

D.2.0. Technická zpráva

1. Příprava území

Příprava území bude spočívat ve vyklizení plochy stanoviště a odstranění nahodilých překážek. **Před započítáním stavební činnosti je třeba vytýčit veškerá podzemní vedení (bude doloženo zápisem ve stavebním deníku) a ochranná pásma vedení.**

Podmínky zemních prací

Zeminy na staveništi, v nichž budou prováděny zemní práce, jsou zařazeny dle požadavků ČSN 73 3050 do 3. až 6. třídy těžitelnosti.

Zemina dna výkopů kopaných v zimních podmínkách se musí chránit před zamrznutím ponecháním vrstvy na pozdější dokopávku anebo krytím ochrannými materiály. Ochranná vrstva se musí odstranit bezprostředně před vybudováním základu anebo před položením potrubí.

Je nutno provádět pažení vždy u základových jam a rýh hlubších jak 1,3 m p.t. případně při výskytu nesoudržných zemin a v blízkosti vozovky od 0,7 metru p.t. Použije se pažení příložené s mezerami a roubení dimenzované na tlačivou zeminu. V případě výskytu nesoudržných zemin je nutno použít pažení plné. Strojně vyhloubené krátkodobé rýhy, zářezy a jámy se strmými svahy, do kterých nebudou pracovníci vstupovat, se mohou nechat nezapažené.

Okraje nepažených výkopů je nutné nezatěžovat výkopem, stavebními stroji, automobily atd., jinak je třeba také pažit. Zához rýh lze provést zeminou vytěženou při hloubení rýh. Bude se zasypávat po 0,3 m a na tuto výšku je nutné provádět hutnění. V případě rekonstrukce zpevněných ploch a vozovek je nutno k zásypu pod jejich rekonstruovanou plochu použít nesoudržnou zeminu s krátkou dobou konsolidace (šterkopísek, recyklát).

V průběhu výkopových prací je nutno dbát především na tyto skutečnosti:

- jelikož část trasy je vedena v těsné blízkosti komunikací, případně přímo v komunikacích s provozem, je nutno dodržovat postup pažení stěn výkopu bez časových prodlev, nezatěžovat břehy výkopu a nepodceňovat rozmístění a dimenzi
- zásyp výkopu je nutno provádět materiálem k tomuto účelu vhodným při předepsaném hutnění po vrstvách (komunikace – vhodné materiály ve smyslu ČSN 72 1002 – Klasifikace zemin pro dopravní stavby).

Výsledky geotechnického průzkumu GEON, s.r.o. 02/2025:

Vlastní lokalita se nachází na jihovýchodním okraji obce v relativně členitém a svažitém terénu v úklonu jihozápadním směrem jehož reliéf a částečně úložní poměry jsou poznamenány antropogenní činností – terénní úpravy, polohy navážek. Jak bylo uvedeno výše, regionálně náleží zájmové území k oblasti budované granitoidními

horninami moldanubika v daném případě prezentované granity ve vysokém stupni zvětrání.

Je nutno předpokládat, že vzhledem k charakteru podložních hornin a reliéfu terénu je mocnost a způsob uložení podložních kvartérních sedimentů je kolísavá a podléhá místním vlivům. Svrchní horizont je budován humózními hlínami o mocnosti v rozmezí cca 0,2 m, kdy daný svrchní horizont přechází v neostrém přechodu v podloží jílovito-písčité zeminy s proměnlivou příměsí štěrků o mocnosti 0,5-1,0 m (třídy CS-MS a následně směrem do podloží v proměnlivé hloubkové úrovni cca 1,0-2,0 v eluvium podložních hornin charakteru ulehklých štěrkhlinitých zemin až zahliněných štěrků a následně v navětralé horniny v různém stupni zvětrání, kdy v trase nelze vyloučit mělce vystupující navětralé horninové podloží charakteru kompaktních granitů.

Popis sond

S 1

m p.t.

0,0-0,3 – humózní hlína

0,3-1,0 – jílovito-písčitá hlína s ojedinělými štěrky, tuhá, písčité vodonasycenné až zvodnělé

polohy CS-MS

1,0-1,8 - ulehklé štěrky, eluvium granit , navětralé podloží

[hladina vody nebyla zastižena – 01/2025](#)

S 2

m p.t.

