



		HG partner s.r.o. Smetanova 200, 250 82 Úvaly www.hgpartner.cz		Telefon: 246 082 015 e-mail: hgp@hgpartner.cz		Paré č.:	
Investor: Povodí Ohře, státní podnik, Bezručova 4219, 430 03 Chomutov				Datum:		02/2023	
Odpovědný projektant:		Ing. Jaroslav Vrzák		Č. zakázky:		H22-039	
Vypracoval:		Ing. Oldřich Stiller		Změna:		-	
Akce: OPŠ 07/2021 – Jílovský potok Děčín – Jílové – 3.etapa				Stupeň: DSP/DPS			
Název části: SOUHRNNÁ TECHNICKÁ ZPRÁVA				Část:		B	
Příloha: SOUHRNNÁ TECHNICKÁ ZPRÁVA				Měřítko: -		Č. přílohy: B	

B Souhrnná technická zpráva

Obsah:

B.1	Popis území stavby.....	2
B.2	Celkový popis stavby	5
B.3	Připojení na technickou infrastrukturu.....	10
B.4	Dopravní řešení.....	10
B.5	Řešení vegetace a souvisejících terénních úprav	10
B.6	Popis vlivů stavby na životní prostředí a jeho ochrana	10
B.7	Ochrana obyvatelstva	11
B.8	Zásady organizace výstavby	12
B.9	Celkové vodohospodářské řešení	16

B.1 Popis území stavby

a) charakteristika území a stavebního pozemku, zastavěné území a nezastavěné území, soulad navrhované stavby s charakterem území, dosavadní využití a zastavěnost území

Stavba a předmětný úsek koryta se nachází v severní části města Děčín. Koryto je ve většině úseku technické, opevněno zdmi z lomového kamene, na začátku úseku místy přírodní bez opevnění. Charakter definuje průchod povodně z roku 2021, který má za následek souvislé výmoly a nánosy kamenného a šterkopískového materiálu v korytě.

Zdi jsou technicky ve vyhovujícím stavu, místy došlo k vyplavení materiálu z prostoru pod základem, v některých úsecích jsou kaverny pod podélnou předbetonávkou základu.

Pro úseku je charakteristická vysoká obestavenost v okolí, koryto je často sevřené zahradami a ploty areálů místních podniků.

b) údaje o souladu s územním rozhodnutím nebo regulačním plánem nebo veřejnoprávní smlouvou územní rozhodnutí nahrazující anebo územním souhlasem

Pro stavbu nebylo vydáno územní rozhodnutí nebo územní souhlas.

c) údaje o souladu s územně plánovací dokumentací, v případě stavebních úprav podmiňujících změnu v užívání stavby

Využití území je v souladu s obecnými požadavky na využití území. Stavba je navržena v souladu s legislativou o obecně technických požadavcích na výstavbu. Stavba je v souladu s územně plánovací dokumentací.

d) informace o vydaných rozhodnutích o povolení výjimky z obecných požadavků na využívání území

Výjimka nebyla vydána.

e) informace o tom, zda a v jakých částech dokumentace jsou zohledněny podmínky závazných stanovisek dotčených orgánů

Připomínky byly zpracovány v rámci projektové dokumentace do příloh C. Situační výkresy a D. Dokumentace objektů. Doporučení z vyjádření Českého rybářského svazu nebyly doplněny z důvodu uvedených k jednotlivým podmínkám viz. níže.

MM Děčín - pozemky

4 měsíce před stavbou požádá investor o uzavření nájemní smlouvy na pronájem pozemků, příp. jejich částí. V případě dotčení pozemku 1315/1 bude zástupce nájemce pozemku informován 30 dní před zahájením stav. prací.

Drážní úřad

Na stavbě nesmí být umístěna světla nebo barevné plochy, které by mohly vést k záměně s drážními znaky, nebo mohly jinak ohrozit provoz dráhy.

Při provádění stavby nesmí být ohrožena bezpečnost a plynulost železničního provozu.

Český rybářský svaz

Bude zhotovena podélná hrázka, která zamezí zakalování vody a vyplavování cementových směsí do vodního toku

Pojezd ve zvodnělé části koryta bude omezen na minimum.

Požadavek na oznámení sekretariátu 3 týdny před zahájením stavby.

Bude proveden odlov rybí osádky na náklady stavby místní organizací Děčín.

Požadováno zachování přirozeně vzniklých výmolů na místech, kde nebudou narušovat stabilitu nábrežních zdí bez doplnění kamenného záhozu a následného urovnání, či použití

kamenné dlažby. Stávající kamennou dlažbu doporučujeme nahradit přírodnějším způsobem provedení, např. uložení balvanů nebo kamenný pohoz. Do navržených železobetonových prahů doporučujeme umístit do koruny prahů kameny na štět, aby vystupovaly nad niveletu dna a vytvářely nízké jízky.

–Zdůvodnění k nedoplnění: V rámci oprav jsou řešeny výmolu ohrožující stabilitu nábrežních zdí. Kamenná dlažba je obnovována lokálně, kde není možné konstrukci nahradit přírodnějším způsobem. Kameny na štět do koruny ŽB prahů nebyly doplněny z důvodu nebezpečí odpadnutí kamene a snížení životnosti a funkce prahu. Charakter nízkých jízku není zároveň akceptován z hlediska migrační prostupnosti ze strany AOPK - CHKO.

Požadováno zajištění výjimky z ochranných podmínek zvláště chráněných druhů střevle potoční a vranky obecné.

SČVK

Zahájení prací bude oznámeno 15 dní předem včetně jména a tel. spojení na stavební dozor a zhotovitele stavby.

Bude provedeno vytýčení vodohospodářských zařízení před započítím prací.

Požadováno zachování plné funkčnosti a ochrana zařízení.

GasNet

Před zahájením stavby bude provedeno vytýčení trasy a přesné určení uložení PZ.

Budou dodrženy předpisy související s uvedenou stavbou, seznam předpisů viz. vyjádření k PD.

Správa železnic

Min. 14 dní před započítím prací oznámit na Správu železnic, OŘ UNL, vedoucího provozního střediska Ústí nad Labem, Děčín hl. n. (p. Dvořák, tel. 972 433 451), dále oznámení na oblastní ředitelství Ústí nad Labem.

Realizací nesmí dojít ke znečištění přilehlého šterkového lože, ani drážních stezek.

Bude respektováno odvodnění železniční dopravní cesty, vlivem stavby nesmí dojít ke změně stávajícího vodního režimu v zájmovém území stavby.

f) výčet a závěry provedených průzkumů a rozborů - geologický průzkum, hydrogeologický průzkum, stavebně historický průzkum apod.

V rámci projekční přípravy byly na lokalitě provedeny místní šetření za účasti projektanta a provozovatele toku.

V zájmové lokalitě bylo dále provedeno zaměření území v rámci projekčních prací v roce 2022 v souřadnicovém systému S-JTSK a výškovém systému Bpv.

g) ochrana území podle jiných právních předpisů

Území spadá pod následující ochranu

- VKP
- CHKO České Středohoří

Území do Natura 2000 nespadá, je v její blízkosti.

V rámci stavby dále dochází k činnosti v ochranném pásmu železnice – trať 132 Děčín-Jeníkov- Oldřichov v km 2,533 a km 2,939.

Zároveň se staveniště nachází v ochranném pásmu lesa 50 m.

h) poloha vzhledem k záplavovému území, poddolovanému území apod.

Stavba se nenachází na poddolovaném a svážném území. Stavba je v aktivní zóně záplavového území Jílovského potoka.

i) vliv stavby na okolní stavby a pozemky, ochrana okolí, vliv stavby na odtokové poměry v území,Vliv stavby na okolní stavby a pozemky:

Dokončená stavba nebude mít negativní vliv na okolní stavby a pozemky, vliv stavby bude mít dlouhodobý pozitivní vliv ve smyslu obnovy ochrany nábrežních zdí stabilizujících lemující břehy. Provádění prací je navrženo tak, aby bylo riziko poškození nemovitostí maximálně zmírněno. Dlouhodobé přínosy v podobě stabilního a kapacitního koryta převyšují dočasné negativní vlivy. Dočasné vlivy v průběhu výstavby jsou popsány v části B.8 d.

Ochrana okolí

V průběhu provádění bude pohyb stavby minimalizován na manipulační prostor v těsném okolí. Trvale okolí ochranu nevyžaduje.

Vliv stavby na odtokové poměry v území:

Odstraněním nánosů dojde ke zlepšení odtokových poměrů.

j) požadavky na asanace, demolice, kácení dřevinPožadavky na asanace

Stavbou dochází k sanaci základů stávajících zdí formou dobetonování základů.

Požadavky na demolice

Stavbou dojde k odstranění zbytků stávajících poškozených konstrukcí břehového opevnění.

Kácení dřevin

Součástí stavby není kácení dřevin.

k) požadavky na maximální dočasné a trvalé záборы zemědělského půdního fondu nebo pozemků určených k plnění funkce lesa

Stavbou dochází k dočasným záborům. Přehled dotčených pozemků a jejich ochrany je v části B.1 n). Rozsah záborů je v příloze Pozemková mapa.

l) územně technické podmínky - zejména možnost napojení na stávající dopravní a technickou infrastrukturu, možnost bezbariérového přístupu k navrhované stavběMožnost napojení na stávající dopravní infrastrukturu

Stavba neřeší napojení na dopravní infrastrukturu, dopravní napojení okolí se stavbou nemění. Dočasné napojení na dopravní infrastrukturu řeší B.8 c.

Možnost napojení na stávající technickou infrastrukturu

PD nepředpokládá napojení na technickou infrastrukturu. Zásobování vodou pro otryskání bude řešeno z koryta toku, elektrická energie bude zajištěna pomocí generátorů. Záměsová voda, voda na přípravu spárovací směsi, na přípravu betonu a další vody, na které jsou kladeny požadavky prostřednictvím platné legislativy, ČSN (ČSN EN 206-1, ČSN EN 1008) a TKP, bude na stavenišť dopravována např. v barelech.

Trvalé napojení na technickou infrastrukturu není součástí stavby.

Možnost bezbariérového přístupu ke stavbě

Bezbariérový přístup není vzhledem k charakteru stavby předmětný.

m) věcné a časové vazby stavby, podmiňující, vyvolané, související investicePředpoklad doby výstavby

Celková doba výstavby (odhad): 8 měsíců

Zahájení stavby: 2023
Dokončení stavby: 2024.

Postup výstavby bude upřesněn dodavatelem stavebních prací, včetně kompletního harmonogramu stavby. Konkrétní termín provádění není zpracovateli této projektové dokumentace znám a bude stanoven stavebníkem.

Vyvolané investice

Nejsou známy žádné vyvolané investice.

Související investice

Předmětný úsek řešený projektovou dokumentací je částí z plánovaných stavebních zásahů na Jílovském potoce.

n) seznam pozemků podle katastru nemovitostí, na kterých se stavba provádí,

Navrhovaná stavba vyvolává dočasné zábory pozemků. Dočasné zábory vznikají z důvodu nutnosti zajištění plochy pro zařízení staveniště a manipulační prostory stavby, stavební konstrukce se nachází na pozemcích investora akce. Přehled dotčených pozemků je uveden v následující tabulce.

Č. parcely	Kat. území	Výměra [m ²]	Druh pozemku	Ochrana/CHKO	Majitel	Omezení vlastnického práva/Zástavní právo
Vodní tok						
969/3	Podmokly	12963	vodní plocha	rozsáhlé chráněné území	ČR- Povodí Ohře, státní podnik, Bezručova 4219, 43003 Chomutov	Věcné břemeno (podle listiny), Věcné břemeno zřizování a provozování vedení
1573/2	Horní Oldřichov	18595	vodní plocha	rozsáhlé chráněné území	ČR- Povodí Ohře, státní podnik, Bezručova 4219, 43003 Chomutov	Věcné břemeno (podle listiny), Věcné břemeno užívání, Věcné břemeno vedení, Věcné břemeno zřizování a provozování vedení
1099	Podmokly	1706	ostatní plocha	rozsáhlé chráněné území	Jesch Radek, Žerotínova 355/44, Děčín III- Staré Město, 40502 Děčín	-
1455/7	Horní Oldřichov	215	ostatní plocha	rozsáhlé chráněné území	Statutární město Děčín, Mírové nám. 1175/5, Děčín IV- Podmokly, 40502 Děčín	Věcné břemeno zřizování a provozování vedení
1102	Podmokly	730	ostatní plocha	rozsáhlé chráněné území	Jesch Radek, Žerotínova 355/44, Děčín III- Staré Město, 40502 Děčín	-
1584/3	Horní Oldřichov	1470	ostatní plocha	rozsáhlé chráněné území	Statutární město Děčín, Mírové nám. 1175/5, Děčín IV- Podmokly, 40502 Děčín	Věcné břemeno chůze a jízdy, Věcné břemeno zřizování a provozování vedení, Změna výměr obnovou operátu
st. 290/2	Horní Oldřichov	310	zastavěná plocha a nádvoří	rozsáhlé chráněné území	Šprysl Milan JUDr., Novoměstská 1113/61, Děčín VI- Letná	Věcné břemeno (podle listiny), Věcné břemeno vedení, Věcné břemeno zřizování a provozování vedení
1322/2	Horní Oldřichov	4472	ostatní plocha	rozsáhlé chráněné území	A.K.T. s.r.o., Teplická 164/141a, Děčín VIII- Dolní Oldřichov, 40502 Děčín	Zástavní právo smluvní
1315/6	Horní Oldřichov	495	ostatní plocha	rozsáhlé chráněné území	CRYOSERVIS, s.r.o., Vojanova 42/24, Děčín VIII- Dolní Oldřichov, 40502 Děčín	-

o) seznam pozemků podle katastru nemovitostí, na kterých vznikne ochranné nebo bezpečnostní pásmo

Stavbou nevznikají ochranná nebo bezpečnostní pásma.

