

Obsah:

D.0. Technická zpráva	2
D.0.1. SO-1.1 Hráz	2
D.0.2. SO-1.2 Sdružený objekt	5
D.0.3. SO-1.3 Úprava zátopy	8
D.0.4. SO-1.4 Tůň.....	9
D.0.5 Bezpečnost práce.....	9

D.0. Technická zpráva

<u>Číslo SO</u>	<u>Název</u>
SO-1	Suchá nádrž SN1 Střelnice

SO-1.1	Hráz
SO-1.2	Sdružený objekt
SO-1.3	Úprava zátopy
SO-1.4	Tůň

navrhované kapacity stavby, základní technické údaje:

název vodního díla	Suchá nádrž SN1 Střelnice
Staničení hráze na bezejmenném potoce:	ř.km 0,44
Kóta koruny hráze	312,00 m n.m.
Kóta hladiny retenčního prostoru H_{RET}	311,20 m n.m.
Kóta maximální hladiny H_{MAX} (neovladatelný retenční prostor)	311,50 m n.m.
Retenční prostor nádrže H_{RET}	10970 m ³
Celkový prostor nádrže po H_{MAX}	12790 m ³
Plocha max hladiny H_{MAX}	7170 m ²
Hloubka vody max.:	4,6 m
Škrťací otvor DN 300	kapacita 0,45 m ³ /s
Spodní výpust průměr DN 1200	kapacita (provzdušený vodní proud) : 8,183 m ³ /s

Transformační účinek suché nádrže

Suchá nádrž zajistí transformaci povodňové vlny PV $Q_{100} = 3,15 \text{ m}^3/\text{s}$ na neškodný odtok z poldru $Q=0,45 \text{ m}^3/\text{s}$, což odpovídá průtokům cca Q_1 až Q_2 . Podmínkou transformace je zajištění odtoku během plnění a prázdnění poldru výpustným otvorem DN300.

D.0.1. SO-1.1 Hráz

V rámci stavby bude provedena zemní homogenní hráz suché nádrže. V prostoru hráze bude vybudován sdružený objekt, který bude obsahovat bezpečnostní přeliv a výpustný objekt s odpadním potrubím. V místě zátopy není navrženo stálém nadržení vody, jedná se o suchou nádrž, která bude plněna pouze při průchodu povodňových průtoků (Q_N).

Hráz suché nádrže bude provedena jako zemní, homogenní. Šířka hráze v koruně bude 3,0 m. Sklony svahů: návodní 1 : 3,3 vzdušní 1 : 2. Výška hráze 5,1 m. Délka hráze 147 m.

Vzdušní svah bude upraven do sklonu 1:2, ohumusován v tloušťce 0,15 m, zpevněn kokosovou protierozní sítí (700g/m^2) a oset travním semenem. Ohumusována a oseta travním semenem bude i koruna hráze

Na násyp zemní homogenní hráze bude použito 8510 m^3 vhodné zeminy. V rámci stavby bude vytěženo cca 3130 m^3 zeminy v místě založení hráze (p.č.1685) a dále 2014 m^3 v zemníku na p.č. 1686. Zbývajících množství vhodné zeminy do násypu hráze bude dovezeno. Předpokládá se natěžení a dovoz zeminy z hlíníku Cihelny Polom, s.r.o. kde se dle provedeného geotechnického průzkumu (GEON, s.r.o., 04/2018) nacházejí z hlediska kvalitativního hlinito-písčité zeminy třídy MS-MG.

U všech těžených zemin před jejich uložením do hráze bude jejich vhodnost ověřena geologem (geotechnikem) se zápisem do stavebního deníku. Zeminy vhodné pro stavbu sypané hráze suché nádrže jsou dle ČSN 752410. Koruna hráze, návodní svah nad opevněním a vzdušný svah budou ohumusovány a osety travou.

Hráz vodní nádrže bude provedena jako zemní homogenní hráz.

V objektu hráze bude vybudován sdružený objekt sloužící zároveň jako bezpečnostní přeliv a výpustný objekt nádrže se spodní výpustí.

V místě zátopy se budou provádět úpravy terénu, těžba ze zemníku na homogenní hráz a dále stabilizace svahů po vytěžení vhodné zeminy především z důvodů uvedených v inženýrsko-geologickém, kde je uvedeno, že v daných úsecích zátopy existují predispozice k následným svahovým deformacím a navazujícím erozím.