0,0-0,1 – humózní hlína

0,1-0,8 – písčitá hlína s ojedinělými štěrky, pevná MS

0,8-1,5 - ulehklé štěrky, eluvium granit

[hladina vody nebyla zastižena – 01/2025](#)

S 3

m p.t.

0,0-0,4 – organická zemina

0,4-0,8 – písčitá hlína s ojedinělými štěrky, pevná, směrem do podloží je vyšší podíl štěrků MS-MG

0,8-1,5 - ulehklé štěrky, eluvium granit

[hladina vody nebyla zastižena – 01/2025](#)

S 4

m p.t.

0,0-0,5 – organická zemina promísená navážkami

0,5-1,0 – jílovito-písčitá hlína s ojedinělými štěrky, pevná, směrem do podloží je vyšší podíl

štěrků CS-MS-MG

1,0-1,5 - ulehklé štěrky, eluvium granit

[hladina vody nebyla zastižena – 01/2025](#)

Charakteristika oblasti v prostoru vedení stokových tras

Jak vyplývá z uvedeného, trasy stokové sítě jsou vedeny v mírně členitém terénu charakterizovaném výskytem zarovnaných elevací s možností mělce vystupujícího skalního podloží prezentované granity v různém stupni zvětrání.

V podloží svrchních horizontů humózních zemin a místně se vyskytujících poloh navážek se nacházejí kvartérní zeminy převážně charakteru jílovito-písčitých a hlinitopísčitých zemin přecházející směrem do podloží v granity v různém stupni porušení. Intenzita zvětrávání je v zájmovém prostoru z daného důvodu výrazně proměnlivá. Mocnost kvartérního pokryvu se pohybuje v rozmezí cca 1,0-2,0 m.

Na lokalitě se vyskytují následující typy zemin:

- Humózní a organické zeminy, navážky
- Hlinito-písčité zeminy s proměnlivým podílem písčité a štěrkovité složky, přecházející ve štěrkovité zeminy v různém stupni zahlinění, kdy geneticky se jedná o deluviální a fluviodeluviální sedimenty o mocnosti cca 1-2 m
- Předkvartérní podloží je v zájmovém území budováno komplexem proterozoických hornin kdy eluvium těchto hornin je charakteru štěrkovitých zemin případně balvanů s objemem nad 0,5 m³ kdy stupeň zvětrání je v daném území proměnlivý
- Na lokalitě se můžou vyskytovat v závislosti na klimatických poměrech v přípovrchových horizontech cca 0,5-1,5 m p.t. mělké periodické zvodně
- Výskyt zvětralého až mírně navětralého skalního podloží třídy těžitelnosti II - III dle ČSN 73 6133, dle ČSN 73 30 55 - 5.- 6. skupiny je nutno v daném území předpokládat místy relativně mělce pod terénem v hloubkové úrovni cca 1,0 – 2,0 m p.t. a to především v místě terénních elevací.

Podmínky pro zakládání objektů

Podmínky zemních prací a podmínky pro zakládání objektů jsou uvedeny v provedeném inženýrskogeologickém průzkumu.

Způsob a provádění zakládání objektů bude pod dozorem geotechnika zhotovitele.

Při výstavbě musí být hladina podzemní vody udržována pod úrovní základové spáry. Návrhy objektů vychází z předpokladu, že celá plocha pode dnem je stejnorodá a stejně stlačitelná. Pro vylepšení vlastností základové půdy budou objekty provedeny na štěrkopískovém konsolidačním polštáři.

Výkopovými pracemi nesmí být ohrožena ani porušena stabilita okolních objektů, budov apod.

Před zahájením stavebních prací je nutné vytýčit všechna podzemní vedení a ochranná pásma podzemních a nadzemních vedení !

2. Popis technického řešení SO 02 Splašková kanalizace

Staveniště je situováno na jihovýchodním konci stávající zástavby. Přes dotčenou lokalitu staveniště prochází vedení VN, které je navrženo k přeložení a kabelizaci (stavebníkem a investorem je EG.D, a.s.)