B.2 Celkový popis stavby

B.2.1 Základní charakteristika stavby a jejího užívání

a) nová stavba nebo změna dokončené stavby; u změny stavby údaje o jejím současném stavu, závěry stavebně technického, případně stavebně historického průzkumu a výsledky statického posouzení nosných konstrukcí

Nová stavba nebo změna dokončené stavby

Jedná se o zajištění, doplnění a obnovu stávajících konstrukcí a obnovu průtočného profilu.

Závěry stavebně-technického, případně stavebně historického průzkumu

Rozsah a závěry průzkumných prací jsou uvedeny v B.1 f. Historický průzkum není v lokalitě předmětný.

Výsledky statického posouzení nosných konstrukcí

Vzhledem k charakteru navržených konstrukcí není statické posouzení předmětné.

b) účel užívání stavby

Účelem stavby je obnova stability opevnění koryta toku a odtokových poměrů.

c) trvalá nebo dočasná stavba

Stavba je řešena jako trvalá.

d) informace o vydaných rozhodnutích o povolení výjimky z technických požadavků na stavby a technických požadavků zabezpečujících bezbariérové užívání stavby

Nebyly vydány rozhodnutí o výjimkách na stavby.

e) informace o tom, zda a v jakých částech dokumentace jsou zohledněny podmínky závazných stanovisek dotčených orgánů

Podmínky související s PD jsou uvedeny v části B.1 e.

f) ochrana stavby podle jiných právních předpisů

Ke stavbě se nevztahuje ochrana podle jiných právních předpisů.

g) navrhované parametry stavby - zastavěná plocha, obestavěný prostor, užitná plocha, počet funkčních jednotek a jejich velikosti apod.

Vzhledem k charakteru stavby – opevnění vodního toku – nejsou uvedené parametry předmětné.

h) základní bilance stavby - potřeby a spotřeby médií a hmot, hospodaření s dešťovou vodou, celkové produkované množství a druhy odpadů a emisí, třída energetické náročnosti budov apod.Potřeby a spotřeby médií a hmot

Po dokončení stavby nebudou nutné spotřeby a médií a hmot. Potřeby a spotřeby v průběhu výstavby jsou popsány v části B.8 a.

Hospodaření s dešťovou vodou

Likvidace dešťových vod bude po dokončení stavby probíhat nezměněnou přirozenou cestou.

Celkové produkované množství a druhy odpadů a emisí

Po dokončení stavby nebude probíhat produkce odpadů a emisí. Odpady produkované v průběhu výstavby jsou popsány v části B.8 h.

Třída energetické náročnosti budov

Energetická náročnost není vzhledem k charakteru stavby předmětná.

i) základní předpoklady výstavby - časové údaje o realizaci stavby, členění na etapy

Základní předpoklady výstavby, časové údaje o realizaci stavby jsou uvedeny v části B.1 m. Členění výstavby na etapy je popsáno v části B.8. p.

j) orientační náklady stavby

PD v této části neuvádí orientační náklady stavby, jsou předmětem části Soupis prací, cena bude předmětem nabídek při soutěži o výběr zhotovitele.

B.2.2 Celkové urbanistické a architektonické řešení stavby

a) Urbanismus - územní regulace, kompozice prostorového řešení

Vodní tok netvoří nový prvek v prostoru. Prostorové řešení vyplývá z technických, hydraulických a kapacitních potřeb stavby.

b) Architektonické řešení - kompozice tvarového řešení, materiálové a barevné řešení

Kde to technické požadavky dovolují, je dbáno na použití přírodních materiálů, primárně lomový kámen a využití místních zdrojů. Tvar navržených konstrukcí vyplývá z technických požadavků na stavbu. Vzhledem k charakteru stavby je kompozice barevného řešení bezpředmětná.

B.2.3 Celkové provozní řešení

Na stavbu se nevztahuje provozní řešení. Údržbu stavby a prohlídky technického stavu zajistí provozovatel – Povodí Ohře, státní podnik.

B.2.4 Bezbariérové užívání stavby

Zásady řešení přístupnosti a užívání stavby osobami se sníženou schopností pohybu nebo orientace včetně údajů o podmínkách pro výkon práce osob se zdravotním postižením

Stavba již svým charakterem není využívána veřejností a nemá vliv na bezbariérové užívání, a to ani navazujících veřejně přístupných ploch a komunikací.

B.2.5 Bezpečnost při užívání stavby

Stavba již svým charakterem není využívána veřejností a užívání proto není předmětem projektové dokumentace.

B.2.6 Základní charakteristika objektů

a) Stavební řešení

Vlastní stavba je členěna na následující stavební objekty:

- SO 01 – Opevnění soutoku
- SO 02 – Opevnění u čp. 177/113
- SO 03 – Opevnění u AKT
- SO 04 – Náplavy u AKT
- SO 05 – Opevnění u zahr. kolonie
- SO 06 – Náplavy u zahr. kolonie
- SO 07 – Opevnění nad CRYOSERVISEM
- SO 08 – Náplavy nad CRYOSERVISEM

- SO 01 – Opevnění soutoku

Stavební objekt na začátku (jižní část) zájmového území. Stávající břehová kaverna v místě levobřežního zaústění původního Bělského potoka bude stabilizována a opevněna kamennou rovnatinou z lomového kamene z místních zdrojů.

SO 02 – Opevnění u čp. 177/113

V úseku u čp. 177/113 v ulici Teplická je navrženo opevnění břehu pod kamennou zdí trpícího postupnou erozí. U betonové paty stávající kamenné zdi je dále navrženo doplnění kamenného opevnění v patě.

SO 03 – Opevnění u AKT

Kamenné zdi v úseku podél areálu firmy AKT trpí v obloucích výraznými výmoly, kaverny zasahují až pod úroveň betonových základů zdí. PD navrhuje zajištění zdí doplněním betonových základů v patě zdi společně s příčnými železobetonovými prahy, které zajistí stabilitu koryta. Součástí úseku je přespárování líce.

SO 04 – Náplavy u AKT

V úseku podél areálu firmy AKT došlo povodní k vytvoření výmolů a nánosů. Materiál v korytě bude přemístěn, nánosy budou přehrnuty do výmolů.

SO 05 – Opevnění u zahr. kolonie

V patě kamenných zdí v úseku podél zahradní kolonie došlo při povodni k vytvoření výmolů zasahujících pod úroveň základové spáry zdi. PD navrhuje zajištění zdí doplněním betonových základů v patě zdi společně s příčnými železobetonovými prahy, lokálně dojde k opravě poškození zdi v základu a dříku.

SO 06 – Náplavy u zahr. kolonie

V důsledku průchodu povodně došlo v úseku u zahr. kolonie k vytvoření výmolů a nánosů. Materiál v korytě bude přemístěn, nánosy budou přehrnuty do výmolů.

SO 07 – Opevnění nad CRYOSERVISEM

Zděné opevnění v úseku trpí lokálně výmoly podél základů zdí. V místě základu je navrženo doplnění opevnění betonovými předpatami.

SO 08 – Náplavy nad CRYOSERVISEM

V úseku došlo po povodni podobně jako v navazujících částech toku k vyhloubení výmolů a vytvoření náplavů dnového materiálu. Stavbou dojde k odtěžení náplavů a zasypání výmolů.

b) Konstruktivní a materiálové řešení

Zajištění stávajících zdí v úrovni základu je řešeno betonovým/železobetonovými konstrukcemi, úpravy dna v korytě spočívají v maximální míře ve využití místních zdrojů, jejich přemístění a tvarování a provádění kamenných konstrukcí z kamene naplaveného při povodních.

c) Mechanická odolnost a stabilita

Použitý lomový kámen musí odpovídat patřičným ustanovením a normám, zejména pak ČSN EN 13383-1 (721507) Kámen pro vodní stavby - Část 1: Specifikace, ČSN EN 13383-2 (721507) Kámen pro vodní stavby - Část 2: Zkušební metody, ČSN 72 1151 (721151) Zkoušení přírodního stavebního kamene. Základní ustanovení, ČSN 72 1800 (72 1800) Přírodní stavební kámen pro kamenické výrobky, Technické požadavky, ČSN 72 1860 (721860) Kámen pro zdivo a stavební účely. Společná ustanovení. Nároky nelze klást na kameny z místních zdrojů – kameny v korytě toku naplavené povodní. Ty budou při výstavbě využívány za účelem hospodárného řešení.

B.2.7 Základní charakteristika technických a technologických zařízení**a) Technické řešení**

Součástí stavby nejsou technická a technologická zařízení.

b) Výčet technických a technologických zařízení

Stavba neobsahuje technologická zařízení.

B.2.8 Zásady požárně bezpečnostní řešení

Stavba již svým charakterem nevyžaduje požárně bezpečnostní řešení.

B.2.9 Úspora energie a tepelná ochrana

Stavba po dokončení neřeší nároky na energie ani tepelnou ochranu.

B.2.10 Hygienické požadavky na stavby, požadavky na pracovní a komunální prostředí staveniště (Zásady řešení parametrů stavby - větrání, vytápění, osvětlení, zásobování vodou, odpadů apod., a dále zásady řešení vlivu stavby na okolí - vibrace, hluk, prašnost apod.)

Hygienické požadavky nejsou vzhledem k charakteru stavby předmětné. Požadavky na pracovní prostředí v době provádění stavby bude řešit dodavatel stavby, primárně v prostoru zařízení staveniště.

B.2.11 Zásady ochrany stavby před negativními účinky vnějšího prostředí**a) Ochrana před pronikáním radonu z podloží**

Ochrana související s pronikáním radonu není vzhledem k charakteru stavby předmětná.

b) Ochrana před bludnými proudy

Ochrana před bludnými proudy není vzhledem k charakteru stavby předmětná.

c) Ochrana před technickou seismicitou

Postup výstavby a umístění nemovitostí neindikuje riziko škod v důsledku technické seismicity.

d) Ochrana před hlukem

V souladu se zákonem 258/2000 Sb. o ochraně veřejného zdraví výstavba nebude probíhat v nočních hodinách a hluk nesmí překračovat hygienické limity upravené prováděcím právním předpisem.

e) Protipovodňová opatření

Stavba není řešena jako protipovodňová, vzhledem k charakteru tak nejsou protipovodňová opatření předmětná. Způsob převodu vody a limity ochrany před zvýšenými průtoky jsou řešeny v Technické zprávě.

f) Ostatní účinky - vliv poddolování, výskyt metanu apod.

Stavba není zatížena dalšími účinky.

B.3 Připojení na technickou infrastrukturu**a) Napojovací místa technické infrastruktury**

Součástí stavby není řešení napojovacích míst technické infrastruktury.

b) Připojovací rozměry, výkonové kapacity a délky

Řešení parametrů připojení není předmětné.

B.4 Dopravní řešení**a) Popis dopravního řešení včetně bezbariérových opatření pro přístupnost a užívání stavby osobami se sníženou schopností pohybu nebo orientace**

Trvalé dopravní řešení není stavbou změněno. S ohledem na charakter stavby nejsou bezbariérová opatření součástí návrhu.

b) Napojení území na stávající dopravní infrastrukturu

Dopravní infrastruktura nebude stavbou změněna.

c) Doprava v klidu

Řešení dopravy v klidu není součástí stavby. V průběhu výstavby bude doprava v klidu řešena v prostoru zařízení stavenišť.

d) Pěší a cyklistické stezky

Stavbou nevznikají ani nejsou dotčeny pěší a cyklistické stezky, pěší a cyklistická doprava bude pokračovat nezměněnou cestou.

B.5 Řešení vegetace a souvisejících terénních úprav**a) Terénní úpravy**

Stavbou nedochází k terénním úpravám, v korytě toku dojde k vymodelování do hydraulicky vhodného a stabilního tvaru blízkého stavu před povodní 2021.

b) Použité vegetační prvky

PD nenavrhuje vegetační prvky.

c) Biotechnická opatření

Součástí stavby nejsou biotechnická opatření.

B.6 Popis vlivů stavby na životní prostředí a jeho ochrana**a) Vliv na životní prostředí – ovzduší, hluk, voda, odpady a půda**

Vliv na životní prostředí je možno hodnotit z hlediska časového, z hlediska vzniku a trvání rizik pro životní prostředí vyvolaných stavbou i z hlediska důsledků, nebude-li stavba realizována. Dále je možno posuzovat náročnost na energie, suroviny, produkci odpadů. Jsou uvedena i opatření ke zmírnění a odstranění negativních důsledků stavby.

Vliv přípravy a realizace záměru, a následné využívání plochy bude mít pouze dočasný slabý vliv na krajinný ráz spočívající v dočasném vypuštění vodní plochy.

V průběhu stavby bude docházet ke zvýšení hladiny hluku, prašnosti a dopravního zatížení území. Riziko poškození stromů podél koryta v případě dodržení technologického postupu není. Existuje i možnost havárie s negativními důsledky pro vodoteč i půdu - unik NEL.

Nadbytečná zemina z výkopů má charakter inertního materiálu, který je možné použít pro další zpracování v místě stavby (zásypy atp. Po provedení stavby nevznikají nároky na využívání pitné vody, nedochází ke spotřebě energií, ani k produkci odpadních vod či jiných odpadů.

