

D.1.0. Technická zpráva

IO 01 Ochranná nádrž N06

Jedná se o suchou retenční nádrž, která bude v období sucha využívána k zemědělským účelům, v období přívalových dešťů bude dočasně zatopena. Nádrž je koncipována tak, aby byl celý objem povodňové vlny zachycen v retenčním prostoru ovladatelném z toho důvodu, aby bylo umožněno řízené vypouštění nádrže pomocí kanalizační sítě do Hovoranského potoka. Dle požadavku VaK Hodonín začne vypouštění probíhat jeden den po povodni vždy v nočních hodinách 0:00-5:00 v povoleném množství, přičemž v době vypouštění bude uzavřen přítok na čerpací stanici a voda bude odkloněna do Hovoranského potoka. Koordinace vypouštění nádrže s vypouštěním nádrže N04 vychází ze zprávy Přepočet stokové sítě – DUIS Brno, odkud vyplývá, že lze nádrže vypouštět v povoleném množství současně. Bezpečnostní přeliv je řešen sdruženým funkčním objektem s představeným požerákem, přičemž výpustný otvor umožní vypouštění regulovaného množství vody.

Číslo SO	Název
IO 01	Ochranná nádrž N06
IO 01.1	Hráz
IO 01.2	Zátopa
IO 01.3	Sdružený objekt

IO 01 Ochranná nádrž N06

Hladina stálého nadržení	215.00	m.n.m.
Objem při hladině stálého nadržení	0.25	tis. m ³
Plocha zátopy při hladině stálého nadržení Hsn	0.04	ha
Hladina maximální - retenční neovladatelná Hrn	219.3	m.n.m.
Objem při hladině Hrn	24.5	tis. m ³
Plocha zátopy při maximální hladině Hrn	1.20	ha
Hladina retenčního ovladatelného prostoru Hro	219.00	mn.m.
Objem při hladině Hro	22.00	tis. m ³
Plocha zátopy při Hro	1.10	ha
Celkový zábor	1.36	ha
Kóta dna výpusti	214.10	m.n.m
Kóta koruny hráze	219.80	m.n.m
Maximální výška hráze (včetně těsnícího zámku)	6.8	m
Maximální šířka hráze	33	m
Délka hráze	101,8	m
Šířka v koruně	3.5	m
Sklon návodního líce	1:3.3	-
Sklon vzdušního líce	1:2.0	-
Převýšení koruny hráze nad Hrn	0.5	m

Ochranná nádrž N06 vznikne přehrazením údolnice v lokalitě Dlouhé noviny. Jedná se o zemní sypanou hráz s přímou osou (začátek ve staničení hráze km 0,000, konec ve staničení hráze 0,101 80 km). Zemní hráz je navržena homogenní z materiálu těženého ze zemníku v prostoru občasné zátopy nádrží N06 a N04 (F4-CS, F6-CL a F6-CI). Šířka hráze v koruně je navržena 3,5 m. Koruna hráze je nezpevněná, pouze pojízdná pro obsluhu vodního díla. Vjezd bude omezen závorou.

IO 01.1 Hráz

V rámci PD pro stavební povolení byl zajištěn podrobný inženýrsko-geologický průzkum, ve kterém byly zastiženy v prostoru zátopy jíly se střední a nízkou plasticitou, hladina podzemní vody nebyla zastižena. Dle ČSN 75 2410 je zemní hráz navržena se sklony svahů: návodní líc 1:3,2, vzdušní líc 1:2,0. Návodní líc hráze bude opatřen ochrannou vrstvou v tl. 0,4 m ze štěrkodrti frakce 63 – 125 mm. Patka zajišťující stabilitu opevnění návodního líce je navržena z lomového kamene do 80 kg. Vzhledem k tomu, že se jedná o suchou nádrž s omezením přístupu pouze pro manipulační obsluhu, bude koruna hráze pouze ohumusována a oseta a to z důvodu jednoduché údržby koruny hráze. Vzdušní i návodní líc budou také ohumusovány v tl. 0,2 m, překryty kokosovou geotextilií 700 g/m² a osety travní směsí.

Odvedení průsakových vod zajistí patní dren tvořený potrubím z flexibilního PVC DN150, které bude zaústěno do odpadního koryta pod nádrží. Drenážní potrubí bude obsypáno filtrem ze štěrkopísku frakce 32/63 mm s filtrační vrstvou tl. 150 mm fr. 0/32 mm. Drenážní zářez je navržen v šířce 0,8 m a sklonem svahů 1:1.