V zájmovém území se nacházejí tyto stávající sítě technické infrastruktury:

- EG.D, a.s. – nadzemní vedení VN, podzemní vedená NN a nadzemní vedení NN
 - GAS net, s.r.o. – VTL plynovod OC/80, STL plynovod PE/90 a PE/25 a přípojka NN
 - SVK Žďársko, ve správě VAS, a.s. – vodovodní řad PVC 225, PVC 90 a IPE 90 a kabel NN, vodojem VDJ AKU ČS Ořechov
 - CETIN, a.s. – nadzemní sdělovací vedení, podzemní sdělovací vedení
- Obec Ořechov – vodovodní řad a rozvody VO
- Staveniště se nenachází v poddolovaném území ani v záplavovém území.

Technické řešení stavebního objektu SO 02 Splašková kanalizace spočívá v řešení odvedení splaškových odpadních vod z lokality pro výstavbu 16 rodinných domů. Řešení spočívá ve vybudování nových tras splaškové kanalizace, rozčleněné na dvě gravitační stoky splaškové kanalizace F a F-1, dále pak ve výstavbě čerpací stanice ČS5 a vybudování výtlačku V5, který bude zaústěn do stávající stoky splaškové kanalizace obce Ořechov zakončené stávající ČOV Ořechov (značení a popis stok navazuje na PD řešení likvidace odpadních vod v obci Ořechov).

Je navrženo vybudování:

- Gravitační stoky F a F-1
- Čerpací stanice ČS5
- Výtlač splaškové kanalizace V5
- Elektroinstalace ČS5

Do gravitačních stok splaškové kanalizace budou napojeny kanalizační přípojky od jednotlivých nemovitostí (16 ks) – viz samostatný stavební objekt SO 07 Kanalizační přípojky.

3. SO 02.1 Gravitační splašková kanalizace

Stoky gravitační kanalizace:

Stoka F – PVC DN 250, délka 173,70 m

Stoka F-1 – PVC DN 250, délka 90,0 m

Na výstavbu stok bude použito 263,7 m potrubí PVC SN12 DN 250. Pro kanalizaci bude proveden pažený výkop. Trasa gravitační kanalizace je vedena v navržených komunikacích.

Specifikace potrubí

Dimenze: DN 250

Kruhová tuhost: SN12

Použití: Potrubí pro gravitační splaškovou nebo dešťovou kanalizaci

Materiál: PVC

Kruhová tuhost: Min. 12 kN/m²

Konstrukce stěny: Třívrstvá hladká plnostěnná (nepěněná), vnitřní vrstva světle šedá (umožňuje kvalitnější kamerovou revizi), vysoce odolná abrazi,

Spoj:	naformovaným hrdlem, viz. ČSN EN 1401-1 obr. 2 s vloženým dvoubřítým těsnicím kroužkem z elastomeru, opatřeným plastovou výztuží
Značení/popis:	Vně i uvnitř trub (nutná identifikace trub i při kamerové revizi)
Tvarovky:	Kompletní certifikovaný systém min. SN12, tvarovky a trubky ze shodného materiálu
Zkoušky*:	Potrubí je vhodné pro pokládku při teplotě -10 °C, zkoušky dle ČSN EN 1401-1 b.7.1.2., značeno symbolem ledového krystalu Zkoušky stanovení dlouhodobého těsnicího účinku spojů dle ČSN-EN 14741
Průtočná rychlost:	Max 15m/s
Ochrana před UV:	Potrubí musí být prokazatelně z výroby chráněno před UV zářením a degradací vnější vrstvy.

*Zkoušky provedeny nezávislou autorizovanou osobou

Uložení potrubí

Potrubí bude uloženo na štěrkopískové lože tl. min 0,10 m a obsypáno štěrkopískem do úrovně 10 cm nad potrubím (výška před zhutněním). Montáž potrubí musí být prováděna dle pokynů výrobce!! Obsyp bude prováděn rovnoměrně po obou stranách potrubí po vrstvách max. 150 mm, které se důkladně zhutní. Při provádění je nutno dbát na důkladné vyplnění prostoru mezi podkladní vrstvou a horizontální osou potrubí. Hutnění je třeba provádět rovnoměrně po obou stranách potrubí, aby se zachoval stejný tlak na obě strany potrubí a nedocházelo k jeho deformaci. Zhutňování nad troubou je nepřípustné! S mechanickým hutněním nad troubou je možno začít od tloušťky minimálně 30 cm nad hrdlem trouby. Zhutňování se provádí ručně nebo pomocí lehkých vibračních desek, případně lehkých vibračních strojů.