Z hlediska ohrožení ekologie úpravou toku se při stavbě nepoužívají žádné zvláště nebezpečné technologie. Dodavatel stavby před zahájením prací zpracovává havarijný plán stavby, který bude specifikovat opatření pro předcházení haváriím i postupy při jejich případném odstraňování, zejména z hlediska možného ohrožení čistoty vod ropnými produkty.

Projektantem je doporučeno použití biologicky odbouratelných pohonných hmot a olejů do strojů. Použity budou stavební mechanismy šetrné k životnímu prostředí, nedojde ke kontaminaci vody ani půdy. Stavba bude dokonale zajištěna proti úniku stavebních, pohonných a provozních hmot.

b) Vliv na přírodu a krajinu – ochrana dřevin, ochrana památných stromů, ochrana rostlin a živočichů, zachování ekologických funkcí a vazeb v krajině apod.

Zásah do okolní krajiny bude minimalizován dodržováním manipulačních pruhů. Po zvážení všech hodnotících kritérií lze konstatovat, že posuzovaný záměr bude představovat slabý zásah do některých zákonných kritérií a do znaků jednotlivých charakteristik krajinného rázu. Vzhledem k poloze dané dotčené plochy v rámci širšího regionu, její velikosti a následnému totožnému využívání z hlediska vnímání krajiny daného území a biologickým i ekologickým funkcím, se jedná o zásah reverzibilní.

c) Vliv na soustavu chráněných území Natura 2000

Staveniště se nenachází na chráněném území soustavy Natura 2000.

d) Způsob zohlednění podmínek závazného stanoviska posouzení vlivu záměru na životní prostředí, je-li podkladem

V rámci projektové dokumentace nebylo zjišťovací řízení nebo stanovisko EIA vyžadováno a provedeno.

e) V případě záměrů spadajících do režimu zákona o integrované prevenci základní parametry způsobu naplnění závěrů o nejlepších dostupných technikách nebo integrované povolení, bylo-li vydáno

Není předmětné.

f) navrhovaná ochranná a bezpečnostní pásma, rozsah omezení a podmínky ochrany podle jiných právních předpisů

Ochranná a bezpečnostní pásma řeší kapitola B.1 o. Další podmínky nejsou známy.

B.7 Ochrana obyvatelstva

Splnění základních požadavků z hlediska plnění úkolů ochrany obyvatelstva.

Ochrana obyvatelstva v průběhu výstavby

Pro zamezení ohrožení a pádu do výkopu bude staveniště viditelně ohraničeno. Podél toku bude v celé délce stavby v přístupných místech hrazení. Obvod staveniště bude označen v souladu s plánem BOZP, označení staveniště musí být zřetelné i za snížené viditelnosti. Výstražnou páskou bude označena část plochy, která by mohla být ohrožena prováděním prací, manipulace s materiálem na deponiích a v blízkosti stavby. Označení staveniště by mělo být

kontrolováno min. 1x denně. Zabezpečení proti přístupu 3. osob musí být také deponie materiálu a zařízení staveniště.

Ochrana obyvatelstva po dokončení stavby

Po dokončení stavby nevznikají vzhledem k umístění a charakteru nových konstrukcí nároky na ochranu obyvatelstva.

B.8 Zásady organizace výstavby

a) Potřeby a spotřeby rozhodujících médií a hmot, jejich zajištění

Média, hmoty a materiály jsou vyčísleny v části F – Soupis prací. Stavba samotná po dokončení neklade nároky na energie nebo spotřeby hmot. Rozhodující spotřeba médií a hmot je předpokládána následující:

Potřeby rozhodujících hmot	
Lomový kámen (kamenná rovinanina)	650 m ³
Železobeton	240 m ³

Zajištění materiálů je odpovědností zhotovitele stavby.

b) Odvodnění staveniště

Vzhledem k tomu, že se jedná o stavební práce v oblasti vodního toku, bude po dobu stavby zachováno přirozené odvodnění území vyspádováním do vodního toku.

c) Napojení staveniště na stávající dopravní a technickou infrastrukturu

Napojení na dopravní infrastrukturu

Provádění stavby je navrženo z koryta toku, kterým se může mechanizace vzhledem k jeho šířce pohodlně pohybovat. PD předpokládá, že v korytě se bude pohybovat menším a dumper. Pohyb těžké mechanizace, např. autodomíchavačů, bude probíhat po přilehlých komunikacích v prostorech sousedících areálů.

Do koryta bude stavební mechanizace přistupovat prostřednictvím stávajících sjezdů, provizorních dočasných sjezdů, případně za pomoci autojeřábu. Pro potřeby výstavby v úsecích SO 01, 02, 03 a 04 bude probíhat příjezd ulicí Spojovací a dále přes mostek a prostřednictvím sjezdů do koryta. V úseku bude dále využívána komunikace na pozemku p.č. 1532/9 vedoucí do areálu firmy AKT a ulicí Vojanova. Pohyb mechanizace bude probíhat také areálem firmy.

Přístup do koryta v SO 05 a 06 bude řešen z pravého břehu z areálu firmy CRYOSERVIS. Přístup těžké mechanizace k úseku bude řešen z levého břehu z pozemku p.č. 1541/1.

V SO 07 a 08 bude možné do koryta přistupovat z pozemku p.č. 1455/7, odkud bude veden sjezd, případně dojde k přemístění mechanizace do koryta prostřednictvím autojeřábu. Pro těžkou mechanizaci bude stavba napojena prostorem u koryta na pozemku p.č. 290/2.

Napojení na technickou infrastrukturu

Během stavby bude voda dopravována balená či v kanystrech. Vodu potřebnou pro čištění a tryskání konstrukcí pod tlakem je možné zajistit odběrem z koryta toku. Zajištění elektrické energie se předpokládá prostřednictvím generátorů.

d) Vliv provádění stavby na okolní stavby a pozemky

Stavba je navržena tak, aby okolní stavby a pozemky nebyly stavbou dotčeny či aby byl vliv na ně minimální. Dočasně dojde k omezení dopravní obslužnosti lokality, jsou nezbytné uzavírky komunikace. V průběhu stavby bude docházet ke zvýšení hladiny hluku, prašnosti a dopravního zatížení území. Riziko poškození stromů podél koryta v případě dodržení technologického postupu není. Existuje i možnost havárie s negativními důsledky pro vodoteč i půdu – únik NEL.

e) Ochrana okolí staveniště a požadavky na související asanace, demolice, kácení dřevin

Kapitola týkající se asanace, demolice a kácení viz kapitola B.1 j). Ochrana okolí je popsána v části B.1 i.

f) maximální dočasné a trvalé zábory pro staveniště

Rozsahy dočasných a trvalých záborů vyčísleny v kapitole B.1 n).

g) požadavky na bezbariérové obchozí trasy

Stavba nenavrhuje obchozí trasy.

h) Maximální produkovaná množství a druhy odpadů a emisí při výstavbě, jejich likvidace

Potřeby a spotřeby médií a hmot je předmětem části F – Soupis prací. Likvidace dešťových vod bude po dokončení stavby probíhat nezměněnou přirozenou cestou. Stavba samotná po dokončení neklade nároky na energie nebo spotřeby hmot.

Nadbytečná zemina z výkopů má charakter inertního materiálu, který je možné použít pro další zpracování v místě stavby, například ve formě zásypů. Přebytková zemina z výkopů bude následně odvezena a zpracována podle zákona o odpadech. Nebezpečný odpad však stavbou bude dotčen – dochází k odhalení azbestu uloženého pod úrovní terénu (zjištěno v rámci IGP).

Druhy odpadů, které mohou v rámci stavby vzniknout, jsou specifikovány v níže uvedené tabulce. Odpady jsou zařazeny v souladu s vyhláškou č. 8/2021 Sb., kterou se stanoví Katalog odpadů, Seznam nebezpečných odpadů a seznamy odpadů a států pro účely vývozu, dovozu a tranzitu odpadů. V tabulce je rovněž uveden způsob nakládání s konkrétním odpadem. Přebytková zemina bude uložena na skládku.

S veškerými odpady bude nakládáno v souladu s platnou legislativou, tj. zejména v souladu se zákonem o odpadech č. 541/2020 Sb. v platném znění.

O veškerých produkovaných odpadech a nakládání s nimi bude vedena evidence. U odpadů bude v souladu se zákonem č. 541/2020 přednostně zabraňováno vzniku odpadů, popřípadě opětovné využití, nebo recyklace. V případě předání odpadu bude odpad předán pouze osobám způsobilým podle § 13 zákona o odpadech. Oprávněnost příjemců odpadů do svého vlastnictví bude před předáním původcem (zhotovitelem stavby) ověřována. Typy stavebních a demoličních odpadů jsou uvedeny v následující tabulce.

Katalogové číslo	Kat.	Název druhu odpadu	Způsob nakládání	Předpokládaná kubatura
17 01 01	O	Beton	Uložení na skládku	
17 04 05	O	Železo a ocel	Recyklace	
17 05 04	O	Zemina a kamení neuvedené pod číslem 17 05 03	Další využití, uložení na skládku	
02 01 03	O	Odpad rostlinných pletiv	Odvoz na skládku, kompostování, recyklace	
17 02 03	O	Plast	Recyklace, uložení na skládku, další využití	

Dle přílohy č. 4 zákona č. 541/2020 Sb. (Způsoby odstranění odpadu a úpravy a skladování odpadu před jeho odstraněním) se jedná o kategorii D1 Ukládání v úrovni nebo pod úrovní terénu (např. skládkování).

c) Bilance zemních prací, požadavky na přísun nebo deponie zemin

Řešení mezideponií a uspořádání zařízení staveniště je uvedeno v podkapitole B.8 a). Orientační bilance zemních prací a rozhodujících materiálů je následující:

Bilance zemních prací

Odtěžení kamenitého materiálu	353 m ³
Ukládání kamenitého materiálu do výmolů	489 m ³
Odtěžení štěrkopísčitého materiálu	130 m ³
Ukládání štěrkopísčitého materiálu do výmolů	130 m ³

Přísun a deponie zemin

Stavba je řešena s důrazem na maximální využití lokálních zdrojů kamene v korytě toku. Řešení dalších zdrojů materiálů je věcí zhotovitele stavby.

d) Ochrana životního prostředí při výstavbě

Nebezpečné látky včetně ropných produktů nesmí být skladovány v blízkosti toku. V případě potřeby a podle konkrétní situace mohou být stromy chráněny bedněním, zemina chráněna separační geotextilií.

e) Zásady bezpečnosti a ochrany zdraví při práci na staveništi (posouzení potřeby koordinátora bezpečnosti a ochrany zdraví při práci podle jiných právních předpisů)**Zásady bezpečnosti a ochrany zdraví při práci na staveništi**

Zajištění dodržení opatření k ochraně života, zdraví, životního prostředí a bezpečnosti práce je v souladu s odstavcem 2 stavebního zákona povinností zhotovitele stavby. Za účelem ochrany zdraví, života a bezpečnosti je nutné zajistit dodržování z bezpečnostních předpisů, zajistit školení a přezkušování pracovníků. Pracovníci musí být seznámeni s provozem, údržbou a předpisy používaných mechanismů. Další opatření jsou předmětem technické zprávy a budou řešeny v režii stavbyvedoucího.

Posouzení potřeby koordinátora BOZP

Ohledně vyhodnocení potřeby zajištění koordinátora BOZP a zpracování plánu BOZP jsou kritéria předpokládána následovně:

Kritérium	Výsledek
Stavbu vyžadující stavební povolení nebo ohlášení stavebnímu úřadu	Ano
Celková předpokládaná doba trvání prací bude přesahovat 30 pracovních dnů a 20 osob/1 den nebo přesahovat 500 pracovních dnů, odpovídajících 3 750 NH	Ano
Počet zhotovitelů	>1
Práce a činnosti se zvýšeným ohrožením, např. nad vodou nebo v ochranném pásmu inženýrských sítí	Ano

V souladu s § 14 zákona 309/2006 Sb. je nutné zajistit koordinátora BOZP v případě, že je na staveništi předpokládáno provádění prací více zhotoviteli. Koordinátor musí být určen již při přípravě stavby (poznámka: koordinátor BOZP se neurčuje v případě stavby svépomocí, stavby bez nutnosti doručení o oznámení prací nebo staveb nevyžadujících stavební povolení ani ohlášení. Nutnost určení koordinátora pomíjí při splnění jedné z podmínek. Koordinátor může být určen po dohodě s investorem stavby také obecně s ohledem na rozsah stavby).

Koordinátor BOZP musí být určen při přípravě stavby od zahájení prací na PD pro stavební řízení, může a nemusí být totožný s koordinátorem při realizaci stavby (viz § 14 zákona 309/2006 Sb.)

Zadavatel stavby je v souladu s § 14 a § 15 zákona 309/2006 Sb. povinen doručit oznámení o zahájení prací OIP v případě, je-li při realizaci stavby celková předpokládaná doba trvání prací a činností delší než 30 dní, 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

celkový plánovaný objem prací a činností během realizace díla přesáhne 500 pracovních dnů v přepočtu na jednu fyzickou osobu (tedy 3750 NH).

Pakliže je předpokládáno, že budou na staveništi vykonávány činnosti vystavující fyzickou osobu zvýšenému ohrožení života nebo poškození zdraví, zadavatel stavby je v souladu s § 15 zákona 309/2006 Sb. povinen zajistit, aby byl při přípravě stavby zpracován plán. Tento plán musí být zpracován koordinátorem BOZP.