Základová spára hráze je navržena 0,6 m pod stávajícím terénem. Pod hrází bude provedeno zavázání hráze do nepropustného podloží zámkem šířky 3,0 m se základovou spárou 1,3 m pod stávajícím terénem (tato hloubka bude upřesněna při provádění prací geologem). Před započítáním násypu hráze musí být základová spára hráze převzata geologem (geotechnikem)!

Při stavbě hráze musí být dodržovány předpisy a správná technologie jak založení, tak i ukládání jednotlivých zemních vrstev. Před zahájením zhutňovacích prací bude odtěžena orniční vrstva (0,50 m) a odvezena na místo určení (zátopa nádrže). Výška sypaných vrstev před zhutnění je max. 20 cm, váha hutněního válce min. 10 tun, při potřebných min. 10 pojezdech. Ty se stanoví na základě zhutňovacího pokusu při dodržení optimální vlhkosti. Při zkouškách hutnění je nutno prokázat, že u všech zkoumaných vzorků soudržných zemin bylo dosaženo 95 % maximální objemové hmotnosti sušiny dle standardní Proctorovy zkoušky. Při kontrole vlhkosti se nesmí při hutnění vlhkost lišit o více než -2 % až po +3 % od hodnoty optimální vlhkosti dle standardní Proctorovy zkoušky.

Hráz bude hutněna ze zemin vhodných pro homogenní hráze. Celkový objem hráze je 6900 m³, objem potřebné zeminy je 5750 m³.

Příprava základové spáry

Na ploše zájmového území pro výstavbu hráze bude sejmuta humózní vrstva v tl. 0,5 m a deponována mimo staveniště hráze a poté použita na ohumusování tělesa hráze a zemědělsky využívaných pozemků v místě zátopy nádrže.

Hloubka založení základové spáry hráze je navržena 0,6 m pod stávajícím terénem se zámkem šířky 3,0 m a hloubky 1,3 m pod stávajícím terénem tak, aby byl zámek zavázán do nepropustného podloží. Před započítím násypu hráze musí být základová spára hráze převzata geologem (geotechnikem)!

Základová spára v místě zemního těsnění 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, které by mohli mít za následek ohrožení stability hráze.

Upozornění

Pod hrází musí být odstraněny veškeré zbytky kořenových systémů, materiálů či možného drenážního systému tak, aby tím byla vyloučena možnost zdroje poruch, především průsaků vody z nádrže. Těleso hráze musí být vodotěsně provedeno a zavázáno do nepropustného podloží tak, aby byl eliminován možný průsak vody pod hrází.

V případě existence odvodňovacího zařízení na ploše zátopy a pod hrází je nutné drenáž odstranit tak, aby nebyla zdrojem možných poruch, především průsaků vody z nádrže. Základová spára hráze (těsnící zámek) je navržen 1,3 m pod stávajícím terénem. V každém případě musí být hloubka zámku hráze taková, aby byla přerušena veškerá drenážní potrubí pod hrází a hráz nepropustně uzavřena vůči drenážnímu potrubí! Před započítím násypu hráze musí být základová spára hráze převzata geologem (geotechnikem).

Z pozemků nad nádrží mimo těleso hráze lze v případě zastižení odvodňovacího zařízení drenáž uloženou ve výšce nad vodní hladinou zaústit do nádrže (do vodní hladiny). Veškeré drenáže a potrubí pod hrází musí být odstraněny a hráz vodotěsně provedena a zavázána do nepropustného podloží tak, aby byl eliminován veškerý možný průsak vody pod hrází.

Při hutnění hráze je nutno dbát zvýšené pozornosti dohutnění u betonových konstrukcí (sdružený objekt, potrubí sdruženého objektu). Násyp hráze bude hutněn po vrstvách max. 0,2 m.

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. Zvláště pak nepoužívat zeminu vodonasyčennou, přemrzlou a přeschlou.

Jednotlivé vrstvy je nutno navázet 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. Nový násyp je nutno provádět na upravené a zhutněné podloží a dbát na jeho bezvadné navázání.

Všechn materiál v tělese hráze musí být hutněn u soudržných zemin na 95 % maximální objemové hmotnosti sušiny podle standardní Proctorovy zkoušky a u nesoudržných zemin na 0,7 relativní hutnosti.

V případě vyšší vlhkosti konstrukčních zemin o více než 2 % optimální vlhkosti, bude nutné provedení vysušení těchto zemin, například formou jejich uložení na mezideponii případně formou přidání vápna.

Při hutnění hráze je nutno dbát zvýšené pozornosti dohutnění obetonovaného potrubí DNA 1200 a sdruženého objektu.