Revizní šachty

Na stokách jsou ve výškových a směrových lomových bodech navrženy revizní šachty. Budou osazeny typové prefabrikované betonové šachty DN 1000.

Jsou osazeny typové prefabrikované šachty kruhového průřezu pro potrubí DN 150-600 mm. Šachty jsou vyskládány z šachtových dílců.

Při objednání šachtových den musí být upřesněno použité potrubí pro kanalizaci tak, aby otvory ve dně šachty odpovídali přímo ukládanému potrubí!

Spodní část je tvořena šachtovým dnem, nástupnice a žlab je proveden z betonu. Dno je osazeno na vrstvu podkladního betonu C12/15 tl. 80 mm. Na spodní část navazuje vstupní komín tvořený šachtovými skružemi, ukončený šachtovým kónusem nebo zákrytovou deskou. Vyrovnání kóty poklopu je tvořeno vyrovnávacími prstenci. Vstup do šachet je umožněn šachtovými stupadly (ocelové jádro s PE povlakem), pod poklopy jsou osazena kapsová stupadla. Šachty jsou opatřeny litinovými poklopy průměru 60 cm s rámem BEGU (třída D400 nebo B125).

Šachty, které vedou mimo komunikace, příkopky a cesty a jsou vyvedeny nad terén, budou v horní části (konus) obetonovány betonem C12/15 a opatřeny signalizační tyčí.

Šachty, kde je poklop umístěn v rovině terénu (nezpevněná polní cesta) bude poklop obsypán zhutněným štěrskem (63–132 mm) na tl. 0,2 m.

Spadištní šachty

V místech mimoúrovňového napojení potrubí jsou osazeny spadištní šachty. Konstrukce šachty je shodná s konstrukcí revizní šachty s tím, že vlastní spadiště v případě malých průtoků tvoří potrubí PVC DN 150 obetonované vodostavebním betonem. Úprava šachty kolem poklopu je taktéž shodná s revizní šachtou.

4. SO 02.2 Čerpací stanice ČS5 s výtlakem V-5

Čerpací stanice bude umístěna v těsné blízkosti komunikace navržené k rodinným domům, v nejnižším místě řešeného území.

Čerpací stanice betonová, kruhová, prefabrikovaná 2300/3850.

Rozměry čerpací stanice:

vnitřní průměr 2000 mm, vnější průměr 2300 mm, výška 3850 mm, šachta je osazena obslužným otvorem 800 x 600mm (3ks)

Počet osazených čerpadel: 2 ks

Výtlak V-5 : potrubí PEHD DN80, délka 162,8 m, zaústění do stávající šachty veřejné oddílné splaškové kanalizace

Čerpací stanice bude založena ve stavební jámě s paženými stěnami. Bude provedeno pažení pažnicemi UNION s roubením I 300. Před osazením dna nádrže se na dno stavební jámy rozprostře vrstva štěrkopísku tl. 300 mm, která se řádně vyrovná a zhutní. Na tuto vrstvu bude vybetonována železobetonová podkladní deska t. 300 mm z betonu C25/30. Po osazení bude čerpací stanice obetonována betonem C25/30.

Těleso čerpací stanice je tvořeno prefabrikovanými kruhovými nádržemi:

- dno kruhové nádrže DN 2000 výška 1750 mm, tl. 150 mm
- skruž kruhové nádrže DN 2000 výška 1000 mm, tl. 150 mm
- zákrytová deska kruhové nádrže DN 200, tl. 200 mm, atypický výrobek

Dno nádrže bude vytvarováno vodostavebním betonem C25/30.

Poklopy čerpací stanice budou zámkem zabezpečeny proti vniknutí nepovolaných osob.