Ve věci potřeby zajištění plánu BOZP, koordinátora BOZP a ohlášení prací na OIP je dle PD vyhodnocení následující:

Činnost	Výsledek
Zajištění plánu BOZP	Ano
Zajištění koordinátora BOZP	Ano
Ohlášení prací na OIP	Ano

f) Úpravy pro bezbariérové využívání výstavbou dotčených staveb

Vzhledem k charakteru stavby nejsou bezbariérová využívání v projektové dokumentaci řešena.

g) Zásady pro dopravní inženýrská opatření

Stavbou dojde k výjezdům vozidel ze staveniště. Dopravní opatření po dobu výstavby je podrobněji popsáno v příložené části DIO.

Zásady pro výjezdy vozidel na komunikaci

V místech, kde budou vozidla vyjíždět do ulice, budou umístěna dopravním značením A 22 a E13 „Výjezd vozidel stavby“ ve vzdálenosti 35-80 m od výjezdu.

h) Stanovení speciálních podmínek pro provádění stavby - provádění stavby za provozu, opatření proti účinkům vnějšího prostředí při výstavbě apod.

Stavba nesmí být zahájena v době zvýšených průtoků, viz Povodňový plán obce. Průběh stavby včetně plánování je nutné provádět s ohledem na meteorologickou předpověď, zvláště pak v případě rizikových úseků v blízkosti nemovitostí. Řešení převádění vody a související protipovodňové ochrany v průběhu stavby je popsáno v Technické zprávě.

i) Postup výstavby, rozhodující dílčí termíny

Předpokládaný termín provádění stavby, věcné a časové vazby a související investice popisuje kapitola B.1 m).

Přípravné práce

Před započítím stavby bude doplněn havarijní a povodňový plán. HP a PP budou též odsouhlaseny příslušnými úřady. V souladu s dokladovou částí budou dotčení obyvatelé předem informováni o zahájení stavby. Zhotovitel předloží investorovi a projektantovi technologické předpisy zhotovitele, projektant a investor se k nim vyjádří.

Stavební práce

Po vybourání původních konstrukcí a provedení výkopů dojde ke geodetickému vytyčení stavby. Při jakýchkoliv pochybnostech a správnosti vytyčení, např. výškovým nebo polohovým nesrovnalostem, které mohou vzniknout např. v důsledku pochybení v původním zaměření pro projektovou dokumentaci, nebo v důsledku skutečností, které nemohly nebo nebyly během zpracování projektové dokumentace brány v potaz, bude vytyčení konzultováno s TDI stavby nebo AD stavby.

Dokončovací práce

Po skončení stavebních prací budou dočasně dotčené pozemky uvedeny do původního stavu a budou protokolárně předány majitelům.

B.9 Celkové vodohospodářské řešení

Vzhledem k charakteru stavby není vodohospodářské řešení předmětné.

Přílohy:

Příloha 1 – Plán kontrolních prohlídek stavby

Příloha 2 – Přehled právních předpisů

Příloha 1 – Plán kontrolních prohlídek stavbyStavba: **OPŠ 07/2021 – Jílovský potok Děčín – Jílové – 3.etapa**

(V následujícím textu je uveden návrh systému kontrolních prohlídek stavby, jenž bude závislý na mnoha faktorech např. klimatických podmínkách. Z tohoto důvodu je nutné připustit termínové posuny oběma směry závislé na postupu provádění prací.)

Datum zahájení:

Datum ukončení:

Předání a převzetí stavby:

Kontrolní prohlídky stavby budou svolávány a řešeny operativně dle průběhu stavby a potřeb objednatelem stavby. V případě nutnosti převzetí některých konkrétních prací, resp. konstrukcí (základové spáry, odsouhlasení materiálů apod.) budou svolávány operativně mimořádné kontrolní prohlídky. Ze všech kontrolních prohlídek bude vyhotoven záznam do stavebního deníku, ve kterém bude uvedeno, co bylo předmětem kontrolní prohlídky, s jakým výsledkem byla kontrolní prohlídka ukončena a opatření vyplývající z výsledku kontrolní prohlídky s vyjádřením dotčených účastníků stavby.

V rámci kontrolních prohlídek bude sledováno zejména:

- vytyčení stavby
- převedení vody
- použitý materiál
- základové spáry konstrukcí
- průběžné provádění prací

Závěrečné předání celé stavby:

Jednotlivé termíny budou doplněny stavebníkem v návaznosti na vydání stavebního povolení a výsledky výběrového řízení na zhotovitele stavby.

Příloha 2 – Přehled právních předpisů

Přehled závazných bezpečnostních předpisů ve stavebnictví a nařízení vztahujících se ke stavbě v posledním platném znění:

Zákony

1. Zákon č. 174/1968 Sb., o státním odborném dozoru nad bezpečností práce, ve znění zákona ČNR č. 159/1992 Sb., zákona č. 47/1994 Sb., zákona č. 71/2000 Sb. a zákona č. 124/2000 Sb.,
2. Zákon č. 133/1985 Sb., o požární ochraně
3. Zákon č. 20/1987 Sb., o státní památkové péči
4. Zákon č. 44/1988 Sb., o ochraně a využití nerostného bohatství (horní zákon)
5. Zákon č. 17/1992 Sb., o životním prostředí
6. Zákon č. 114/1992 Sb., o ochraně přírody a krajiny
7. Zákon č. 334/1992 Sb., o ochraně zemědělského půdního fondu
8. Zákon č. 200/1994 Sb., o zeměměřictví a o změně a doplnění některých zákonů souvisejících s jeho zavedením
9. Zákon č. 13/1997 Sb., o pozemních komunikacích
10. Zákon č. 458/2000 Sb., podmínkách podnikání a o výkonu státní správy v energetických odvětvích a o změně některých zákonů (energetický zákon)
11. Zákon č. 100/2001 Sb., o posuzování vlivů na životní prostředí a o změně některých souvisejících zákonů (zákon o posuzování vlivů na životní prostředí)
12. Zákon č. 541/2020 Sb., o odpadech
13. Zákon č. 254/2001 Sb., o vodách a související prováděcí předpisy
14. Zákon č. 127/2005 Sb., o elektronických komunikacích
15. Zákon č. 134/2016 Sb., o zadávání veřejných zakázek
16. Zákon č. 183/2006 Sb., o územním plánování a stavebním řádu (stavební zákon)
17. Zákon č. 262/2006 Sb. – zákoník práce
18. Zákon č. 309/2006 Sb. – zákon, kterým se upravují další požadavky bezpečnosti a ochrany zdraví při práci v pracovněprávních vztazích a o zajištění bezpečnosti a ochrany zdraví při činnosti nebo poskytování služeb mimo pracovněprávní vztahy (zákon o zajištění dalších podmínek bezpečnosti a ochrany zdraví při práci), ve znění novel.
19. Zákon č. 89/2012 Sb., občanský zákoník
20. Zákon č. 255/2012 Sb., o kontrole (kontrolní řád),
21. Zákon č. 256/2013 Sb., o katastru nemovitostí (katastrální zákon)
22. Zákon č. 224/2015 Sb., o prevenci závažných havárií způsobených vybranými nebezpečnými chemickými látkami nebo chemickými směsmi a o změně zákona č. 634/2004 Sb., o správních poplatcích, ve znění pozdějších předpisů, (zákon o prevenci závažných havárií)

Nařízení vlády

23. Nařízení vlády č. 352/2000 Sb., kterým se mění některé vyhlášky ministerstev a jiných správních úřadů,
24. Nařízení vlády č. 378/2001 Sb., kterým se stanoví bližší požadavky na bezpečný provoz a používání strojů, technických zařízení, přístrojů a nářadí,
25. Nařízení vlády č. 11/2002 Sb., kterým se stanoví vzhled a umístění bezpečnostních značek a zavedení signálů.
26. Nařízení vlády č. 361/2007 Sb., kterým se stanoví podmínky ochrany zdraví při práci,
27. Nařízení vlády č. 201/2010 Sb., kterým se stanoví způsob evidence, hlášení a zasílání záznamu o úrazu, poskytování osobních ochranných pracovních prostředků, mycích, čistících a dezinfekčních prostředků,

Vyhlášky

28. Vyhláška č. 50/1978 Sb., o odborné způsobilosti v elektrotechnice, ve znění vyhlášky č. 98/1982 Sb.,
29. Vyhláška č. 85/1978 Sb., o kontrolách, revizích a zkouškách plynových zařízení,

30. Vyhláška č. 18/1979 Sb., kterou se určují vyhrazená tlaková zařízení a stanoví některé podmínky k zajištění jejich bezpečnosti, ve znění vyhlášky č. 97/1982 Sb. a ve znění vyhlášky č. 551/1990 Sb.,
31. Vyhláška č. 19/1979 Sb., kterou se určují vyhrazená zdvihací zařízení a stanoví některé podmínky k zajištění jejich bezpečnosti, ve znění vyhlášky č. 552/1990 Sb.,
32. Vyhláška č. 21/1979, kterou se určují vyhrazená plynová zařízení a stanoví některé podmínky k zajištění jejich bezpečnosti, ve znění vyhlášky č. 554/1990 Sb.,
33. Vyhláška č. 48/1982 Sb., kterou se stanoví základní požadavky k zajištění bezpečnosti práce a technických zařízení, ve znění vyhlášky č. 601/2006 Sb. a ve znění vyhlášky č. 207/1991 Sb.,
34. Vyhláška č. 395/1992 Sb., kterou se provádí některá ustanovení zákona ČNR č. 114/1992 Sb., o ochraně přírody a krajiny
35. Vyhláška č. 471/2001 Sb., o technickobezpečnostním dohledu nad vodními díly
36. Vyhláška č. 498/2001 Sb., kterou se zrušují některé právní předpisy v oblasti bezpečnosti a ochrany zdraví při práci.
37. Vyhláška č. 590/2002 Sb., o technických požadavcích na vodní díla
38. Vyhláška č. 369/2004 Sb., o projektování, provádění a vyhodnocování geologických prací, oznamování rizikových geofaktorů a o postupu při výpočtu zásob výhradních ložisek
39. Vyhláška č. 407/2004 Sb., kterou ruší vyhláška č. 18/1978 Sb., kterou se stanoví požadavky na ochranu před výbuchy hořlavých plynů a par,
40. Vyhláška č. 499/2006 Sb., o dokumentaci staveb
41. Vyhláška č. 501/2006 Sb., o obecných požadavcích na využívání území
42. Vyhláška č. 503/2006 Sb., o podrobnější úpravě územního rozhodování, územního opatření a stavebního řádu
43. Vyhláška č. 601/2006 Sb., vyhláška Ministerstva práce a sociálních věcí a Českého báňského úřadu,
44. Vyhláška č. 268/2009 Sb., o obecných technických požadavcích na stavby
45. Vyhláška č. 398/2009 Sb., o obecných technických požadavcích zabezpečujících bezbariérové užívání staveb
46. Vyhláška č. 73/2010 Sb., kterou se stanoví vyhrazených elektrických technických zařízení, jejich zařazení do tříd a skupin a o bližších podmínkách jejich bezpečnosti (vyhláška o vyhrazených elektrických technických zařízeních), ve znění vyhlášky č. 73/2010 Sb.,
47. Vyhláška č. 216/2011 Sb., o náležitostech manipulačních řádů a provozních řádů vodních děl
48. Vyhláška č. 230/2012 Sb., kterou se stanoví podrobnosti vymezení předmětu veřejné zakázky na stavební práce a rozsah soupisu stavebních prací, dodávek a služeb s výkazem výměr
49. Vyhláška č. 180/2015 Sb., o pracích a pracovištích, které jsou zakázány těhotným zaměstnankyním, zaměstnankyním, které kojí, a zaměstnankyním-matkám do konce devátého měsíce po porodu, o pracích a pracovištích, které jsou zakázány mladistvým zaměstnancům, a o podmínkách, za nichž mohou mladiství zaměstnanci výjimečně tyto práce konat z důvodu přípravy na povolání (vyhláška o zakázaných pracích a pracovištích),

