




Ved. odd. proj.	Ing. P. Vávra		Autor.inženýr	Ing. S. Winkler	 <p>Povodí Labe, státní podnik Víta Nejedlého 951/8 Slezské Předměstí 500 03 Hradec Králové</p>	
Vypracoval	Ing. S. Winkler		Zodp. Proj.	Ing. S. Winkler		
Kraj: Liberecký	Obec: Hejnice	K.Ú.: Hejnice (638196)				
Investor: Povodí Labe, státní podnik						
Název akce: Smědá, Hejnice, obnova koryta v ř.km 36,570 – 37,600					Datum	červenec 2025
					Stupeň	ZD
					Pořadové č.	3744
Příloha: Souhrnná technická zpráva					Číslo stavby	Číslo přílohy
					119251027	B

Smědá, Hejnice, obnova koryta v ř. km 36,570 – 37,600
zjednodušená dokumentace
B Souhrnná technická zpráva

Obsah

B.1.	Popis území stavby	1
B.2.	Popis stavby.....	1
B.2.1.	SO 01 obnova rovinaniny	1
B.2.2.	SO 02 obnova dna.....	2
B.2.3.	SO 03 vytvoření předzákladu.....	2
B.2.4.	SO 04 odstranění nánosů	2
B.3.	Parametry stavby.....	2
B.3.1.	SO 01 obnova rovinaniny	2
B.3.2.	SO 02 obnova dna.....	3
B.3.3.	SO 03 vytvoření předzákladu.....	3
B.3.4.	SO 04 Odstranění nánosů	4
B.4.	Technický popis stavby.....	4
B.4.1.	Stávající stav konstrukcí	4
B.4.2.	Postup výstavby.....	5
B.5.	Napojení na dopravní a technickou infrastrukturu	7
B.6.	Ochranná a bezpečnostní pásma	7
B.7.	Vliv stavby na životní prostředí a ochrana zvláštních zájmů	7

B.1. Popis území stavby

Stavební záměr se nachází v intravilánu města Hejnice, v okrese Liberec, Liberecký kraj, v katastrálním území Hejnice (632933) na vodním toku Smědá (IDVT 10100084). Orientační umístění stavebního záměru v rámci vodního toku je ř. km 36,570 – 37,600. Jedná se o úsek vodního toku ve správě státního podniku Povodí Labe a v chráněné krajinné oblasti Jizerské hory (II. až IV. zóna ochrany přírody). Stavební objekt SO 01 je v těsné blízkosti pevného jezu. Ostatní stavební objekty nejsou v blízkosti žádných významných objektů.

Pozemky dotčené stavbou jsou dle územního plánu města Hejnice určeny jako plochy krajinné zeleně, či vodní plocha. Stavba je v souladu s územně plánovací dokumentací.

Území se nachází v mírně svažitém terénu v nadmořské výšce 365 mn n. m. – 380 m n. m. Průměrný roční úhrn srážek v dané oblasti činí cca 1150 mm – 1300 mm. Oblast je charakteristická výskytem příválových dešťů a dlouhodobým sněhovým pokryvem v zimních měsících.

Nejbližší hlásný profil je Bílý Potok (Smědá), kde jsou sledovány hydrologické stavy a průtoky. Průtok v řešeném úseku se běžně pohybuje v rozmezí $Q_{365} = 0,18 \text{ m}^3/\text{s}$ až $Q_1 = 20,80 \text{ m}^3/\text{s}$. Průměrný roční průtok $Q_a = 0,95 \text{ m}^3/\text{s}$. Koryto toku v daném úseku má přirozený charakter, místy s úpravami. Šířka koryta je proměnlivá, dno je štěrkové až kamenité, břehy částečně stabilizované.

Vodní tok se vyznačuje značným splaveninovým režimem. Dochází k břehové a hlavně dnové erozi, která značně zahlubuje niveletu koryta. V širších pasážích trasy vodního toku dochází k ukládání říčního materiálu. Podloží tvoří převážně štěrkopísčité náplavy, místy přecházející do jemnozrnných hlín. Půdní podmínky jsou nestabilní.

Přístupnost k jednotlivým stavebním objektům je zajištěna buď z dočasné komunikace nebo přímým sjezdem do koryta vodního toku ze silnice (částečně SO 03 a SO 04). Pozemky využitě pro přístup a příjezd k jednotlivým stavebním objektům jsou ve vlastnictví fyzických osob a města Hejnice. Podmínky přístupu jsou obtížné s ohledem na městskou zástavbu a prostorové možnosti.