V čerpací stanici budou osazena 2ks čerpadla

Parametry čerpadel: oběžné kolo/průchodnost 65 mm

$Q = 6 \text{ l/s}$, $H = 15 \text{ m}$

elektromotor: 3 kW / 2750 ot.min⁻¹

materiálové provedení: litina

spouštěcí zařízení do 4,5 m (vedení tyčemi), 10 m el. kabelu, teplotní a vlhkostní ochrana

hmotnost: 92 kg

Technologické vstrojení pro dvě čerpadla DN 80 - PLAST:

- trubní rozvody DN 80 včetně uchycení potrubí - PLAST
- zpětná klapka DN 80 2ks
- uzavírací šoupě DN 80 2ks
- vodící trubky pro čerpadla
- pozink řetěz
- spojovací materiál

Součástí dodávky je i el. rozvaděč -nad 4kW

vystrojený pro dvě čerpadla nad 4 kW

s vestavěnou akustickou signalizací poruchy motoru a hladiny maximální

Čerpací stanice bude vybavena:

- nerezovým uzamykatelným poklopem 800 x 600 mm (3ks)
- vstupním nerezovým žebříkem, výsuvná madla nerez
- patka pro zdvíhací zařízení

Výtlač V-5 je navržen pro odpadní vody z čerpací stanice ČS5 a jejich zaústění do stávající splaškové kanalizace - revizní šachta ŠA15 stoky A-1 (realizace rok 2020). Na výstavbu výtlaču V1 bude použito 162,8 m potrubí PE 100 SDR 17 90 x 5,4 mm. Potrubí výtlaču bude ukončeno ve stávající revizní šachtě ve výšce 0,25 m nade dnem a bude ukončeno kolenem. Trasa výtlaču vede z části trasy v souběhu s potrubím gravitační stoky F-1. Trasa výtlaču kanalizace je vedena v navržených komunikacích.

Uložení potrubí pro výtlač

Potrubí bude uloženo na štěrkopískové lože tl. min 0,10 m a obsypáno štěrkopískem do úrovně 20 cm nad potrubím. Montáž potrubí musí být prováděna dle pokynů výrobce!! Obsyp bude prováděn rovnoměrně po obou stranách potrubí po vrstvách max. 150 mm, které se důkladně zhutní. Při provádění je nutno dbát na důkladné vyplnění prostoru mezi podkladní vrstvou a horizontální osou potrubí. Hutnění je třeba provádět rovnoměrně po obou stranách potrubí, aby se zachoval stejný tlak na obě strany potrubí a nedocházelo k jeho deformaci. Zhutňování nad troubou je nepřípustné! S mechanickým hutněním nad troubou je možno začít od tloušťky minimálně 30 cm nad hrdlem trouby. Zhutňování se provádí ručně nebo pomocí lehkých vibračních desek, případně lehkých vibračních strojů.

Uložení a montáž potrubí

Montážní práce lze provádět jen tehdy, pokud teplota v montážním prostoru nepoklesne pod 0°C. Je zakázáno provádět montážní práce v rýhách zaplavených vodou. Konce potrubí je nutno vhodným způsobem zabezpečit proti vniknutí vody a cizích těles.

Rozvoz potrubí se bude konat přímo na trasu. Manipulace s potrubím musí být prováděna tak, aby nedošlo k poškození a znečištění potrubí. Rozvezené potrubí se bude sestavovat a svařovat mimo rýhu a ukládat na podpěry. Směrové změny budou řešeny buď v mezích přirozeného ohybu potrubí, nebo vložím tvarovek.

Svářečské práce na potrubí budou prováděny pomocí elektrotvarovek. Změna směru trasy se provede u většího úhlu tvarovkami (oblouky 11° až 45°), u menšího úhlu ohybem potrubí. Odvíčkování konců trub je nutno provádět těsně před montáží. Na zjištění polohy uloženého vedení bude na vrchol potrubí připáskován vyhledávací vodič s dvojitou izolací CYY 6 mm², propojený na armatury a vyvedený pod poklopy šachet. Nad potrubím bude umístěna výstražná folie hnědé barvy šířky 300 mm.

Po montáži potrubí se provede tlaková zkouška dle ČSN 75 5911.