**Pro technickou část stavby pak platí především tyto normy:
ČSN česká technická norma**

50. ČSN 46 5332 Ochrana přírody. Půdy. Požadavky na ochranu úrodné vrstvy půdy při zemných pracích.
51. ČSN 72 1006 Kontrola zhutnění zemin a sypanin.
52. ČSN 72 1151 Zkoušení přírodního stavebního kamene. Základní ustanovení.
53. ČSN 72 1152 Odběr vzorků přírodního stavebního kamene.
54. ČSN 72 1153 Petrografický rozbor přírodního stavebního kamene.
55. ČSN 72 1176 Zkouška trvanlivosti a odolnosti kameniva proti mrazu.
56. ČSN 72 1191 Zkoušení míry namrzavosti zemin.
57. ČSN 73 0037 Zemní tlak na stavební konstrukce.
58. ČSN 73 0081 Ochrana proti korózi v stavebnictvě.
59. ČSN 73 0202 Geometrická přesnost ve výstavbě. Základní ustanovení.
60. ČSN 73 0205 Geometrická přesnost ve výstavbě. Navrhování geometrické přesnosti.
61. ČSN 73 0210-1 Geometrická přesnost ve výstavbě. Podmínky provádění. Část 1: Přesnost osazení.
62. ČSN 73 0212-1 Přesnost geometrických parametrů ve výstavbě. Kontrola přesnosti.
63. ČSN 73 0212-3 Geometrická přesnost ve výstavbě. Kontrola přesnosti. Část 3: Pozemní stavební objekty
- 64.
65. ČSN 73 0212-5 Geometrická přesnost ve výstavbě. Kontrola přesnosti. Část 5: Kontrola přesnosti stavebních dílců.
66. ČSN 73 0212-4 Geometrická přesnost ve výstavbě. Kontrola přesnosti. Část 4: Liniové stavební objekty.
67. ČSN 73 0212-6 Geometrická přesnost ve výstavbě. Kontrola přesnosti. Část 6: Statistická analýza a přejímka.
68. ČSN 73 0212-7 Geometrická přesnost ve výstavbě. Kontrola přesnosti. Část 7: Statistická regulace
69. ČSN 73 0420-1 Přesnost vytyčování staveb – Část 1: Základní požadavky.
70. ČSN 73 0420-2 Přesnost vytyčování staveb – Část 2: Vytyčovací odchylky.
71. ČSN P 73 0600 Hydroizolace staveb - Základní ustanovení.
72. ČSN 73 0802 Požární bezpečnost staveb. Nevýrobní objekty.
73. ČSN 73 1200 Názvoslovie v odbore betónu a betonárskych prác.
74. ČSN 73 1201 Navrhování betonových konstrukcí pozemních staveb
75. ČSN 73 1208 Navrhování betonových konstrukcí vodohospodářských objektů.
76. ČSN 73 1314 Zkušební metody pro stanovení vodního součinitele čerstvého betonu
77. ČSN ISO 1920-10 Zkoušení betonu – Část 10: Stanovení statického modulu pružnosti v tlaku
78. ČSN 73 1354 Stanovení pevnosti v tlaku mezerovitého betonu z pórovitého kameniva
79. ČSN 73 1318 Stanovení pevnosti betonu v tahu.
80. ČSN 73 1320 Stanovení objemových změn betonu.
81. ČSN 73 1322 Stanovení mrazuvzdornosti betonu.
82. ČSN 73 1323 Stanovenie hmotnosti zložiek betónu.
83. ČSN 73 1324 Stanovení ohrusnosti betonu.
84. ČSN 73 1326 Stanovení odolnosti povrchu cementového betonu proti působení vody a chemických rozmrazovacích látek
85. ČSN 73 1327 Stanovení sorbčních vlastností betonu.
86. ČSN 73 1328 Stanovení soudržnosti oceli s betonem.
87. ČSN 73 1332 Stanovení tuhnutí betonu.
88. ČSN 73 6133 Návrh a provádění zemního tělesa pozemních komunikací.
89. ČSN 74 3305 Ochranná zábradlí.
90. ČSN 73 2520 Drsnost povrchů stavebních konstrukcí.
91. ČSN 73 2578 Zkouška vodotěsnosti povrchové úpravy stavebních konstrukcí.
- 92.

93. ČSN 73 6006 Výstražné fólie k identifikaci podzemních vedení technického vybavení.
94. ČSN 75 0250 Zásady navrhování a zatížení konstrukcí vodohospodářských staveb.
95. ČSN 73 0120 Vodní hospodářství – Terminologie hydrotechniky
96. ČSN 75 0110 Vodní hospodářství – Terminologie hydrologie a hydrogeologie
97. ČSN 75 0000 Vodní hospodářství – Soustava norem ve vodním hospodářství – Základní ustanovení
98. ČSN 75 0101 Vodní hospodářství – Základní terminologie
99. ČSN 75 0250 Zásady navrhování a zatížení konstrukcí vodohospodářských staveb
100. ČSN 75 0255 Výpočet účinků vln na stavby na vodních nádržích a zdržích
101. ČSN 75 1400 Hydrologické údaje povrchových vod
102. ČSN 75 2120 Kilometráž vodních toků a nádrží
103. ČSN 75 3415 - Ochrana vody před ropnými látkami. Objekty pro manipulaci s ropnými látkami a jejich skladování
104. ČSN 75 3418 - Ochrana povrchových a podzemních vod před znečištěním při dopravě ropy a ropných látek silničními vozidly

ČSN EN evropská norma zavedená do soustavy ČSN

- 105. ČSN EN 933 Zkoušení geometrických vlastností kameniva
- 106. ČSN EN 932 Zkoušení všeobecných vlastností kameniva.
- 107. ČSN EN 13 043 Kamenivo pro asfaltové směsi a povrchové vrstvy pozemních komunikací, letištních a jiných dopravních ploch
- 108. ČSN EN 12620 Kamenivo do betonu
- 109. ČSN EN 13139 Kamenivo pro malty
- 110. ČSN EN 13242 Kamenivo pro nestmelené směsi a směsi stmelené hydraulickými pojivy pro inženýrské stavby a pozemní komunikace
- 111. ČSN EN 13055 Pórovité kamenivo
- 112. ČSN EN 13450 Kamenivo pro kolejové lože
- 113. ČSN EN 1990 Eurokód: Zásady navrhování konstrukcí
- 114. ČSN EN 1991 Eurokód 1: Zatížení konstrukcí
- 115. ČSN EN 13670 Provádění betonových konstrukcí
- 116. ČSN EN 1997 Eurokód 7: Navrhování geotechnických konstrukcí
- 117. ČSN EN 206 Beton - Specifikace, vlastnosti, výroba a shoda
- 118. ČSN EN 12390 Zkoušení ztvrdlého betonu
- 119. ČSN EN 13294 Výrobky a systémy pro ochranu a opravy betonových konstrukcí - Zkušební metody - Stanovení doby tuhnutí
- 120. ČSN EN 13295 Výrobky a systémy pro ochranu a opravy betonových konstrukcí - Zkušební metody - Stanovení odolnosti proti karbonataci.
- 121. ČSN EN 1996 Eurokód 6: Navrhování zděných konstrukcí.
- 122. ČSN EN 13670 Provádění betonových konstrukcí.
- 123. ČSN EN 1993 Eurokód 3: Navrhování ocelových konstrukcí
- 124. ČSN EN 1008 Záměsová voda do betonu - Specifikace pro odběr vzorků, zkoušení a posouzení vhodnosti vody, včetně vody získané při recyklaci v betonárně, jako záměsové vody do betonu
- 125. ČSN EN 1090 Provádění ocelových konstrukcí a hliníkových konstrukcí
- 126. ČSN P ENV 13670 Provádění betonových konstrukcí
- 127. ČSN P ENV 206 Beton – Specifikace, vlastnosti, výroba a shoda
- 128. ČSN EN 13251 Vlastnosti požadované pro použití v zemních stavbách, základech a opěrných konstrukcích
- 129. ČSN EN 13252 Vlastnosti požadované pro použití v odvodňovacích systémech
- 130. ČSN EN 13253 Vlastnosti požadované pro použití ve vnějších systémech na ochranu proti erozi

TNV odvětvová technická norma pro vodní hospodářství

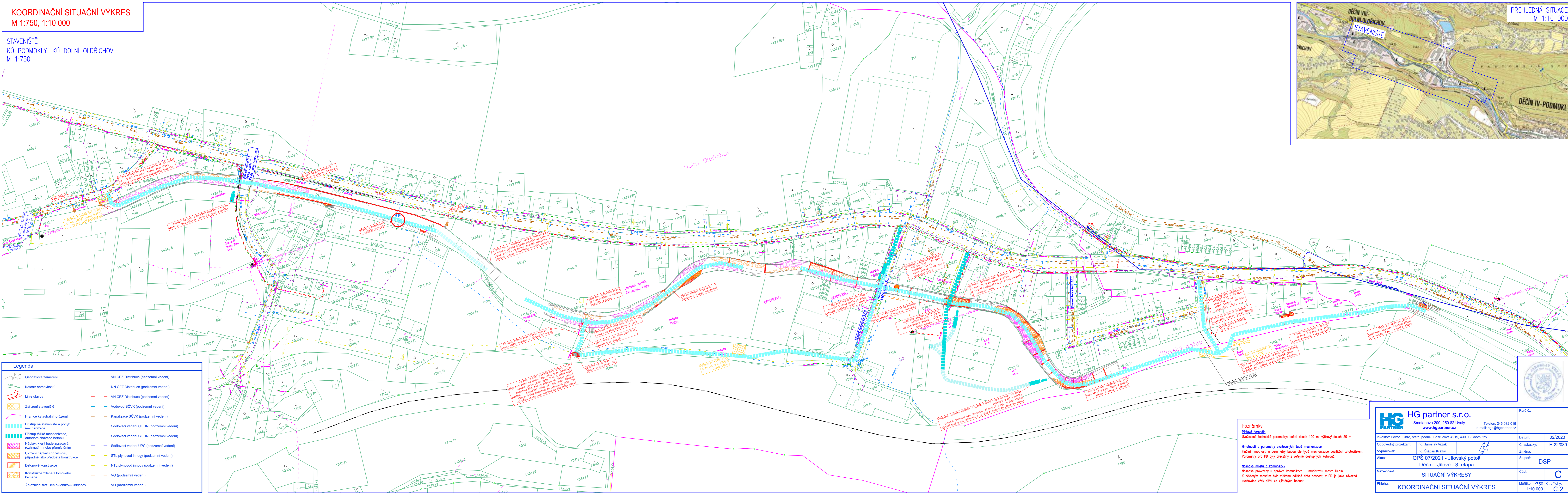
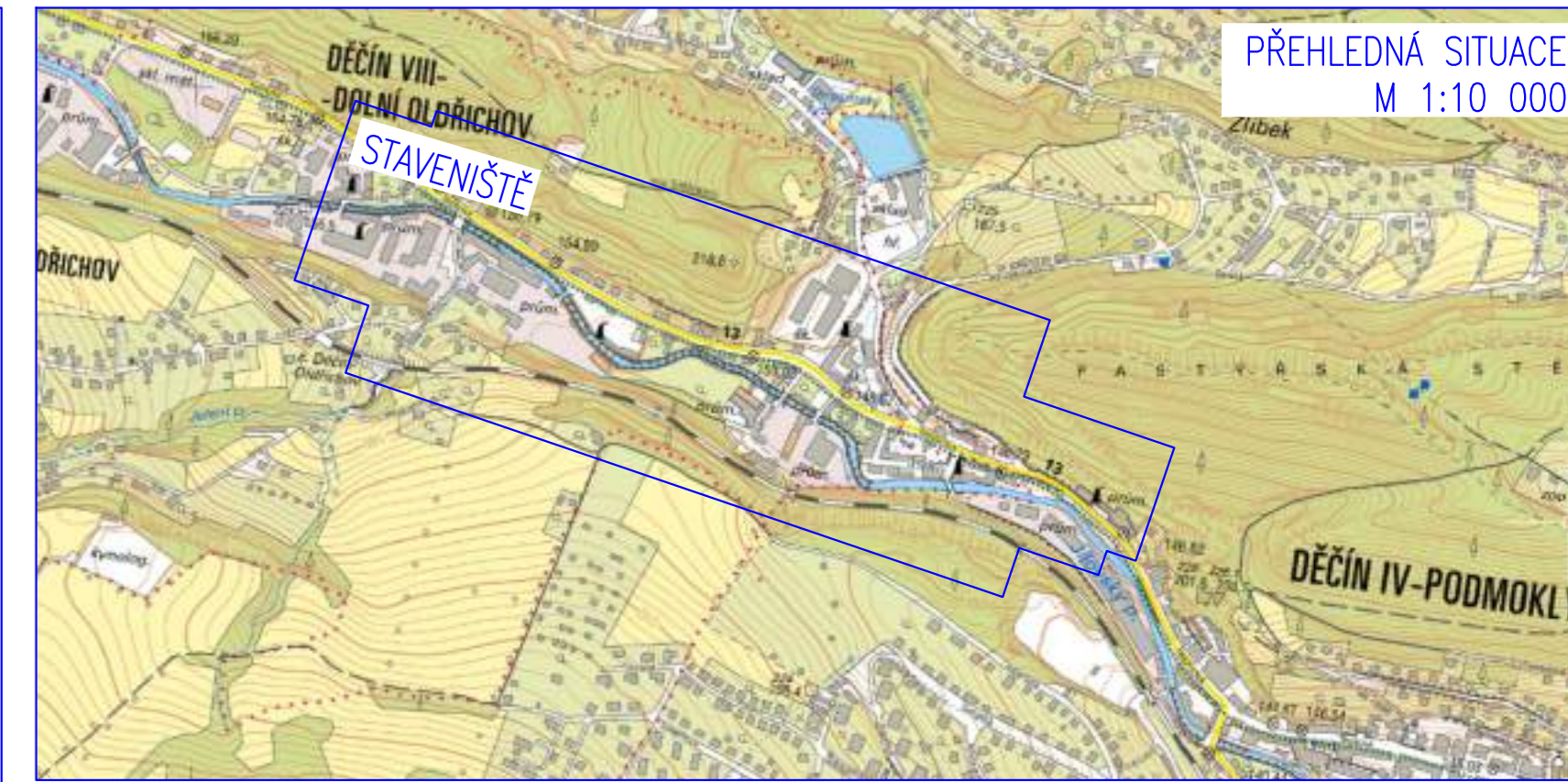
- 131. TNV 75 2131 Odběrné a výpustné objekty na vodních tocích
- 132. TNV 75 2925 Provoz a údržba vodních toků
- 133. TNV 75 2931 Povodňové plány
- 134. TNV 75 0910 Dovolené průsaky uzávěrů vodních děl
- 135. TNV 75 2102 Úpravy potoků
- 136. TNV 75 2103 Úpravy řek