B.2. Popis stavby

Jedná se o odstranění povodňové škody vzniklé v září 2024. Cílem je obnova koryta vodního toku, včetně opevnění a profilu, a to v rozsahu čtyř stavebních objektů.

B.2.1. SO 01 obnova rovnaniny

Jedná se o obnovu poškozené rovnaniny sklonu 1:1 v délce 11,70 m navazující na nábrežní zeď pevného jezu. Použije se lomový kámen o hmotnosti 200 kg – 500 kg s vyklínováním a upraveným lícem. V patě konstrukce budou ukládány kameny o hmotnosti 1000 kg. Přechodovou část mezi rovnaninou a rostlým terénem bude tvořit zához z lomového kamene s proštěrkováním a upraveným lícem. Hmotnost jednotlivých kamenů bude do 80 kg (frakce 63/400).

Výmol za nábrežní zdí bude zasypán záhozem z lomového kamene s proštěrkováním. Hmotnost jednotlivých kamenů bude 200 kg – 500 kg. Na záhozovou figuru bude navrstvena ornice v mocnosti 0,15 m, která bude oseta lučním semenem 30 g/m².

B.2.2. SO 02 obnova dna

Stabilizace výmolu ve dně vodního toku v délce 20,00 m za účelem obnovení původního průtočného profilu. Úpravy budou provedeny bez změny podélného sklonu, ve stávajících niveletách. Stabilizace se provede pomocí záhozu z neupraveného lomového kamene, přičemž hmotnost jednotlivých kamenů bude v rozmezí 500 kg – 1000 kg. Konstrukce bude prováděna s ohledem na navázání na stávající úpravu a zajištění rovnoměrného proudění.

B.2.3. SO 03 vytvoření předzákladu

Zřízení betonového předzákladu v celkové délce 209,74 m, rozděleného na dilatační celky po 10,00 m, tedy celkem 21 bloků. Konstrukce je navržena jako nepochozí, neplní nosnou ani statickou funkci. Jejím účelem je zabránit podemílání stávající opěrné zdi z prefabrikovaných dílců vlivem proudění vody a pohybu splavenin. Předzáklad bude vybetonován do výkopu prováděného v jímce. Konstrukce je opatřena výztuží s ohledem na dynamické namáhání proudící vodou.

B.2.4. SO 04 odstranění nánosů

Odstranění sedimentovaného říčního materiálu ze dna vodního toku v celkové délce 130,00 m. Materiál bude částečně přemístěn do míst výmolů k jejich vyplnění a stabilizaci dna. Přebytečný materiál bude odvezen mimo koryto toku a následně zlikvidován nebo využit v souladu s platnou legislativou, např. k rekultivačním účelům.

B.3. Parametry stavby

Kámen použitý pro opevnění bude přírodní stavební kámen dle ČSN 72 1800, ČSN 72 1860 a ČSN 72 1151. Kámen zároveň musí splňovat i požadavky uvedené v ČSN EN 13383-1 a ČSN EN 13383-2. Kámen použitý pro opevnění bude I. třídy, tzn. min. pevnost v tlaku 110 MPa, maximální nasákavost 1,5 % hmotnosti a součinitel odolnosti proti mrazu při 25 zmrazovacích cyklech 0,75. Měrná hmotnost použitého kamene bude nejméně 2300 kg/m³. Kámen má být odolný proti obrusu a proti agresivitě vody říční i podzemní. Podle možností se použije místní materiál.

B.3.1. SO 01 obnova rovnaniny

Stávající deformovaná rovnanina bude rozebrána v rozsahu 25,49 m³. Pata nové rovnaniny bude tvořena jednotlivými kameny o hmotnosti 1000 kg a více. Nová rovnanina bude zřízena ve sklonu 1 : 1 a tloušťce 0,80 m z neopracovaných lomových kamenů kladených na sucho s upraveným lícem. Kameny budou kladeny s vazbou ve směru podélném i příčném (běhouny a vazáky). Hmotnost jednotlivých kamenů bude v rozmezí 200 kg – 500 kg. Spáry mezi kameny budou vyklínovány úlomky kamene do hloubky 50 mm pod lícem rovnaniny, aby bylo ztajištěno pevné usazení a stabilita konstrukce. Při vhodné zrnitosti místního materiálu není vyloučeno jeho využití. Výškové rozdíly mezi sousedními kameny v líci nesmí přesáhnout 50 mm.