Úprava území před započatí stavby

Na ploše základové spáry tělesa hráze bude sejmuta humózní vrstva a deponována mimo staveniště hráze. V prostoru základové spáry musí být prověřena případná existence drenážního systému a provedeno jeho odstranění.

Příprava základové spáry

Hloubka založení základové spáry hráze bude upřesněna na základě skutečných geologických poměrů zjištěných při výstavbě za přítomnosti geologa.

Převzetí základové spáry hráze geologem (geotechnikem) bude uskutečněno zápisem do stavebního deníku.

Základová spára musí být před navážením první vrstvy těsnící zeminy vlhká, ale bez stojící vody v prohlubních, aby bylo dosaženo dobrého spojení násypu s podložím a zabránilo se vytváření nežádoucích průsakových cest. Ze základové spáry musí být odstraněny zbytky kořenů stromů a keřů a málo únosné nebo nevhodné zeminy. Pokud na staveništi nádrže existuje drenáž je nutné staré drenážní potrubí odstranit, především nesmí být pod tělesem hráze.

Složení hráze

Hráz bude budována jako zemní homogenní. Zeminy vhodné pro stavbu sypané hráze nádrže jsou dle ČSN 75 2410 Malé vodní nádrže.

Není možno používat zeminy s vyšším množstvím organické složky. Při vlastním budování hráze je nutno dbát na stejnorodost použité zeminy a postup hutnění, aby se zamezilo výskytu pracovních spár. Z toho důvodu je vhodné odtěžovanou zeminu, která bude mít pravděpodobně po vrstvách částečně odlišné vlastnosti během těžby promísit. Je nutno zachovat podmínku, aby postup výstavby a

technologie budování hráze byl v souladu s klimatickými a lokálními podmínkami a dále je třeba počítat, že jílovité zeminy se řadí mezi hůře zpracovatelné zeminy, zvláště při výrazně vyšší vlhkosti.

Vzhledem k charakteru zemin je nutno dbát při budování hráze především na zavázání homogenní hráze do podloží a dále na postup sypání hráze. Jednotlivé vrstvy je nutno navázat až na předchozí zhutněnou vrstvu, jejíž povrch musí být urovnaný, ne však příliš vyschlý nebo hladký, aby bylo zaručeno dostatečné spojení obou vrstev a netvořily se předpoklady pro výskyt průsakových cest.

Vzhledem k předpokládané variabilitě konstrukční zeminy je nutno dbát v průběhu stavby na provádění kontrolních zkoušek zemin z místa těžby a dále kontrolu zhutnění zemin ve smyslu ČSN 73 6850 navrhování a kontrola provádění sypaných hrází a dále ČSN 72 1006 Kontrola zhutnění zemin a sypanin. Na 500 m³ těžené zeminy 1 vzorek.

Násyp hráze musí být prováděn z vhodné zeminy, hutněn po vrstvách max. 0,2 m, míra zhutnění dle Proctor standart.

Pro posouzení použití vhodného druhu zásypové zeminy a jejího správného zhutnění je nutný dozor geologa /geotechnika).

Opevnění návodního svahu

Návodní svah hráze bude opevněn v rozsahu maximální hladiny.

Opevnění bude provedeno dle vzorového řezu hráze.

Ohumusování hráze

Vzdušný svah a koruna bude až po opevnění opatřeno humózní zeminou tl. 0,15 m a bude provedeno osetí travním semenem.

Kácení

Na ploše hráze budoucí nádrže bude provedeno kácení stromů.

Dřeviny určené ke kácení:

Druh	Název latinsky	Průměr (cm)	Obvod*) (cm)	KS
Vrba bílá	<i>Salix alba</i>	100	628	4
Jasan ztepilý	<i>Fraxinus excelsior</i>	70	440	5
		50	314	1
Olše lepkavá	<i>Alnus glutinosa</i>	80	503	1
Celkem				11

Dále bude provedeno odstranění křovin a stromů v ploše 320m².