Cizí normy

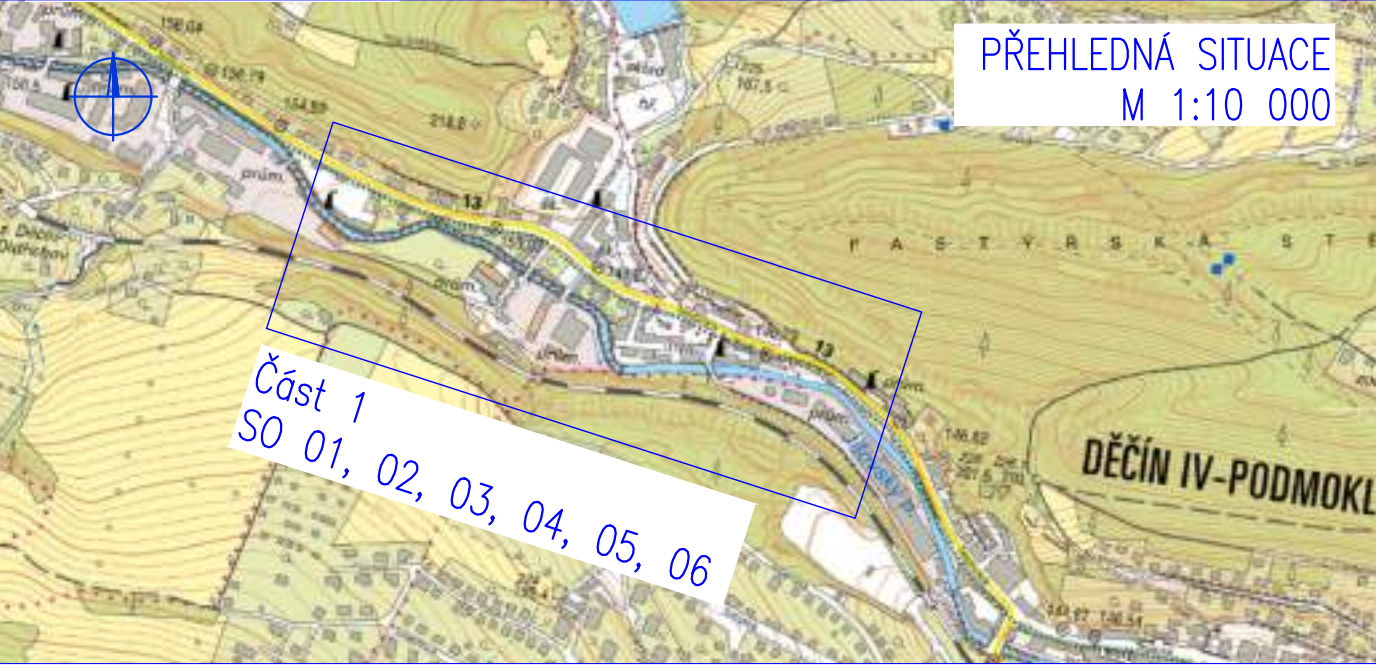
- 137. DIN 18 541 Termoplastické vodotěsné ucpávky pro těsnění spár betonových konstrukcí.

ČSN ISO mezinárodní norma zavedená do soustavy ČSN**ČSN IEC převzatá mezinárodní norma**

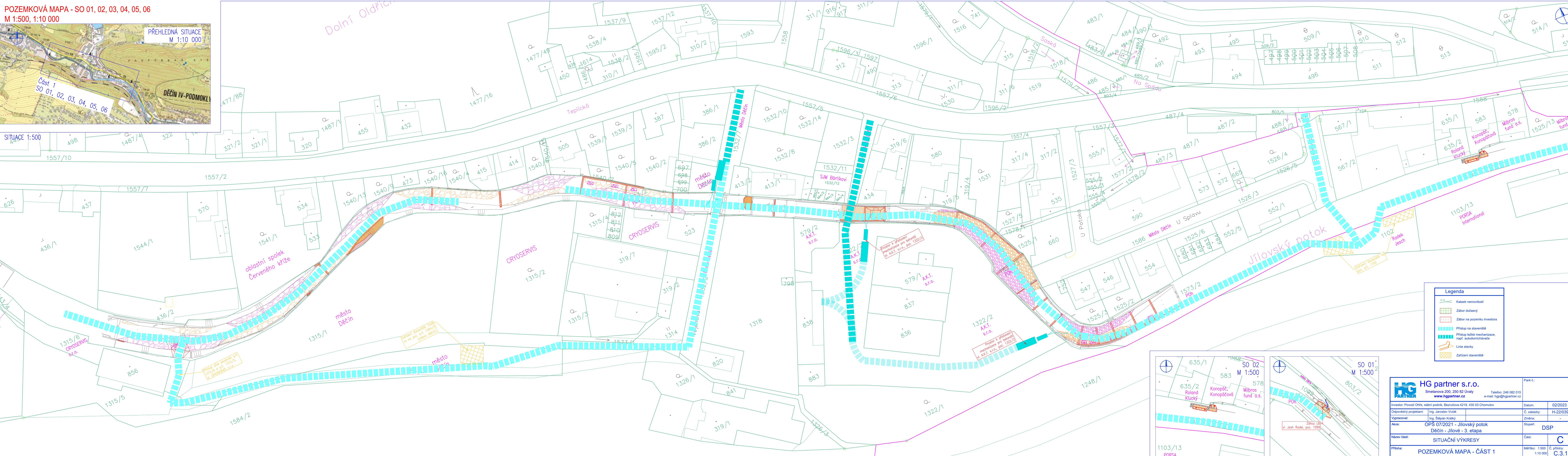
STAVENIŠTĚ
KÚ PODMOKLY, KÚ DOLNÍ OLDŘICHOV
M 1:750



POZEMKOVÁ MAPA - SO 01, 02, 03, 04, 05, 06
M 1:500, 1:10 000

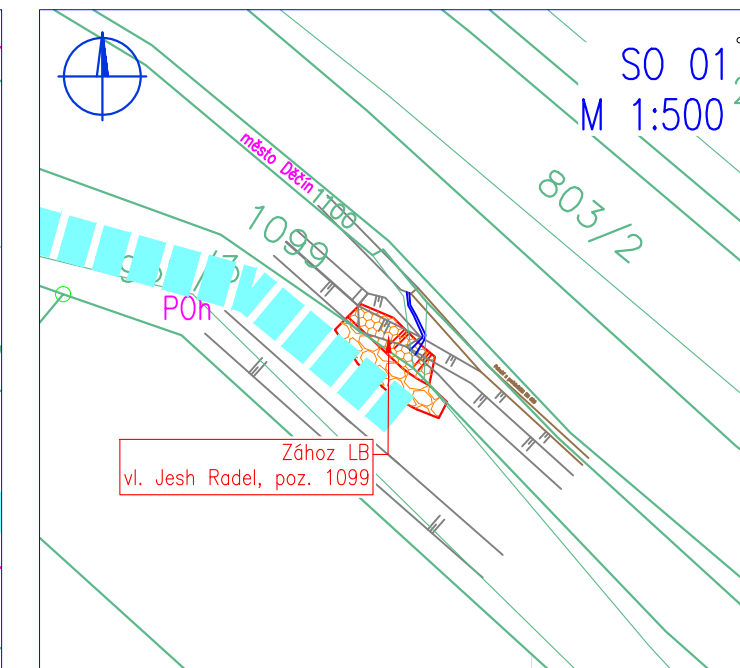
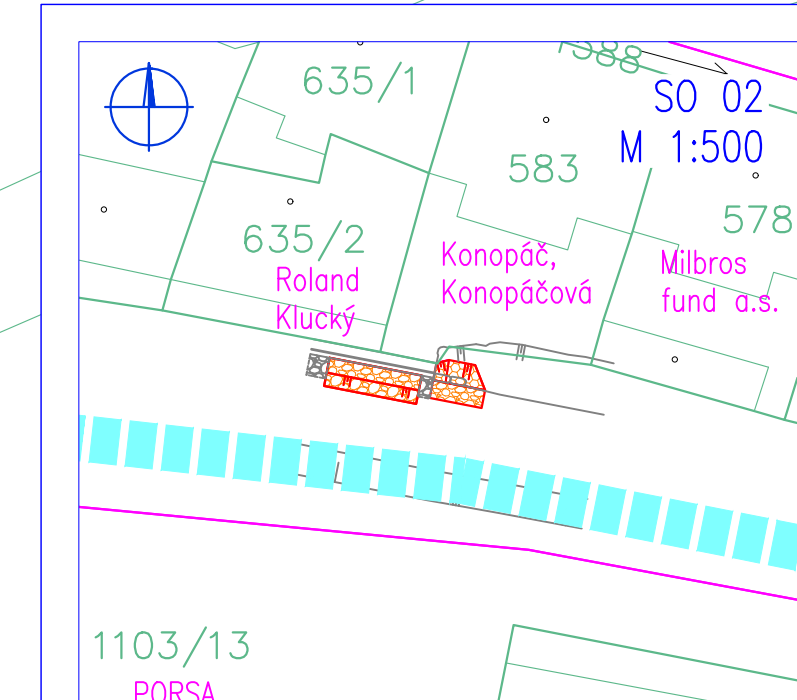


SITUACE 1:500



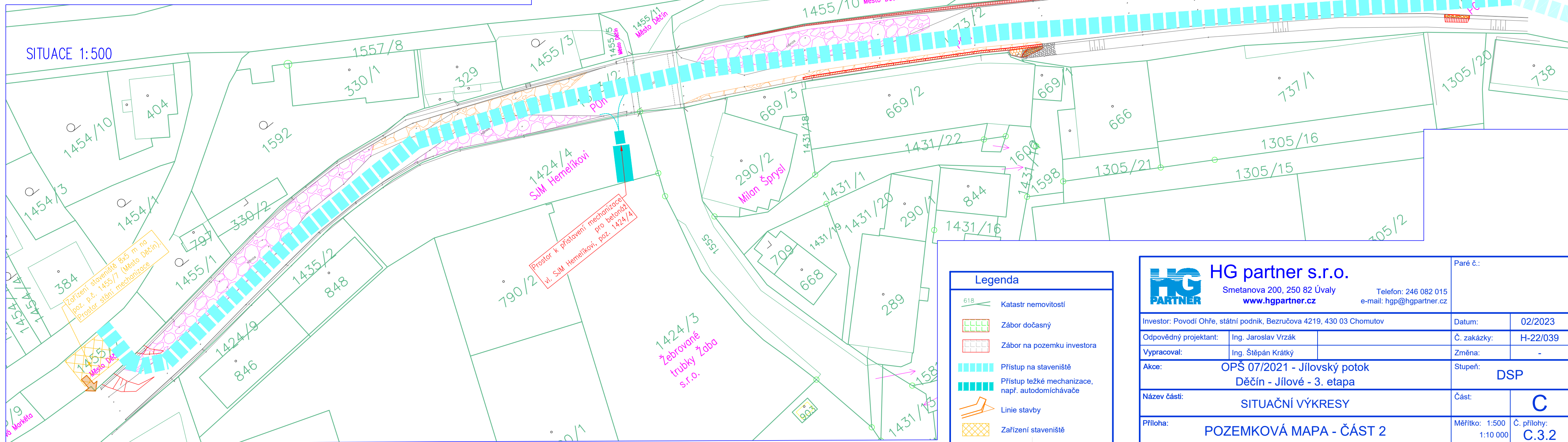
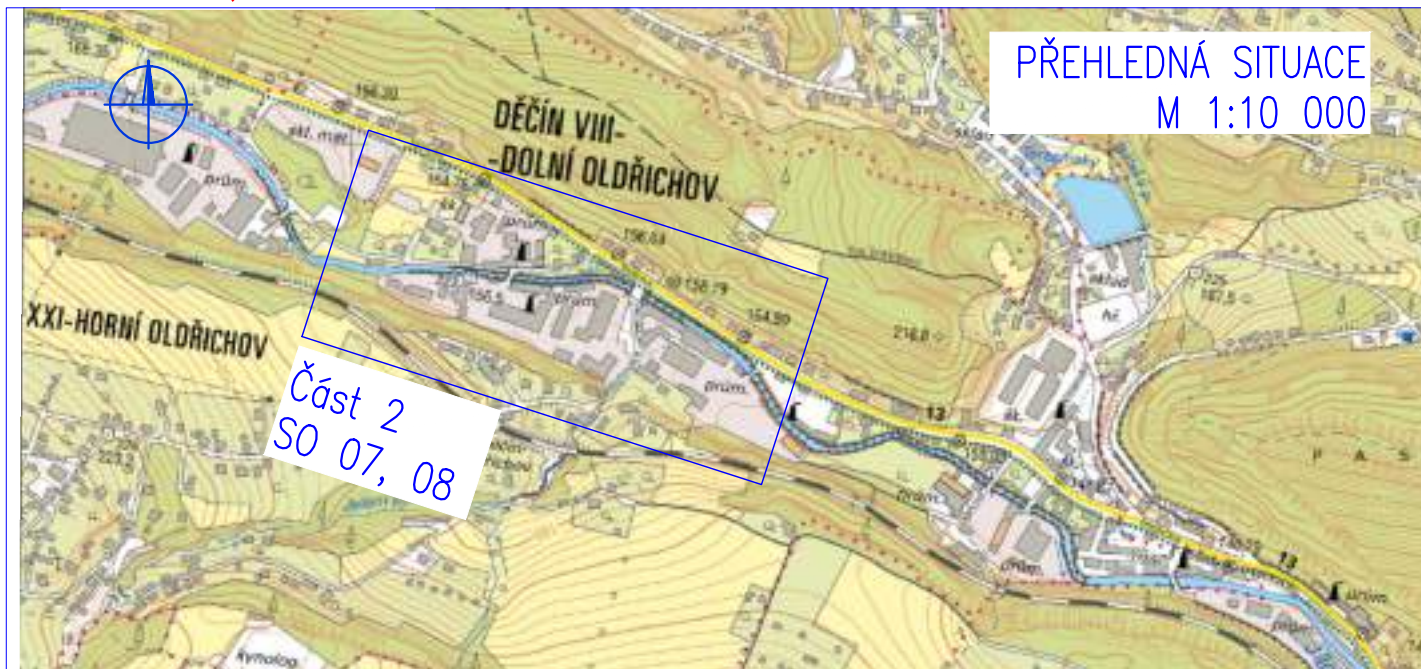
Legenda