Výmolu za nábrežní zdí o objemu 89,27 m³ bude vyplněn záhozem z neupraveného lomového kamene s proštěrkováním frakcí 16/22. Hmotnost jednotlivých kamenů bude 200 kg až 500 kg. Podíl frakce menší než předepsaná velikost nesmí přesáhnout 20 % celkové hmotnosti předepsaného kamene.

Mezi rovnaninou a přilehlým rostlým terénem bude vytvořena přechodová vrstva záhozu z lomového kamene frakce 63/400 s upraveným lícem. Hmotnost jednotlivých kamenů této vrstvy bude do 80 kg.

Na povrch záhozu ve výmolu bude rozprostřena ornice v tloušťce 0,15 m, která bude následně oseta lučním travním semenem 30 g/m².

Smědá, Hejnice, obnova koryta v ř. km 36,570 – 37,600
zjednodušená dokumentace
B Souhrnná technická zpráva

Tabulka 1: Výpis hmot

Zához do 80 kg frakce 63/400:	
objem	13,13 m ³
plocha	12,35 m ²
Zához 200 kg – 500 kg:	
objem	82,04 m ³
Rovnanina 200 kg – 500 kg:	
Objem	42,32 m ³
Plocha	54,72 m ²
Rovnanina 1000 kg (pata):	
Objem	3,01 m ³
Plocha	3,76 m ²

B.3.2. SO 02 obnova dna

Výmol dna je objemu 113,20 m³. Tento prostor se vyplní záhozem z neupraveného lomového kamene. Hmotnost jednotlivých kamenů bude 500 kg až 1000 kg. Podíl prvků menších než předepsaná velikost nesmí přesáhnout 20 % celkové hmotnosti.

Tabulka 2: Výpis hmot

Zához 500 kg – 1000 kg:	
objem	113,20 m ³
plocha	99,35 m ²

B.3.3. SO 03 vytvoření předzákladu

Betonový předzáklad bude zhotoven z betonu C 30/37 – XC4, XD2, XF3 – Cl 0,2 – Dmax 22 mm – konzistence S3. Konstrukce bude vyztužena betonářskou výztuží B500B Ø 8 mm, s krytím 50 mm na rubové straně a 70 mm na lícové straně, které je zvýšené s ohledem na intenzivní pohyb splavenin ve vodním toku.

Dolní výztuž bude podepřena distančními podložkami – minimálně dvěma na každý příčný prut a každý třetí prut bude podložen samostatně. Rozmístění a podrobnosti výztuže jsou uvedeny v příloze D.6 – Výkres výztuže – SO 03.

Předzáklad bude rozdělen na 21 dilatačních celků délky 10,00 m. Každý dilatační blok bude dále rozdělen na dvě části pomocí pracovní spáry, která bude opatřena pružným vnitřním pásem z PVC-P, s minimální pevností v tahu 12 MPa dle normy EN ISO 527-1/-2.

Dilatace mezi bloky bude šířky 20 mm a bude tvořena následující skladbou:

- 1) Deformační výplň: polystyren XPS (2 × 1 cm),
- 2) Výplňový provazec: kruhový profil Ø 25 mm z polyethylénu, s nasákavostí max. 2 % a odporem proti stlačení min. 490 kPa,
- 3) Tmel: elastický polyuretanový tmel vytvrzující vlhkostí, s následujícími vlastnostmi:
 - a. odolný vůči vodě (EN 15651-4),
 - b. odolný vůči povětrnostním vlivům (ISO 19862),
 - c. obsah monomerního diisokyanátu < 0,1 %,
 - d. odolnost vůči přetržení 7,0 N/mm,
 - e. objemová hmotnost 1,60 kg/l.

Smědá, Hejnice, obnova koryta v ř. km 36,570 – 37,600
zjednodušená dokumentace
B Souhrnná technická zpráva

Tabulka 3: Výpis hmot

Výkopy:	
Objem	69,66 m ³
Bednění:	
plocha	160,00 m ²
Výztuž:	
délka profilu 8 mm	8205,40 m
celková váha profilu 8 mm	3241,13 kg
Beton:	
počet dilatačních bloků	21 ks
Objem	96,48 m ³

B.3.4. SO 04 Odstranění nánosů

Celková délka úseku s nánosy činí 130 m, přičemž celkové množství je odhadováno na 200 m³. Odtěžení nánosů bude provedeno pomocí běžné mechanizace, a to z prostoru dna vodního toku. Část vytěženého materiálu bude využita pro vyplnění výmolů a doplnění erodovaných úseků dna. Objem těchto zásypů činí přibližně 118,40 m³. Zbývající (přebytečný) materiál objem 81,60 m³ bude odvezen mimo koryto vodního toku a zpracován v souladu s platnou legislativou, případně využit k rekultivačním účelům.