Na lomových bodech řadu budou osazeny opěrné betonové bloky.

Před zásypem rýhy se provede geodetické zaměření skutečného stavu a zakreslí se změny.

Tlaková zkouška

Tlaková zkouška (ČSN 75 5911) prokazuje odolnost potrubí proti vnitřnímu přetlaku. Tlakovou zkoušku je možné provádět s osazenými armaturami, pokud tyto vyhovují zkušebnímu přetlaku. Před započítáním zkoušky musí být na potrubí podle projektu vyrobeny betonové bloky a konce zkoušeného úseku musí být zabezpečeny proti vysunutí osovými silami vyvolanými zkušebním přetlakem. Použité tlakoměry musí umožňovat odečíst hodnotu 0,02 MPa. Tlakové zkoušky se nesmí provádět za vnějších teplot pod 0°C , pokud nejsou zabezpečena ochranná opatření proti poškození potrubí mrazem po dobu přípravy zkoušky, vlastní zkoušky a po ní.

Zkoušený úsek nesmí být delší než 1000 m. Pro potrubí z polyetylenu je zkušební přetlak $p_z = 1,3 p_{p \max}$ (max. provozního tlaku), pro potrubí litinové, ocelové a sklolaminátové $p_z = 1,5 p_{p \max}$ pro $p_{p \max} \leq 1,0 \text{ MPa}$ a $p_z = p_{p \max} + 0,5 \text{ MPa}$ pro $p_{p \max} > 1,0 \text{ MPa}$.

V průběhu tlakové zkoušky musí být všechny spoje potrubí viditelné. Úseková tlaková zkouška vyhověla, pokud po 15 minutách od začátku měření není pokles zkušebního přetlaku větší než 0,02 MPa. V době zkoušky nesmí být zjištěn žádný viditelný únik vody.

5. SO 02.3 Elektroinstalace ČS5

Předmětem řešení je zřízení připojení NN pro čerpací stanici (ČS) – hlavní domovní vedení, elektroměrový rozváděč a elektroinstalace/kabelové rozvody mezi elektroměrovým rozváděčem a rozváděčem ČS - viz příloha D.2.7.1. Technická zpráva elektroinstalace ČS5 (SO 02.3).

Rozvodná síť : 3/PEN AC 400/230 V 50 Hz / TN-C

Druh DS NN : kabelové zemní NN 0,4 kV 4/6

Typ odběru : Zákazník NN podnikatel - trvalý odběr

Rezervovaný příkon (hl.jistič) : viz. dále v TZ

Charakteristika jističe : Typ B Instalovaný příkon : viz. dále v TZ
Stupeň dodávky : standardní, dle vyhl. 540/2005 Sb., ČSN EN 501 60
Obchodní měření : na straně NN, přímé

Způsob připojení ČS5

Ze stávající rozpojovací skříně (ve výstavbě EG.D), umístěné na parc. č. 82/1, bude vyveden nový kabel NN hlavního domovního vedení nejméně CYKY 4x10 mm², který bude uložen v zemi a ukončen v novém elektroměrovém rozváděči, umístěným v těsné blízkosti a to tak, aby byl volně přístupný z veřejného prostranství. Z elektroměrového rozváděče bude vyveden nový kabel NN, který bude uložen v chrániče v zemi a ukončen v rozváděči čerpací stanice (rozváděče je dodávkou technologie ČS). Celková délka cca 15 m.

Popis jednotlivých částí elektroinstalace

Kabelové trasy

Kabely zemního vedení NN budou uloženy s minimálním krytím v rostlém terénu 0,7 m, 0,35 m v chodníku a 1,0 m pod komunikací (nestanoví-li vlastník komunikace jinak) s ohledem na hranice pozemků a trasy stávajících rozvodů IS.

Rozváděče a rozvodnice

Budou instalována typová zařízení.

Projekt byl vypracován podle smlouvy o připojení k DS EG.D, a.s..

6. Bezpečnost práce

Před zahájením stavebních prací je nutné vytýčit všechna podzemní vedení a ochranná pásma podzemních a nadzemních vedení !