- Katastr nemovitostí
- Zábor dočasný
- Zábor na pozemku investora
- Přístup na staveniště
- Přístup těžké mechanizace, např. autodomkovače
- Linie stavby
- Zařízení staveniště



HG partner s.r.o. Smetanova 200, 250 82 Úvaly www.hgpartner.cz		Pare č.:	
Investor: Povodí Ohře, státní podnik, Bezručova 4219, 430 03 Chomutov		Datum: 02/2023	
Odpovědný projektant: Ing. Jaroslav Vrzák		Č. zakázky: H-22/039	
Výpracoval: Ing. Štěpán Králík		Změna: -	
Akce: OPS 07/2021 - Jilovský potok Děčín - Jilové - 3. etapa		Stupeň: DSP	
Název části: SITUACNÍ VÝKRESY		Část: C	
Příloha: POZEMKOVÁ MAPA - ČÁST 1		Měřítko: 1:500 1:10 000 Č. přílohy: C.3.1	

M 1:500, 1:10 000





		HG partner s.r.o. Smetanova 200, 250 82 Úvaly www.hgpartner.cz		Telefon: 246 082 015 e-mail: hgp@hgpartner.cz		Paré č.:	
Investor: Povodí Ohře, státní podnik, Bezručova 4219, 430 03 Chomutov						Datum:	02/2023
Odpovědný projektant:	Ing. Jaroslav Vrzák				Č. zakázky:	H22-039	
Vypracoval:	Ing. Štěpán Krátký				Změna:	-	
Akce:			OPŠ 07/2021 – Jílovský potok Děčín – Jílové – 3.etapa			Stupeň: DSP/DPS	
Název části:			DOKUMENTACE OBJEKTŮ			Část:	D
Příloha:			TECHNICKÁ ZPRÁVA			Měřítko:	Č. přílohy: D.1
						-	

D Technická zpráva (Dokumentace stavebního nebo inženýrského objektu)

Obsah

D.1.1	Architektonicko-stavební řešení.....	2
D.1.2	Stavebně-konstrukční řešení	2
D.1.3	Požárně bezpečnostní řešení.....	12
D.1.4	Technika prostředí staveb.....	12
D.1.5	Dokumentace technických a technologických zařízení.....	13

D.1.1 Architektonicko-stavební řešení

Jedná se z velké části o uměle vytvořené koryto, v březích opevněné zdmi, nebo jinými pevnými konstrukcemi. Místy je dno stabilizováno příčnými prahy betonovými. V úsecích, kde betonové prahy chybí je znatelné zahloubení dna. Zahloubení koryta je viditelné na břehových konstrukcích, které již byli opakovaně zajišťovány betonovými prahy. Koryto v řešeném úseku vede intravilánem, na březích se nachází obytné budovy a průmyslové areály.

Hlavním cílem stavby je zajistit poškozené konstrukce před dalším rozvojem poškození a hrozícímu poškození přilehlých lidských obydlí. Konkrétně se jedná ve velké míře o zajištění výmolů, dozdivání poškozených částí a spárování. Dále bude koryto doplněno o příčné prahy, které zabrání dalšímu zahlubování koryta. Součástí řešení je také distribuce naplaveného materiálu s cílem zachovat přirozeně vzniklé vodní prostředí za podmínek zachování kapacity koryta.

Stavba nevyžaduje členění na technická a technologická zařízení. Dělení na stavební objekty je následující:

- SO 01 – Opevnění soutoku**
- SO 02 – Opevnění u čp. 177/113**
- SO 03 – Opevnění u AKT**
- SO 04 – Náplavy u AKT**
- SO 05 – Opevnění u zahr. kolonie**
- SO 06 – Náplavy u zahr. kolonie**
- SO 07 – Opevnění nad CRYOSERVISEM**
- SO 08 – Náplavy nad CRYOSERVISEM**

D.1.2 Stavebně-konstrukční řešení

Kapitola stavebně-konstrukční řešení popisuje koncepci řešení stavby, jednotlivé použité konstrukce, technologické postupy a jednotlivé úseky stavby.

a) Koncepce řešení stavby

Rozsah řešeného území

Rozsah vychází z investičního záměru z 2021, kdy byly na základě podkladu od investora jednotlivá poškození procházena a rozdělena do jednotlivých etap podle možnosti ucelení a priorit. Škody na konstrukcích, které nejsou v majetku investora, nejsou řešeny.

Přístupy a přesuny materiálů v rámci stavby

Charakter koryta a blízkého okolí umožňuje sjezd v několika málo místech trasy. Kde to podmínky umožňují, bude materiál k místu určení dopravován z břehu, tak aby byl minimalizován pojezd dnem koryta.

Zjištěný stav

V rámci pochůzek a průzkumných prací v lokalitě byly v několika místech, zvláště pak v nárazových březích oblouků, zjištěny výrazné výmoly indikující silnou erozi materiálu ve dně koryta a jeho odnos. V důsledku těchto vlivů došlo ke vzniku výmolů ve dně, resp. vzniku výmolů v patě nárazových břehů, přičemž na základě tvaru stávajících základů zdí lze odhadnout, že výmoly zasahují oproti původní niveletě dna do hloubky přesahující 1,00 m.

V řadě míst lze pozorovat dřívější stavební zásahy spočívající v provedení podélných základových pasů. Tyto pasy zajistily zahloubení základové spáry, nicméně v řadě míst nevyřešily trvale problém a dnes i základový pas trpí v úrovni základové spáry kavernami – základy zdí jsou podemleté.

V řadě míst lze naopak pozorovat stabilní úseky, a to zvláště v návaznosti na zachovalé příčné prahy.

PD proto přistupuje k řešení úseku ve snaze řešit příčiny a zároveň reflektovat zjištění ze stávajícího stavu, kdy pouhé základové pasy problém neřeší a je nutné zajistit stabilizaci dna v podélném směru, tzn. provedení příčných prahů.

Postup provádění prací

Dle konzultace se zástupci AOPK České Středohoří bude postup prací probíhat po směru proudu. Úsek bude rozdělen na 4 části. Práce nebudou probíhat na více částech na jednou. Fázování dle SO je následující:

1. SO 07, SO 08 – km 0,577-0,905
2. SO 06, SO 05 – km 0,243-0,513
3. SO 04, SO 03 – km 0,000-0,219
4. SO 02, SO 01

Druh kamene

V místě dozdivání původních konstrukcí bude druh kamene přizpůsoben stávajícím konstrukcím. V místě nových konstrukcí bude druh kamene žula. Použitý kámen bude vhodný pro vodní stavby.

b) Navržené konstrukce

Během výstavby dojde k provedení následujících konstrukcí a souvisejících prací/postupů:

Stavební konstrukce:

[Betonové předpaty](#)

[Záhozové předpaty](#)

[Příčné prahy zděné](#)

[Příčné prahy železobetonové](#)

[Balvanitý skluz](#)

[Obnova kamenné dlažby](#)

[Kamenná rovnanina na přítoku Jeleního potoka](#)

Související a ostatní konstrukce:

[Stupadla](#)

[Dozdivání lokálně poškozených konstrukcí](#)

[Ochranná dočasná hrázka](#)

Technologické postupy

[Spárování](#)

Další

[Práce s naplaveným materiálem](#)

Stavební konstrukce

[Betonové předpaty](#)

Betonové předpaty jsou navrženy v místech, kde bylo zaznamenáno porušení ve formě kaverny v patě zdi, které ohrožují stabilitu konstrukce. V rámci předpaty bude zajištěna betonová výplň vzniklé kaverny a ochrana před obrušováním stávající konstrukce.

Předpata je navržena min. hl. 0,8 m, v místech výmolů bude předpata provedena na vyplavené dno. Stávající převíslá konstrukce nad výmol bude průběžně podpírána dřevěnými trámy. Šířka předpaty je 0,4 m. Bude použit prostý beton C30/37 XF4, XC3 XA1. Pod předpatu bude proveden šterkový podsyp fr. 32-63 mm a podkladním betonem C12/16.

V místě výmolu je uvažováno s atypickým tvarem bednění na rozhraní dilatačních spár. Bednění bude uzpůsobeno tvaru výmolu.

Dilatační spára bude tvořena vnitřním těsnícím pásem, extrudovaným polystyrenem tl. 20 mm v celé ploše spáry a na krajích těsnícím tmelařským profilem. Závěrem bude spára opatřena trvale pružným tmelem. Délka dilatačních úseků byla navržena 1,5 m.

Záhozové předpaty

Použití nového materiálu

V nejvíce namáhaných úsecích bylo po dohodě s investorem navrženo použití nového kamene z důvodu zajištění požadovaného rozměru. Použit bude lomový kámen ds 500 mm, hmotnost zrna cca 200 kg. Použitý kámen bude certifikovaný jako kámen vhodný pro vodní stavby v souladu s ČSN EN 13383-1 a ČSN EN 13383-2. Materiál čedič. Kámen bude ukládán tak, aby tvořil pevnou kompaktní konstrukci. Nebude použit plochý kámen. Kámen ukládán na štět. Finálně bude provedeno prosypání jemnějším materiálem z místních zdrojů z náplavů.

Použití materiálu z náplavu

V případě použití místního náplavu do záhozové předpaty bude provedeno třídění kamene. Bude dbán důraz, aby kámen byl co největšího dostupného rozměru. Kámen bude ukládán do formy pevné kompaktní konstrukce. Finálně bude provedeno prosypání jemnějším materiálem z náplavů.

Příčné prahy zděné z LK na MC

Jedná se o prahy navržené v přírodnější části trasy, zároveň se jedná o úsek se špatnou dostupností betonového mixu.

Bourací a výkopové práce

Nejprve proběhne výkop do požadovaného tvaru. Horizontální základová spára bude urovňována a zhuťněna na hodnotu 95 % PS. Z plochy základové spáry budou odstraněny kameny o velikosti přesahující průměr 50-80 mm. Není žádoucí provádět výkopové práce pod navrženou niveletu základu zdiva, resp. vyrovnávací podsypové vrstvy, a to z důvodu zamezení nerovnoměrného sedání konstrukce a snahy o zachování původních přirozeně zhuťněných (konsolidovaných) vrstev zemin pod navrženou konstrukcí. V případě úseků, kde výmol zasahuje dnem pod úroveň základové spáry, bude dno doplněno štěrkem či říčním štěrkopískem.

Ve svazích bude práh navazovat na stávající dlažbu, která bude v rozsahu paty ve dně koryta rozebrána. Částečné odbourání dlažby bude zasahovat i do části dlažby ve svahu.

Vyzdívání konstrukce

Po dokončení výkopových prací bude provedena vyrovnávací vrstva ze štěrku fr. 32-64 tl. 0,10 m. Štěrkový podsyp bude zhuťněn na hodnotu 95 % PS (základová spára tak bude zhuťněna podruhé). Dále dojde k vyzdění prahu z lomového kamene na MC 30. Práh bude šířky dle koryta, výšky 0,80 m (v případě výmolu bude hloubka prahu uzpůsobena na rostlé dno), tloušťky 0,60 m. Přelivná hrana prahu bude provedena do střelky s níže položenou částí v prostřední části pro převod průtoku v období sucha.

Při zdění je nutno maltu ve svislých styčných spárách pečlivě hutnit. Styčné spáry ve vrstvách zdiva nad sebou se musí střídát. Šířka lícních spár nesmí být větší než 40 mm a menší než 15 mm. Lícní spáry se nesmějí klínovat menšími kameny (tyto kameny by se vlivem klimatických jevů uvolnily).

Tloušťka lomového kamene pro zdivo bude nejméně 250 mm, nejvýše 300 mm, ostatní rozměry nejméně 250 mm, nejvýše 600 mm. Použité kameny nesmí obsahovat především na lícové straně praskliny či jiné prostorové poškození, kde by se mohla zadržovat voda. Použit bude kámen certifikovaný jako kámen vhodný pro vodní stavby.

Vlastní zdění bude probíhat následovně: Před nanesením malty se kámen očistí od prachu a hrubých nečistot a řádně navlhčí vodou. Jednotlivé kameny musí být dobře vázány správným rozdělením běhounů a vazáků (při střídání vazáků s běhouny má na dva běhouny připadat nejméně jeden vazák. Hloubka vazáku je doporučena nejméně 1,5násobek výšky vrstvy, hloubka běhounu bude nejméně rovná výšce vrstvy. Kameny musí být kladeny tak, aby výška kamene nepřesahovala kratší rozměr základny. V koruně zdi a na ohrožených hranách a plochách se musí osazovat vybrané větší kameny. Mezi rovinami povrchu jednotlivých sousedících kamenů na líci nesmí být odsazení větší než 20 mm. Na líci bude konstrukce vyspárována.

Prahy budou kotveny do břehových konstrukcí pomocí trnů z nerez. Oceli. Podrobný popis viz samostatný odstavec této části.

Příčné prahy železobetonové

Převážná část prahů jsou navrženy jako železobetonové. Práh bude proveden v přirozeném tvaru s kynetou v prostřední části. Kyneta bude zahloubena o cca 15 cm. Práh bude vyztužen ocelářskou výztuží B500 s krytím 50 mm.