Tabulka 4: Výpis hmot

Zemní práce:	
výkopy nad vodou	70,00 m ³
výkopy pod vodou	130,00 m ³
Zásypy	118,40 m ³
přebytečný materiál	81,60 m ³

B.4. Technický popis stavby

B.4.1. Stávající stav konstrukcí

SO 01:

Stávající rovinanina na levém břehu vodního toku, navazující na nábrežní zeď pevného jezu, je výrazně poškozená v důsledku povodně v září 2024. Dochází k rozvolnění vazby mezi kameny, vymílání a odnosu výplňového materiálu, což způsobuje sedání. Část původního kameniva byla stržena proudem a sedimentovala níže po toku. Za nábrežní zdí vznikl výrazný výmol, který ohrožuje stabilitu konstrukce. Rovnanina v tuto chvíli neplní svoji původní stabilizační funkci.

SO 02:

Dno vodního toku v řešeném úseku je nerovné, výrazně vymleté, zejména v místech přechodu mezi původním opevněním a přírodním úsekem. Propagace výmolů může způsobit ztrátu stability dobetonávky, což může vyústit až ve ztrátu stability opěrné konstrukce.

SO 03:

V patě stávající opěrné zdi z prefabrikovaných betonových dílců dochází vlivem proudění vody k intenzivnímu podemílání. Podloží tvoří nestabilní štěrkopísky a zvětralé horniny, bez opatření proti erozi. Základová spára prefabrikátů není chráněna, konstrukce není kotvena. Hrozí riziko poklesu dílců, případně vyplavení materiálu za konstrukcí a následnému poklesu terénu.

SO 04:

Dno koryta je ve sledovaném úseku překryto nánosem o mocnosti cca 0,30 m. Nános je tvořen říčním materiálem jemně štěrkovitého až kamenitého charakteru s příměsí písku. V některých místech se nános ukládá ve formě lavic a náplav, čímž dochází k zúžení průtočného profilu a pomístnímu vymílání paty opevnění v konkávním oblouku.

B.4.2. Postup výstavby

SO 01:

Práce budou probíhat z levého břehu vodního toku, s využitím dočasné komunikace vybudované pro přístup mechanizace. V první fázi dojde k rozebrání poškozené části původní rovnaniny, včetně odstranění uvolněných kamenů a degradovaného výplňového materiálu.

Následně bude provedeno dotvarování paty pro založení nové konstrukce. Do paty rovnaniny budou uloženy vybrané kameny o hmotnosti 1000 kg a více, které zajistí stabilitu celé vrstvy. Poté bude vytvořeno těleso rovnaniny z lomového kamene o hmotnosti 200 kg – 500 kg, ukládaného na sucho, s vyklínováním a upraveným lícem.

Přechod mezi nábrežní zdí a rovnaninou v délce 4,70 m bude tvořen vyzdívkou ze soklového kamene na cementovou maltu, se šířkou zdi 0,50 m a s vyspárováním, v návaznosti na líc stávající nábrežní konstrukce.

Současně s prováděním rovnaniny bude výmol za nábrežní zdí zasypán záhozem z neupraveného lomového kamene s proštěrkováním frakcí 16/22 mm. Hmotnost jednotlivých kamenů bude opět v rozmezí 200 kg – 500 kg.

Závěrem bude provedena přechodová vrstva ze záhozového kamene frakce 63/400 mm, o jednotlivé hmotnosti do 80 kg, rovněž s proštěrkováním. Povrch záhozu výmolu bude opatřen vrstvou ornice tl. 200 mm a oset lučním travním semenem v dávce 30 g/m².

Rozebírání stávající konstrukce i ukládání nové rovnaniny bude prováděno strojně, s ručním dočištěním a kontrolou uložení jednotlivých kamenů. Práce je možné realizovat za běžného vodního stavu, bez nutnosti přehrazení vodního toku, s ohledem na aktuální průtokové podmínky.

SO 02:

Výstavba tohoto objektu bude probíhat souběžně s realizací SO 01, v návaznosti na postup prací z levého břehu toku. Stabilizace výmolu ve dně bude provedena formou záhozu z neupraveného lomového kamene, ukládaného strojně, pomocí bagru nebo nakladače.