*) obvod kolem kmene ve výšce 1,3 m nad zemí

D.0.2. SO-1.2 Sdružený objekt

Je navržen bezpečnostní přeliv o délce přelivné hrany 10,5 m s předsazeným výpustným objektem. Přelivná hrana je na kótě 311,20 m n.m. Konstrukce je navržena z vyztuženého vodostavebního betonu C30/37. Vnější stěny jsou kvůli hutnění násypu hráze navrženy ve sklonu 10:1. Dno bude opatřeno dlažbou z lomového kamene tloušťky 0,25 m do betonu. Pod celým objektem je navržena betonová podkladní deska tloušťky 0,15 m, vyztužená KARI sítí. Přelivná hrana je navržena z vyztuženého vodostavebního betonu C30/37. Mezi stěnou a dnem bude zřízena pracovní spára ocelovým plechem š. 150mm.

Voda bude odváděna odpadním potrubím ze železobetonových trub DN 1200. Potrubí bude v celé délce obetonováno vodostavebním betonem C25/30 vyztuženým KARI sítí 150/150/8 mm. Celková délka bude 23,9 m. Odtok je vyústěn pod hrází v opěrné zdi. Konstrukce opěrné zdi je navržena z vyztuženého vodostavebního betonu C30/37 (KARI síť 150/150/8 mm, krytí 45 mm). Na trubní výust navazují opěrné zdi, které nasměrují vodu do vývaru. Vývar je navržen délky 8,35 m a hloubky 1,0 m, který bude opevněn záhozem z lomového kamene o hmotnosti 200-500 kg s urovnáním líce s filtrační vrstvou tl. 0,15 m z drceného kameniva 8–16 mm. Vývar bude ukončen stabilizačním prahem z lomového kamene.

Na stabilizační práh vývaru navazuje koryto v délce 3,0 m zpevněné rovinaninou v tloušťce minimálně 0,4 m z lomového kamene do 80kg. Zához bude ohraničen stabilizačním prahem z lomového kamene.

Rovnaninou v tloušťce min 0,4 z lomového kamene do 80kg bude koryto opevněno v délce 2,7 m i za stabilizačním prahem. Na této délce dojde k výškovému a směrovému navázání úpravy na stávající terén (dno a břehy koryta).

Výpustný (předsazený) objekt sdruženého objektu má charakter požerákové výpusti. Ve výpustném objektu budou ve stěnách osazeny drážky z U-profilů, do kterých bude osazena česlicová mříž. Výpustný otvor DN300 bude vybaven vřetenovým šoupětem, které lze použít při provozních zkouškách nádrže. Za normálního provozu bude šoupě trvale vytaženo bez jakékoli manipulace tak, aby nebylo bráněno nepřetržitému odtoku z nádrže otvorem DN300.

Přístup na objekt je po lávce z I 160 profilů a pochůzných roštů. Délka lávky je 10,4 m. Lávka je v místě bermy hráze uložena na betonový základ 1,4 x 0,6 x 1,0 m. V místě objektu je uložena na stěnu objektu nátoku. Vstup na lávku bude zabezpečen brankou z pozinkovaných profilů včetně kliky a zámku.

Sestup do objektu bude umožněn po stupadlech (ocelová s Pe povlakem). Výpustný objekt bude uzavřen poklopem z pochůzných roštů osazeným v rámu z pozinkovaných L-profilů. Osazením zámku z ocelové pásovinu bude zabráněno manipulaci nepovolanými osobami. Přístup k výpustnému objektu bude umožněn po lávce opatřené zábradlím výšky 1,1 m.

Dále bude na vnější straně objektu osazena limnigrafická lať délky 4,9m.

e) Zásady pro betonáže, odbedňování, úprava povrchu ocelových konstrukcí

Zásady pro betonáž

Při betonáži je nutno dodržet následující zásady:

- nasákavé bednění, nebo nasákavé konstrukce, se musí navlhčit tam, kde se bude betonová směs ukládat,
- betonová směs musí být zpracována co nejdříve po zamíchání,
- betonování ucelené části konstrukce musí být zabezpečeno tak, aby bylo plynulé, bez přerušení,
- betonová směs se ukládá v souvislých vodorovných vrstvách,
 - čerstvě zabetonované konstrukce nesmí být vystaveny otřesům zejména ze sousedních provozů (min 7dní),
- při ukládání betonové směsi na šikmé plochy se musí začínat v nejnižším místě a postupovat směrem protispádu,
- betonová směs se nesmí volně spouštět do hloubky větší jak 1,5m,
- ukládat další vrstvy betonové směsi na předchozí, dosud nezhuťněné, je zakázáno,
- betonová směs se musí ukládat tak, aby nedošlo k přetvoření bednění, nebo k posunu výztuže,
- přerušit betonování je možno na tak dlouho, dokud čerstvý beton nedosáhne hodnoty 3,5MPa požadované při zkoušce tuhnutí. Pokud třeba pevnost není možno stanovit, musí se v konstrukci vytvořit v příhodném místě (viz dále) pracovní spára a pokračování betonáže se povoluje za normálních podmínek nejdříve až za 18 hodin,
- při zhuťování ponornými vibrátory nesmí být vpichy umístěny vícekrát do jednoho místa. Vzdálenost sousedních ponorů nesmí překročit 1,4násobek viditelného poloměru účinnosti vibrátoru. Tloušťka zhuťované vrstvy nesmí překročit 1,25násobek účinné délky hlavice. Při zhuťování musí vibrátor vnikat do předchozí vrstvy do hloubky 50-100mm. Vpichy je nutno vést tak, aby nedocházelo ke styku vibrátoru s bedněním nebo výztuží a je nutno postupovat tak, aby ponor vibrační jehly byl co nejrychlejší a pohyb hlavice na horu byl naopak pomalý, aby byl dostatečně vytlačen vzduch

Ošetřování a ochrana betonu

K dosažení předpokládaných vlastností betonu je nutné ošetřování a ochrana betonu po určité době po zabetonování, a to má začít ihned po dokončení hutnění betonu. Ošetřování betonu má zabránit předčasnému vysychání, zvláště v důsledku slunečního záření a působení větru. Hlavními metodami ošetřování jsou ponechání betonu v bednění, přikrytí folií nebo vlhkou tkaninou, ošťikání vodou. Ochrana má zabránit:

- vyplavení při dešti
- rychlému ochlazení betonu během prvních dnů po uložení
- vysokému vnitřnímu rozdílu teplot
- působení nízkých teplot nebo mrazu
- vibracím a nárazům

Doba ošetřování betonu se řídí Tabulkou č.12v ČSNEN206-1

Obecné požadavky na provádění bednění

Bednění musí být provedeno v souladu se ZTP výrobce, nebo dodavatele systémového bednění a se zásadami provádění tradičního bednění.

Bednění ve svých jednotlivých částech i jako celek (včetně podpěrné konstrukce) musí být zabezpečeno proti uvolnění, posunutí, vybočení nebo borcení a provedeno tak, aby umožnilo postupné odbedňování podle potřeby. Bednění musí být dostatečně tuhé, aby zajistilo vyhovující tolerance dokončených konstrukcí. Návrh podpěrné konstrukce musí brát v úvahu přetvoření během a po betonáži, aby se zabránilo vzniku trhlin v konstrukci. Spáry a spoje mezi bednicími dílci musí být těsné, tj. bednění musí být provedeno tak, aby vlivem netěsností nedošlo k vyplavení jemných složek betonu a aby se neporušil povrch konstrukce. Vnitřní povrch bednění musí být čistý. Odbedňovací prostředky se na vnitřní stranu bednění nanášejí ve stejnoměrné vrstvě. Odbedňovací prostředek nesmí škodlivě působit na povrch konstrukce. Bednicí montážní vložky a prostupy dočasné i ty, které budou zabetonovány musí být osazeny tak, aby byla zajištěna jejich předepsaná poloha během ukládání betonu a nesmí narušit jeho trvanlivost ani vzhled. Nenosné bednění konstrukcí, zejména jeho boční části, může být odstraněno, když dosáhne beton přiměřené pevnosti, tak aby nedošlo při odbedňování k porušení povrchu a hran konstrukce, případně poté, co již není nutné z důvodů ošetřování betonu. Nosné bednění se nesmí odstranit dříve, než beton dosáhne dostatečnou pevnost, aby mohl vzdorovat namáhání, kterému je vystaven při a zejména po odbednění. Tato pevnost je u bednění vodorovných konstrukcí určena ve výši 70% konečné předepsané krychelné pevnosti betonu.

Odbedňování betonových konstrukcí

Při odbedňování betonových konstrukcí musíme dbát následujících zásad:

-bednění musí být odstraňováno tak, aby nedošlo k poškození odbedňovaných ploch konstrukce, aby byl vyloučen vznik nepřípustných napětí a dosaženo přiměřené pevnosti betonu s ohledem na zatížení a průhyb konstrukce. Nenosné bednění konstrukcí, zejména jeho boční části, může být odstraněno, když dosáhne beton přiměřené pevnosti, tak aby nedošlo při odbedňování k porušení povrchu a hran konstrukce, případně poté, co již není nutné z důvodů ošetřování betonu. Nosné bednění se nesmí odstranit dříve, než beton dosáhne dostatečnou pevnost, aby mohl vzdorovat namáhání, kterému je vystaven při a zejména po odbednění. Tato pevnost je u bednění vodorovných konstrukcí určena ve výši 70% konečné předepsané krychelné pevnosti betonu.