Pro posouzení použití vhodného druhu zásypové zeminy a jejího správného zhutnění je nutný dozor geologa. Rovněž vlastní realizaci a výstavbu je nutné provádět za úzké spolupráce s geologem – geotechnikem a to především při přejímce základové spáry jednotlivých objektů.

Napouštění nádrže musí být v souladu s manipulačním řádem vodního díla a nástup hladiny při napouštění max. 0,2 m za den (po hladinu stálého nadržení).

IO 01.2 Zátopa

Jedná se o suchou retenční nádrž s hladinou stálého nadržení na úrovni 215,00 m.n m., zbývající prostor zátopy bude podléhat občasnému zatopení. Zátopa bude upravena do navržených parametrů dle příčných řezů zátopy. V prostoru dočasné zátopy je zachován pozemek určený jako sjezd k pozemkům.

Na staveništi nádrže bude v místě zátopy zřízen zemník na p.č. 5637 pro těžení zeminy pro násyp tělesa hráze.

Před započítím úpravy plochy zátopy a těžby ze zemníku bude sejmuta vrstva ornice o mocnosti 0,30 m, která bude deponována mimo plochu zemníku a po dokončení prací v ploše zemníku bude veškerá ornice uložena na původní plochu. Plocha bude poté oseta travním semenem.

V zemníku bude vytěženo 1520 m³ zeminy. Nevhodná zemina z místa základové spáry hráze včetně zavazovacího zámku hráze bude vytěžena na úroveň základové spáry a uložena zpět do zemníku. Do zemníku bude zpět uložena i přebytečná nevhodná zemina ze stavby polní cesty a příkopu (cca 120 m³). Další potřebná zemina pro stavbu hráze bude těžena v zemníku v místě stavby ochranné nádrže N04 a to 3980 m³ zeminy.

V prostoru hladiny stálého nadržení je navržena částečná úprava terénu se sklonem svahů minimálně 1:3 a sklonem dna 0,5 %.

Případné vody budou ze zemníku (dočasně) odvedeny rýhami do přirozeného terénu.

Pozemky ve vlastnictví obce budou v ploše dočasné zátopy zatravněny.

IO 01.3 Sdružený objekt

Do nejnižšího místa údolnice je umístěno výpustné zařízení (dvoudlužový otevřený požerák s nornou stěnou) sdružený s bezpečnostním přelivem. Vzhledem k tomu, že vypouštění nádrže je zaústěno do Hovoranského potoka pomocí kanalizace ve správě VaK Hodonín, bylo nutno upravit řešení bezpečnostního přelivu a výpustného zařízení požadavkům VaK Hodonín. Požadavky VaK Hodonín z vyjádření č.j. 2/T/12/4170 jsou v návrhu respektovány a režim vypouštění nádrže je řešen následovně:

- Odtok z nádrže bude trvale uzavřen.
- Hladina stálého nadržení je navržena na kótě 215,00 m (nastavením dluže v požeráku na požadovanou úroveň).
- V normálním retenčním prostoru bude zachycen celý objem povodňové vlny (22 tis. m³), přičemž voda z normálního retenčního prostoru bude vypouštěna jeden den po povodni v nočních hodinách 0:00–5:00 v množství 0,560 m³/s. Řízený odtok z nádrže bude zajištěn regulačním uzávěrem na výpustném otvoru o rozměrech 0,35 m*0,20 m s tabulovým uzávěrem ovládaným manuálně (navrženy jsou dva otvory – jeden jako rezervní umístěný vy výšce 1,0 m). Výpustný otvor umožní při plném otevření vypouštění max. 0,560m³/s. (viz PD pro stavební povolení - hydrotechnické výpočty).
- Před nátokem do požeráku jsou navrženy česle. Na požerák navazuje spadiště bezpečnostního přelivu, dále spodní výpust (DN 1200). Pod hrází je navržen vývar k utlumení energie vody, který přechází v otevřený příkop. Při křížení otevřeného příkopu s polní cestou je navržen propustek (DN 800), který niveletou dna navazuje na dno příkopu podél polní cesty. Před zaústěním do kanalizace je navržen lapák splavenin (viz technická zpráva IO 02 Polní cesta HC13 s příkopem).
- Po dobu vypouštění bude v odlehčovací komoře H1 uzavřen odtok do kanalizace tak, aby voda z poldru zbavená sedimentu odtékala přímo do Hovoranského potoka. Do čerpací stanice odpadních vod ČS H1 nesmí voda z nádrže N06 natékat. Přesný postup při vypouštění a manipulaci bude zpracován v manipulačním řádu po dohodě s VaK Hodonín a Obcí Hovorany včetně vypouštění menších povodňových vln než PV100.
- Retenční prostor nádrže bude vypouštěn pomocí dvoudlužového otevřeného požeráku, s nornou stěnou (umožní odtok vody ze dna s kótou dluže 214,50 mn.m.) a dvojitou dlužovou stěnou (s horní hranou dluže na kótě 215,00mn.m.) umožní přepad vody zbavené sedimentu. Nátok do požeráku je řešen otevřeným způsobem - pomocí opěrných zídek a zpevnění dna, které plynule navazují na požerák.