Použité kamenivo bude mít hmotnost v rozmezí 500 kg – 1000 kg a bude vrstveno tak, aby odpovídalo stávající niveletě dna. Ukládání bude prováděno za kontinuální kontroly výškového a podélného profilu, včetně sledování rovnoměrného rozložení kameniva a stability jednotlivých vrstev.

Práce je možné realizovat za běžného vodního stavu, bez přehrazení vodního toku. Kamenivo bude ukládáno buď přímo z koryta, nebo s využitím dosahu mechanizace ze břehu, v závislosti na aktuálních podmínkách.

SO 03:

Realizace tohoto objektu vyžaduje zajištění suchého pracovního prostředí, aby bylo možné provádět betonáž konstrukce bez kontaktu s vodním tokem. V místě každého dilatačního bloku bude v korytě zřízena dočasná jímka, ohraničená hrázkami z pytlovaného materiálu, které budou na náporové straně zajištěny silničními panely, opřeny v patě proti podkladu. Toto opatření má za cíl minimalizovat riziko porušení dočasné konstrukce proudem vody. Výška hrázek se předpokládá 2,00 m a budou schopné odklonit pouze běžné průtoky. Z prostoru jímky bude nutné odčerpávat vodu. Opěrná stěna bude rozepřena do pravé opěrné zdi. Návrh a způsob zajištění je věcí zhotovitele.

Po případném odbourání zbytkového betonu a vyhloubení výkopu bude uložena výztuž, včetně zajištění požadovaného krytí výztuže. Následně bude provedena betonáž základového pasu, který bude sloužit jako podklad a kotvení prvek pro bednění dřívku předzákladu. Betonáž jednotlivých bloků bude probíhat postupně, s využitím čerpadla s dosahem nad 35 m, případně s pomocí dodatečného čerpadla nebo bádíe, v závislosti na prostorových podmínkách.

Pracovní spára mezi základovým pasem a dřívkem předzákladu bude opatřena pružným vnitřním pásem z PVC-P. Na styku nového betonu se stávající konstrukcí bude vložena tepelněizolační deska z XPS o tloušťce 10 mm. Dilatace mezi jednotlivými bloky, šířky 20 mm, bude tvořena ze dvou vrstev XPS 10 mm, s vloženým výplňovým provazcem z PE Ø 25 mm u líce, a uzavřena polyuretanovým tmelem na minimální hloubku 17 mm.

Veškeré hrany pohledového betonu budou sraženy pomocí sražecí lišty 20 mm, aby se předešlo vzniku ostrých rohů a lomových hran.

Dilatační bloky budou prováděny postupně, tak aby nedošlo k narušení stability břehového profilu. Po vytvrdnutí betonu bude provedeno odbednění a upravení okolního terénu do požadovaného profilu.

Zhotovitel je povinen předložit projektantovi ke schválení technologický postup výkopových prací a betonáže před zahájením realizace, včetně uvedení způsobu rozepření opěrných zdí.

SO 04:

Pro přístup do koryta vodního toku bude využit stávající sjezd, umožňující vjezd mechanizace do prostoru těžby. Odstraňování nánosů bude probíhat strojně, s ohledem na morfologii koryta a možnost přejezdu techniky.

Část vytěženého říčního materiálu bude využita pro vyrovnaní nerovností a zasypání výmolů ve dně koryta, zejména v patě pravobřežního opevnění. V případě potřeby může být materiál dočasně přesunut v rámci vodního toku za účelem optimalizace profilu. Zbývající (nevyužitý) materiál bude odvezen mimo prostor vodního toku a zpracován v souladu s platnou legislativou, např. využitím v rekultivačních pracích.

Práce budou probíhat za běžného vodního stavu, bez nutnosti přehrazení toku. Po ukončení činností budou všechny dotčené plochy uvedeny do náležitého stavu.

Koordinace a organizace výstavby (společná část):