U železobetonových konstrukcí není požadováno posouzení na omezení vzniku trhlinek v raném stadiu betonáže.

Povrchová úprava ocelových konstrukcí zámečnických výrobků

Zámečnické ocelové výrobky sruženého objektu jsou navrženy v povrchové úpravě žárový pozink.

Platné předpisy a normy

- ČSN EN206-1–Beton část1: Specifikace, vlastnosti, výroba a shoda
- ČSN PENV 13670-1-Provádění betonových konstrukcí. část1: Společná ustanovení –
- ČSN730210-2-Podmínky provádění část2: Přesnost monolitických betonových konstrukcí.

Výpočet dimenzí hlavních nosných prvků lávky.

Zatížení

Vlastní váha ... 0.3 kN/m'

Stálé :

Zábradlí, rozpěrné profily, pororošty ... $1.0 \times 1.05 / 2 = 0.53 \text{ kN/m'}$

Proměnné :

Sníh ... $1.0 \times 1.05 / 2 = 0.53 \text{ kN/m'}$

Užitné ... $4.0 \times 1.05 / 2 = 2.10 \text{ kN/m2}$

Hlavní ocelové nosníky UE 160mm :

$q = (0.3 + 0.53) \times 1.35 + (0.53 + 2.10) \times 1.5 = 5.07 \text{ kN/m'}$

$M_{Ed} = 1/12 \times 5.07 \times 4.72 = 9.33 \text{ kNm}$

$\sigma = 9.33 / (93.4 \times 10^{-6}) = 99\,893 \text{ kPa} \dots \text{VYHOVUJE UE 160mm.}$

Sloupky TR. 82,5/10mm :

$F = 4.7 \times 5.07 = 23.83 \text{ kN}$

$N_{b,Rd} = 0.969 \times 1320 \times 10^{-6} \times 235 \times 103 / 1.1$

$\lambda = L_y / i_y = 0.77 / 0.0298 = 25.84$

$\lambda = 25.84 / 93.9 = 0.257 \Rightarrow X = 0.969$

$N_{b,Rd} = 276 \text{ kN} > 23.83 \text{ kN} \dots \text{VYHOVUJE TR. 82,5/10.0mm.}$

D.0.3. SO-1.3 Úprava zátopy

V místě zátopy se budou provádět úpravy terénu, těžba ze zemníku na homogenní hráz a dále stabilizace svahů po vytěžení vhodné zeminy především z důvodů uvedených v inženýrsko-geologickém, kde je uvedeno, že v daných úsecích zátopy existují predispozice k následným svahovým deformacím a navazujícím erozím. Předpokládaná mocnost vytěžené zeminy na homogenní hráz je 2014 m^3 . Vhodnost zeminy pro použití k násypu homogenní hráze je nutno posoudit geologem na místě.

Na odtěžený svah zemníku bude uložena přítěžovací lavice z lomového kamene hmotnosti do 200 kg s proštěrkováním mezer a urovnáním líce. Lavice bude uložena na filtrační vrstvu z hrubého drceného kameniva frakce 16/63 mm tl. 0,2 m a ve dně bude opřena do patky z lomového kamene hmotnosti do 200 kg s proštěrkováním bez zhutnění. Patka bude založena na očištěnou vrstvu zvětralých jílovců, tak aby v základové spáře nebyly ponechány degradované materiály. Patka bude provedena se šířkou ve dně a v koruně 1,5 m a se sklonem svahů patky 1:1. Celková výška prováděné patky je 2,0 m.

Odtěžování zeminy v zemníku bude nutné provádět po úsecích délky cca 5 m, aby se zabránilo možnému porušování svahu. Do odtěženého prostoru bude nutné okamžitě navázat přítěžovací těleso (patka+lavice).

Mezi přítěžovacími lavicemi budou ve svahu realizována svahová žebra. Svahová žebra budou mít funkci ztužující i odvodňovací. Žebra jsou navržena o šířce 1,0 m a hloubce cca 1,5 m (musí protnout smykovou plochu-na místě posoudí geotechnik). Osová vzdálenost žeber je navržena 15 m. Výplň svahových žeber bude provedena z kameniva frakce 32/63.