- Ve zprávě přepočtu stokové sítě od firmy DUIS Brno se uvažuje s vypouštěním nádrží N04 a N06 současně.

- Pravidelná kontrola a čištění lapačů splavenin bude zajištěno obsluhou vodního díla a přesný rozsah bude obsažen v manipulačním řádu.

Sdružený funkční objekt

Objekt sdruženého funkčního objektu je navržen jako přeliv obdélníkového půdorysu s předsazeným otevřeným požerákem. Objekt sdruženého objektu bude železobetonový, použitý beton C30/37-XA2-XC4-XF4. Výztuž bude provedena dle PD. Koruna přelivné hrany bude na kótě 219,00 m n. m. Délka přelivné hrany bude 12,0 m, šířka spadiště 2,0 m, hloubka na konci spadiště 5,2 m. Šířka koruny přelivné hrany je 600 mm.

Pod celým objektem je navržena betonová podkladní deska z betonu C16/20 tloušťky 0,10 m, vyztužená KARI sítí 150 x 150 x 6 mm. Při převzetí základové spáry sdruženého objektu je nutná přítomnost geologa!

Požerák je řešen jako otevřený s přilehlými zavazovacími křídly. Dno požeráku je na kótě 214,0, výška požeráku je 5,8 m. Tvar požeráku umožňuje jeho pravidelné čištění. Na stěně požeráku jsou umístěny dva vypouštěcí otvory 0,35 x 0,2 m v rozdílné výšce, které jsou opatřeny uzávěrem. Vnější stěny objektu jsou kvůli hutnění násypu hráze navrženy ve sklonu 10:1. Požerák je uzavřen uzamykatelným poklopem z pozinkovaných pororoštů (branka).

Požerák bude ochráněn česlemi proti vniknutí plavenin ze zátopy nádrže. Jedná se o konstrukci z L 100 profilů a ocelové pásoviny š. 80 x 10 mm. Dno spadiště a nátokové plochy k požeráku budou opevněny dlažbou z lomového kamene tl. 0,25 m, do betonu, vyspárovanou cementovou maltou.

Na spadiště navazuje spodní výpust DN1200, vtok do potrubí je navržen přes otvor průměru 800 mm. Potrubí DN1200 pod hrází bude obetonováno betonem C20/25 s vyztužením. Zavzdušnění potrubí pod hrází je zajištěno potrubím PE 160/9,5 v délce 5,0 m, které je ukončeno ukotvením na lávku k požeráku a ukončeno kolenem. V ose hráze bude umístěno protiprůsakové žebro s přesahem min. 800 mm nad profilem potrubí. Protiprůsakové žebro bude provedeno z betonu téže třídy jako obetonování potrubí.

Výust je pod tělesem hráze zakončena čelní výustí z vodostavebního betonu C30/37 s výztuží, kamenným obkladem konstrukce a betonovou římsou. Do čelní výusti je zaústěno drenážní potrubí DN 150 umístěno v patě hráze. Pod čelní výustí je navržen vývar opevněný záhozem z lomového kamene 200 – 500 kg délky 7 m. Vývar je ukočen stabilizačním prahem z lomového kamene na MC šířky 600 mm, hloubky 1200 mm. Na práh navazuje opevnění koryta dlažbou z lomového kamene do betonu a vtok do propustku P1 (součástí IO 02). Na propustek navazuje příkop podél cesty HC13. Příkop je zaústěn u kraje intravilánu pomocí lapače splavenin a trubního úseku do kanalizační sítě, následně do Hovoranského potoka. Podmínky pro vypouštění jsou popsány výše. Podrobné řešení příkopu je popsáno v technické zprávě IO 02.

Sdružený objekt bude vybaven vodočetnou latí.

