sb., kterým se stanoví podmínky ochrany zdraví při práci
- vyhláška č. 48/1982 Sb., kterou se stanoví základní požadavky k zajištění bezpečnosti práce a technických zařízení
- Nařízení vlády č. 591/2006 Sb., o bližších minimálních požadavcích na bezpečnost a ochranu zdraví při práci na staveništích

Všichni pracovníci musí při práci používat předepsané ochranné pracovní pomůcky. Zemní práce v blízkosti podzemního vedení je nutno provádět ručně, aby nedošlo k poškození těchto zařízení a případně úrazům pracovníků. Dodavatel je povinen zabezpečit výkop tak, aby nemohlo dojít k případnému pádu osob do výkopu. V nočních hodinách je nutno výkop osvětlit, pokud to nebude zabezpečeno veřejným osvětlením. Současně musí zajistit přístup do objektů pomocí lávek opatřených zábradlím.

Při práci v ochranných pásmech elektrického vedení je třeba dodržovat podmínky a nařízení správců těchto podzemních a nadzemních vedení.

V Pardubicích, 01 / 2020

vypracoval ing. Vladimír Zevl