Nad upraveným svahem zemníku (nad žebry) bude uložena záchytná drenáž z perforovaného potrubí DN 100, která podchytí stávající odvodnění (drenáž) a bude vyústěna v místě zátopy před návodním svahem hráze. Její hloubka případně trasa bude upřesněna při realizaci stavby podle skutečných poměrů uložení stávající drenáže.

Účelem navržených opatření je eliminace přitěžování svahu podzemními vodami, podchycení vývěrů těchto vod s bezeškodným odvodem mimo diskriminovanou plochu.

Při realizaci navržených opatření je nutná přítomnost geotechnika, který zajistí jejich funkčnost s ohledem na skutečné poměry zjištěné při provádění stavby.

D.0.4. SO-1.4 Tůň

V rámci úpravy zátopy bude vybudována vodní tůň. Vodní tůň bude vybudována prostým vyhloubením v terénu. Sklon svahů je navržen mírný 1:3-4. Dno bude výškově proměnlivé po max. hloubku tůně 1,5 m. Mělčiny budou přirozeně přecházet na okolní terén. V okolí tůně nebudou vysazovány stromy a keře, a to z důvodu nezastínění vodní plochy tůně. Tůň budou dotovány podzemní vodou a částečně srážkovou vodou, voda v nich bude kolísat dle aktuálních klimatických podmínek.

Parametry Vodní tůně

plocha tůně: 136 m²

staničení: km 0,090 zátopy

hloubka tůně: 1,5m

maximální hloubka vody: 1,0 m

hladina vody v vodní tůni může kolísat v závislosti na klimatických podmínkách a stavu hladiny podzemní vody

objem vytěžené zeminy: 350 m³

sejmutí ornice: mocnost 0,3m; objem: 40,8 m³

D.0.5 Bezpečnost práce

Před zahájením stavebních prací je nutné vytýčit všechna podzemní vedení a ochranná pásma podzemních a nadzemních vedení jak na staveništi, tak v jeho blízkém okolí.

Při provádění stavebních prací je nutné dodržovat veškeré požadavky k zajištění bezpečnosti a ochrany zdraví při práci tak, jak je stanoví příslušné předpisy, zejména **Zákon č.309/2006 Sb.** v platném znění, 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), **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 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).

Povinnosti zadavatelů staveb

Podle požadavků zákona 309/2006 Sb., o zajištění dalších podmínek bezpečnosti práce a ochrany zdraví při práci, je povinen zadavatel stavby zajistit koordinátora BOZP při realizaci 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., ve znění pozdějších předpisů.

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 současné 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

Posouzení plnění povinnosti zadavatele stavby podle zákona č.309/2006 Sb., o zajištění dalších podmínek bezpečnosti a ochrany zdraví při práci, ve znění pozdějších předpisů

Povinnost zadavatele stavby určit koordinátora BOZP vyplývá dle §14 odst.1 zákona č.309/2006 Sb., ve znění zákona č.88/2016 Sb., - Budou-li na staveništi působit zaměstnanci více než jednoho zhotovitele stavby, je zadavatel stavby povinen určit potřebný počet koordinátorů BOZP na staveništi. Koordinátor se neurčuje při přípravě a realizaci staveb u nichž nevzniká povinnost oznámení o zahájení prací (dle bodu 6, odst.a) §14 zákona č.309/2006 Sb., ve znění zákona č.88/2016 Sb.)

Povinnost oznámení o zahájení stavby vzniká dle, bodu 1§15 zákona č.309/2006 Sb., ve znění zákona č.88/2016 Sb. V případech, kdy při realizaci stavby:

- a) Celková předpokládaná doba trvání prací a činností je delší než 30 pracovních dnů, ve kterých budou vykonávány práce a činnosti a bude na nich pracovat současně více než 20 fyzických osob po dobu delší než 1 pracovní den, nebo
- b) Celkový plánovaný objem prací a činností během realizace díla přesáhne 500 pracovních dnů v přepočtu na jednu fyzickou osobu

Posouzení plnění povinnosti zadavatele předmětné stavby podle zákona č.309/2006 v platném znění:

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 zařízení 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.

Brno, srpen 2021

Vypracoval: Ing. Ondřej Horák