Přístupová lávka a zábradlí

Přístup na objekt požeráku bude zajištěn přístupovou lávkou, vstup do šachty požeráku a do prostoru spadiště bezpečnostního přelivu je zajištěn pomocí poklopů z pororoštu s rámem a ocelových stupadel. Na uzavřeném rámu v hrázové části, na zavazovacích křídlech na vzdušné straně hráze bude osazeno zábradlí. Zábradlí bude provedeno z ocelových trubek. Sloupky zábradlí budou z Ø 38/4, horní madlo z trubky Ø 38/4 a střední madla z trubek Ø 38/3. Zábradlí bude přimontováno na ocelové plechy o rozměrech 120 x 80 x 8 mm. Ty budou ukotveny šrouby M10. Zábradlí bude galvanicky pozinkováno. Nosná část lávky bude svařena z nosných profilů IPE240 a IPE120. Na IPE240 bude přimontován pororošt 1000x1000 30x2. Ze stejného materiálu jsou navrženy dva uzamykatelné poklopy. Pororošty budou přimontovány na pevně tak, aby nemohly být odcizeny!

Přístup na hráz bude omezen výhradně pro obsluhu pomocí uzamykatelné branky.

Pro provoz stavby nebude spotřebována voda ani energie ve smyslu spotřeby. Stavba nevyžaduje připojení na elektronickou komunikační síť. Materiály pro výstavbu hráze budou těženy v místě staveniště (zemník), případně dováženy dodavatelem přímo na stavbu (beton, výztuž). Veškerá technologická zařízení sloužící při provozu budou ovládána manuálně (ručně stírané česle, pohyblivý uzávěr výpustného otvoru).

Návrh ochranné nádrže vyžaduje s ohledem na řízené vypouštění nádrže následující:

- výpustné zařízení – požerák představený bezpečnostnímu přelivu – je opatřen na odtoku otvorem o rozměrech 35cm*20cm, který umožní při plném otevření průtok nejvýše 0,560m³/s. Toto množství odpovídá max. povolenému vypouštěnému množství pro zaústění do kanalizace. Uzávěr výpustného otvoru je řešen jako vřetenové nerezové stavitko ovládané ručně, bude trvale uzavřen. K otevření dojde pouze v případě nutnosti upouštění nádrže po povodni – dle manipulačního řádu. Otvory a uzávěry jsou navrženy dva – druhý jako rezervní v případě poruchy prvního uzávěru.

Z výše uvedeného vyplývá, že manipulace na vodním díle bude vyžadovat řádně proškolenou obsluhu. S ohledem na bezpečnost bude přístup na hráz omezen pouze pro obsluhu, příp. dalších zainteresovaných osobám. Toto omezení bude zajištěno závorou umístěnou na příjezdové polní cestě na hráz.

S ohledem na umístění stavby není možno řešit vypouštění nádrže do recipientu přímo, nýbrž pomocí kanalizační sítě. Na požadavek VaK Hodonín byl již v rámci KPÚ zpracován přepočít stokové sítě firmou DUIS Brno. Tento přepočít stanovil maximální povolená vypouštěná množství z navrhovaných nádrží v severní části katastru (jedná se o N04, N06 a N01 - označení platné v PSZ). Ve výpočtu se počítá s vypouštěním nádrží současně (viz vyjádření VaK Hodonín č.j. 2/T/12/4170). Musí být tedy dodrženo povolené vypouštěné množství 0,560m³/s vypouštěné 1 den po povodni v nočních hodinách 0:00-5:00. Hydrotechnické výpočty nádrže, posouzení stability svahu a posouzení mezních stavů byly součástí PD pro stavební povolení.

Bezpečnost práce a ochrana zdraví při práci

Před zahájením stavebních prací je nutné vytyčit 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, 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), **NV č.101/2005 Sb.**, o podrobnějších požadavcích na pracoviště a pracovní prostředí, **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, **NV č.591/2006 Sb.**, o bližších minimálních požadavcích na bezpečnost a ochranu zdraví při práci na staveništích.

Každý pracovník, zúčastněný na výstavbě, musí být průkazně seznámen a proškolen s bezpečnostními předpisy. Pracovníci zajišťující 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, hasiči).

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 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 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.

Upozornění

Stavba nádrže N06 se nachází v bezpečnostním pásmu plynovodu VTL DN 700. Před zahájením stavby budou tato pásma vytýčena. Při provádění stavebních prací a činností v těchto pásmech je nutné dodržet veškeré podmínky vyplývající z požadavků provozovatele VTL plynovodu uvedených ve vyjádření a na odkazu (<https://www.net4gas.cz/cz/o-spolecnosti/pro-dodavatele/obchodni-technicke-podminky/>).

V Brně, březen 2018

Vypracoval: Ing. Vítězslav Hráček
Ing. Alena Coufalová