Při provádění stavebních prací je nutné dodržovat veškeré požadavky k zajištění bezpečnosti a ochrany zdraví při práci tak, jak je stanoví příslušné předpisy v platném znění, zejména **Zákon č.309/2006 Sb.**, kterým se upravují další požadavky bezpečnosti a ochrany zdraví při práci v pracovněprávních vztazích a zajištění bezpečnosti a ochrany zdraví při činnosti nebo poskytování služeb mimo pracovněprávní vztahy (zákon o zajištění dalších podmínek bezpečnosti a ochrany zdraví při práci), v platném znění, **NV č.101/2005 Sb.**, o podrobnějších požadavcích na pracoviště a pracovní prostředí, v platném znění, **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, v platném znění, **NV č.591/2006 Sb.**, o bližších minimálních požadavcích na bezpečnost a ochranu zdraví při práci na staveništích, v platném znění.

Každý pracovník, zúčastněný na výstavbě, musí být průkazně seznámen a proškolen s bezpečnostními předpisy. Pracovníci zjišťující dopravu v prostorách staveniště musí být seznámeni s podmínkami provozu (ochranná pásma, sítě apod.). Na staveniště je pracovníkům zúčastněných na výstavbě povoleno vstupovat jen na základě oprávnění (pověření) pro určené práce a s vědomím vedení stavby.

Pracoviště musí být při práci mimo denní dobu řádně osvětlena. Musí být dodržován pořádek a čistota. Musí být viditelně vyvěšen seznam důležitých telefonních stanic (lékařská služba, policie, požárníci).

Shodně se postupuje při souběhu stavebních prací s pracemi za provozu. Dodavatel stavebních prací je povinen seznámit ostatní dodavatele s požadavky bezpečnosti práce.

Povinnosti zadavatelů staveb

Podle požadavků zákona 309/2006 Sb., o zajištění dalších podmínek bezpečnosti práce a ochrany zdraví při práci, je povinen zajistit koordinátora BOZP při realizaci stavby zadavatel stavby a zavázat všechny zhotovitele ke spolupráci s koordinátorem BOZP.

Přípravná fáze stavby

Zadavatel stavby je povinen zajistit při přípravné fázi stavby koordinátora BOZP a zpracování Plánu BOZP u staveb, kde budou prováděny v průběhu realizace stavby práce se zvýšeným rizikem dle nařízení vlády 591/2006 Sb., nebo kde je splněn rozsah stavby dle § 15 zákona 309/2006 Sb.

Fáze realizace stavby

Zadavatel stavby je povinen zajistit koordinátora BOZP pro fázi realizace na takové stavby, kde budou působit dva a více zhotovitelů a u kterých jsou přesaženy následující limity objemu staveb:

- u kterých celková předpokládaná doba trvání prací a činností je delší než 30 pracovních dnů, ve kterých bude na stavbě pracovat současně více jak 20 fyzických osob po dobu delší než 1 den
- u kterých celkový plánovaný objem prací a činností během realizace díla přesáhne 500 pracovních dnů v přepočtu na jednu fyzickou osobu

Jelikož budou na staveništi vykonávány práce a činnosti vystavující fyzickou osobu zvýšenému ohrožení života nebo poškození zdraví, které jsou stanoveny prováděcím právním předpisem (dle NV č.136/2016 Sb, kterým se mění NV č.591/2006 Sb.-příloha 5), bod 6. práce vykonávané v ochranných pásmech energetických vedení popřípadě technického vybavení, bod 11. Práce spojené s montáží a demontáží těžkých konstrukčních stavebních dílů kovových, betonových a dřevěných určených pro trvalé zabudování do staveb), zadavatel stavby zajistí dle §15, odst.2 zákona č.88/2016 Sb, kterým se mění zákon č.309/2006 Sb, aby byl při přípravě stavby zpracován plán BOZP podle druhu a velikosti plně vyhovující potřebám zajištění bezpečné a zdraví neohrožující práce a aby byl při realizaci stavby aktualizován.

Plán BOZP zpracovává koordinátor BOZP. Z tohoto důvodu je nutné, aby ve fázi přípravy stavby zadavatel stavby určil koordinátora BOZP.

Vypracovala: Ing. Alena Coufalová