- 1) Realizace jednotlivých stavebních objektů bude probíhat etapovitě, s ohledem na prostorové podmínky, technologickou návaznost prací a přístupnost stavenišť. Práce na jednotlivých objektech budou koordinovány tak, aby nedocházelo ke vzájemnému negativnímu ovlivnění ani k ohrožení bezpečnosti.
- 2) Velikost stavební techniky bude přizpůsobena parametrům přístupových tras.
- 3) Výstavba předzákladu (SO 03) bude prováděna po částech, s postupným posunem pracovní jímky po proudu toku. Každý dilatační blok bude realizován až po dokončení předchozího, včetně vytvrdnutí betonu a stabilizace okolního terénu. Tím bude zajištěna plynulost výstavby bez zatížení sousedních konstrukcí.
- 4) Všechny stavební činnosti budou prováděny za běžných průtokových podmínek, s výjimkou vybraných prací na SO 03, kde je nezbytné vytvoření suchého pracovního prostoru. V případě náhlého zvýšení vodních stavů budou veškeré práce přerušeny a mechanizace včas odstraněna z koryta.
- 5) Zhotovitel bude zajišťovat průběžnou kontrolu kvality prováděných prací, vedení stavebního deníku, pořizování fotodokumentace a vyhodnocení jednotlivých etap. Dokumentace bude předkládána objednateli a projektantovi ke kontrole v souladu s uzavřenou smlouvou o dílo.
- 6) Po dokončení všech stavebních prací budou veškeré dotčené pozemky uvedeny do náležitého stavu, včetně zpětné rekultivace přístupových tras, terénních úprav nad

konstrukcemi a likvidace dočasných zařízení. Obnova vegetačního krytu bude provedena v souladu s projektovou dokumentací a dohodou s vlastníky dotčených pozemků.

- 7) Zhotovitel je povinen dodržovat harmonogram výstavby a zajistit součinnost s biologickým dozorem, správcem toku a vlastníky dotčených pozemků. V případě potřeby je povinen operativně upravit pořadí činností na základě klimatických, hydrologických či stavebních okolností.

B.5. Napojení na dopravní a technickou infrastrukturu

Konstrukce nejsou napojeny na dopravní ani technickou infrastrukturu.

B.6. Ochranná a bezpečnostní pásma

Konstrukce se nacházejí v ochranných pásmech inženýrských sítí, jak je doloženo v příloze E Dokladová část. Před zahájením stavebních prací je zhotovitel povinen ověřit existenci a polohu všech dotčených inženýrských sítí a zajistit jejich přesné vytyčení oprávněnou osobou.

Zhotovitel provede veškerá nezbytná ochranná opatření k zamezení poškození sítí a bude při provádění stavebních činností postupovat v souladu s technickými podmínkami a pokyny správců jednotlivých sítí.

B.7. Vliv stavby na životní prostředí a ochrana zvláštních zájmů

Stavba nemá negativní vliv na životní prostředí, jedná se o odstranění povodňové škody v korytě vodního toku v souladu se zákonem č. 254/2001 Sb. Vodní zákon a neuplatňuje se regulace dle zákona č. 254/2001 Sb. o ochraně přírody a krajiny. Vzniklá škoda je v důsledku proběhlých povodní v září roku 2024. Pro předcházení rizika poškození životního prostředí bude zajištěn biologický dozor během výstavby a zhotovitel ohlásí termín zahájení prací AOPK.

Zhotovitel je dle smlouvy o dílo původcem odpadu. Zajistí jeho likvidaci v souladu s platnými právními předpisy a předloží evidenční list v odpovídajícím množství.

Na stavbě budou prováděny práce vyjmenované v příloze č. 5 NV 591/2006 a to práce nad vodou nebo v její těsné blízkosti, montáž a demontáž těžkých stavebních dílců – je nutné vypracovat plán BOZP.

Při provádění stavebních prací je nutné dodržovat veškeré platné právní předpisy o bezpečnosti práce obsažené především v zákoně č. 309/2006 Sb. (zákon o zajištění dalších podmínek bezpečnosti a ochrany zdraví při práci) a jeho prováděcích předpisech (nařízení vlády č. 591/2006 Sb. a 592/2006 Sb.). Je potřeba se řídit platnými pokyny a předpisy o bezpečném provozu používaných mechanismů.

Pokud při pohybu stavební techniky nebo manipulací se stavebním materiálem dojde k poškození okolních objektů, zařízení, oplocení, komunikací, vedení, či jiných prvků inženýrských sítí, a to v prostoru nebo bezprostřední blízkosti stavby, na přístupových trasách ke staveništi nebo podél nich, je zhotovitel povinen tyto škody odstranit na své náklady. Zhotovitel rovněž zajistí, aby veškeré opravy byly provedeny v co nejkratším možném termínu, a to včetně nákladů na materiál, pracovní sílu, dopravu a další související výdaje.

Zhotovitel bude sledovat vývoj a stav průtoků v korytě. V případě vyšších vodních stavů je zakázáno vstupovat do koryta a z koryta musí být odstraněna veškerá mechanizace.

V Hradci Králové, červenec 2025

Vypracoval: Ing. Stanislav Winkler, MBA