U prahů s konstantní výškou 0,65-0,8 m bude vyztužení provedeno KARI sítí 8x150x150, síť bude ohnuta do tvaru U, čímž bude zajištěno vyztužení ve spodní části a stranách. V koruně bude síť seříznuta do požadovaného tvaru a sepnuta sponou.

V úsecích s proměnlivou hloubkou v místech výmolů bude po stranách provedena výztuž pomocí KARI sítí 8x150x150. Síť bude sepnuta v koruně i základu sponou.

Šířka prahu je navržena na 0,6 m, beton C30/37 XF4 XC3 XA1.

Prahy bude v krajích kotveny do břehových konstrukcí, popis viz. samostatná kapitola. Bylo posouzeno, že úspornější bude varianta s ukládáním KARI sítí na výšku.

Kotvení příčných prahů

Nové prahy ŽB i zděné z LK na MC budou v krajích kotveny do stávajících konstrukcí. Do stávající konstrukce budou navrtány otvory pro zapuštění kotvicích trnů z oceli pr. 12 mm. Trny budou vlepeny na chemickou maltu. Délka trnů je 300 mm. Na konstrukci prahu jsou uvažovány celkem 3 ks trnů na jednu stranu.

Balvanitý skluz – SO 03, příloha dok. D.10

Stávající betonový stupeň bude nahrazen balvanitým skluzem. V dopadišti stupně je v současném stavu kaverna v patě PB zdi. Dále dno celkově zahloubené. Skluz je navržen v podélném sklonu 1:20 (5%) s přirozeným miskovitým tvarem dna. Na základě požadavku AOPK a odsouhlasení investorem bude povrch dna skluzu proveden se zvýšenou drsností. Odchylka mezi povrchy jednotlivých kamenů bude cca 300 mm. Pod skluzem bude proveden tlumící tůň, která bude nahrazovat stávající tůň v dopadišti a vytvářet tak podmínky pro život vod. Organismů v době nízkých vodních stavů. Do skluzu je uvažován nový kámen.

Dno skluzu

Stávající konstrukce bet. Stupně bude ponechána jako závěrný práh skluzu. V místě stávajícího dopadiště bude provedeno odstranění nevhodných jemnozrnných materiálů a na základovou spáru bude provedeno dorovnání dna místním materiálem z náplavu (fr. Orientačně 16-128 mm). Na urovnané dno bude proveden štěrkopískový podsyp fr. 16-32 mm z nového materiálu. Na podsyp bude provedena kamenná rovinanina.

U kamenné rovinaniny skluzu se předpokládá strojní provedení z lomového kamene na upravenou základovou spáru a zhuštěnou drenážní, filtrační a vyrovnávací vrstvu štěrkopísku fr. 16-32 tloušťky 100 mm. Kameny budou použity neopracované, nelze použít valouny, budou vybrány kusy s vhodnou plochou pro líc, kameny nesmí být kladeny na plocho. Kameny budou ukládány tak, aby v příčném směru byla v rámci konstrukce prohlubeň ve střední části, zároveň aby odchylka kamenů na líci byla cca 300 mm. Je vhodné pro konstrukci skluzu nepoužívat plochý kámen. Spáry mezi jednotlivými kameny by měly být šíře 50-150 mm, v jednom místě se nesmí stýkat více než 3 spáry. V rámci zdrsnění kameny vyčnívající bude z horního okraje intervalu použité hmotnosti. V patě skluzu bude proveden příčný ŽB práh. Na práh bude navazovat tlumící objekt v charakteru opevněné tůně. Tůň bude oproti dnu zahloubena o cca 400 mm, charakter konstrukce tůně bude shodný s konstrukcí skluzu. Tůň bude zakončena příčným ŽB prahem. ŽB prahy skluzu a tůně budou provedeny s korunou ve tvaru střelky. Po uložení velkých kamenů bude provedeno doplnění spár drobnějším kamenivem, lze využít kámen z původní konstrukce. Doklínování mezer bude provedeno v každém prázdném prostoru jedním kamenem, nikoliv několika menšími. Doklínování bude provedeno pomocí palice, kterou budou drobnější kameny do spár pevně vsazeny.

V patě PB bude podél konstrukce skluzu provedena betonová předpata v rámci níž bude zajištěna kaverna v patě PB zdi.

Obnova kamenné dlažby

Obnova dlažby je navržena v místě částečně porušené a odplavené konstrukce. Kamenná dlažba bude provedena do betonového lože se spárováním. V patě bude provedena patka zděná z lomového kamene na MC.

Ve vzdálenosti m od krajního líce potrubí bude svah opevněn kamennou dlažbou do betonu. Výška opevnění bude dle okolní kamenné rovininy, tj. 1,5 m. Dlažba bude provedena do vrstvy zavlhlého betonu C30/37 XF4 XC3 XA1. Beton bude kladen cca ve vrstvě tl. 300 mm, do zavlhlého betonu bude vtlačován kámen dlažby. Vytlačená směs bude upěchována tak, aby zůstala volná spára do úrovně 70-100 mm pod horní hranu kamene. Výsledná tloušťka samotného betonového podkladu bude min. 200 mm. Dlažba bude provedena v tl. 350 mm z lomového kamene vhodného pro vodní stavby, např. ze žuly nebo čediče. Sklon líce dlažby bude 1:1,5. Jednotlivé kameny se ukládají tak, aby spáry byly široké průměrně 20 mm, nejvýše 40 mm, a aby kameny tvořily v dlažbě dobrou vazbu bez průběžných spár. Je-li kámen méně ložný, lze připustit ojediněle i spáry větší.

Kamenná rovinina na přítoku Jeleního potoka, příloha dok. D.14

Na přítoku Jeleního potoka (krytý profil) bude provedeno odbourání poškozené konstrukce břehu a odbourání betonové části dna do požadovaného tvaru. Břehová konstrukce bude obnovena do oblouku za účelem snížení nárazové plochy. Dno mezi přítokem a Jílovským potokem bude vyrovnáno kamennou rovininou zapřenou do pokračující betonové předpaty z úseku výše a navázané na stávající předpatu úseku níže. U kamenné rovininy je navrženo strojní provedení z lomového kamene na upravenou základovou spáru a zhutněnou drenážní, filtrační a vyrovnávací vrstvu šterkopisku tloušťky 100 mm fr. 0-32. Kameny budou použity neopracované, nelze použít valouny, budou vybrány kusy s vhodnou plochou pro líc, kameny nesmí být kladeny na plocho. Kameny budou v příčném tvaru do přirozeného miskovitého tvaru. Konstrukce rovininy bude provedena v tloušťce 0,50 m, použit bude lomový kámen ds 500 mm, hmotnost zrna cca 200 kg. Použitý kámen bude certifikovaný jako kámen vhodný pro vodní stavby v souladu s ČSN EN 13383-1 a ČSN EN 13383-2. Materiál čedič.

Po uložení velkých kamenů bude provedeno doplnění spár drobnějším kamenivem, lze využít kámen z původní konstrukce. Doklínování mezer bude provedeno v každém prázdném prostoru jedním kamenem, nikoliv několika menšími. Doklínování bude provedeno pomocí palice, kterou budou drobnější kameny do spár pevně vsazeny.

Související a ostatní konstrukce:

Stupadla, příloha dok. D.9

Jedná se o zajištění trvalého přístupu v místě branky do koryta z poz. p.č. 1322/2. Stupadla budou osazena do stávající zdi.

Před osazením stupadel bude provedena kompletní obnova spárování zdi, včetně očištění tlakovou vodou a s odstraněním vegetace. Bude preferován výrobce stupadel se systémem hmoždinek pro zabudování stupadel do předvrtaných otvorů v pevné ploše. Stupadla budou použita kramlová s ocelovým jádrem pr. 25 mm s PE povlakem dle ČSN 13101. Stupadla budou zabudována do stěny min. 100 mm. V místě nástupu bude na kolmou zeď osazeno madlo z 1 ks stupadla.

Dozdívání lokálně poškozených konstrukcí

Místa s lokálně chybějícím kamenem v konstrukcích budou zaplněna novými kameny. Nejprve bude provedeno odstranění uvolněných kamenů a degradovaných částí. Bude provedeno očištění tlakovou vodou 200-300 bar. Následně bude provedeno doplnění nového lomového kamene do konstrukcí na cementovou maltu s vyspárováním. Druh kamene bude uzpůsoben stávající konstrukci (žula nebo čedič).

V km 0,577 bude provedena oprava lokálního poškození ve formě kaverny v rubové části zdi s předpokládanou sanací nízkotlakou injektáží.

Bude provedeno odstranění poškozeného kamene konstrukce a kaverna bude očištěna tlakovou vodou od degradovaného a usazeného materiálu. Následně bude uložen nový kus kamene

vhodného na cementovnou maltu. Rozměr kamene 300 výška x 500 šířka x 400 hloubka v mm. Líc konstrukce s novým kamenem bude vyspárován včetně obnovy navazujících poškozených spár. Následně bude provedena sanace rubové části konstrukce zdi dodatečnou výplňovou injektáží cementové směsí. Sanační plošnou injektáž zdiva lze zahájit minimálně 48 hodin po dokončení hloubkového spárování. Injektáž bude prováděna z líce zdi.

Vrty sanační injektáže jsou navrženy na 2 místech ve spárách v obkladním zdivu. Vrty budou prováděny rotačně příklepovým způsobem na plnou čelbu. Průměr vrtů bude cca $\varnothing 40 - 45$ mm. Do vrtů budou před jejich zainjektováním vkládány výztužné pruty z betonářské oceli R 10 505 průměru $\varnothing 12$ mm. Délka prutů bude upravena dle délky vrtu tak, aby po vložení na dno vrtu byl prut zapuštěn cca 8 cm pod líc zdiva.

Pro injektáž bude použita aktivovaná cementová injekční směs z cementu CEM I 42,5 R a vody. Poměr mísení c:v = 1,4:1, objemová hmotnost směsi $\gamma = 1,65 \text{ g.cm}^{-3}$, pevnost v tlaku po 7 dnech min. 15 MPa, po 28 dnech min. 20 MPa. Dekantace (odstoj) směsi v procentech objemu by neměla překročit hodnoty 2% po 1 h, 4% po 2 h a 5% po 3 hodinách.

Nízkotlaká injektáž bude prováděna přes jednocestný ventil s PVC trubkou $\varnothing 32/3,6$ mm, utěsněnou v ústí každého vrtu. Délka PVC trubky bude 300 mm. Před osazením ventilu na trubku je nutno do vrtu vložit výztužný ocelový prut. Požadovaný injekční tlak je 0,4 – 0,6 MPa (max.), předpokládaná maximální spotřeba injekční směsi je 190 l/vrt.

V jednotlivých řadách budou vrty injektovány jeden po druhém od spodních řad. V průběhu injektáže je nutno kontrolovat, zda v okolí nedochází k výronům směsi. V případě, že dojde k výronům cementové směsi spárami zdiva, je nutno praskliny mechanicky či chemicky utěsnit. Při injektáži nesmí být překročen maximální předepsaný injekční tlak (0,6 MPa), aby nedocházelo k destrukci a ani k deformaci zdiva. V případě, že by se v průběhu injekčních prací projevil deformace lícového zdiva, je bezpodmínečně nutné okamžitě pozastavit injektáž a hodnotu maximálního přípustného tlaku po dohodě s investorem a projektantem snížit.

Po skončení injektáže je nutno demontovat injekční ventily a zakrátit PVC trubky s lícem zdiva tak, aby po závěrečném přespárování byly zakryty maltou. Vrty budou dolity cementovou zálivkou o vyšší hustotě ($\gamma = 1,91 \text{ g.cm}^{-3}$, c:v = 2,5:1) a jejich ústí zatmeleno maltou s nízkou smrštitelností.

Nízkotlakou injektáží cementovou směsí budou vyplněny vrty a veškeré případné dutiny a větší póry v dosahu vrtů.

V průběhu prací je nutno kontrolovat parametry injekční směsi, zda jsou v souladu s požadavky PD (viz výše uvedené předepsané hodnoty). Ověřovány budou:

- objemová hmotnost; četnost: 1 vzorek z míchačky z každé záměsi
- odstoj směsi; četnost: 1 vzorek / směnu
- pevnost v prostém tlaku (válečky $\varnothing 50$ mm); četnost: sada 3 vzorků / každých 50 vrtů

Ochranná dočasná hrázka

Jedná se o ochrannou příčnou hrázku, která bude řešena jako dočasná po dobu stavby. Hrázka bude provedena z místního naplaveného materiálu do výšky cca 30 cm. Orientační šířka hrázky je 80 cm. Hrázka bude vytvořena jako průřezná z kamenů nad 300 mm s ohledem na zajištění pórovitosti. Po dokončení prací bude hrázka rozebrána a kameny použity do záhozové předpaty.

Technologické postupy

Přespárování líce původních zdí, vzorový řez H

Přespárování bude provedeno v úsecích řešení povodňových škod. Oprava spárování je uvažována do hloubky 120 mm. Spárování samotné lze rozdělit na několik etap:

Příprava stávající zdi

V rámci opravy spárování dojde nejprve k očištění vodním paprskem o tlaku do 30 MPa, min 20 MPa, tedy 200-300 barů, vysekání a proškrábnutí, dle možností na hloubku 50-120 mm. Spárování nesmí být zahájeno dříve, než vysekané a tlakovou vodou vyčištěné spáry přebere inženýr stavby / TDI a jejich převzetí potvrdí zápisem do stavebního deníku.

Materiál

Je nezbytné použít jednotný typ materiálu. Bude použita cementová malta MC 30 s kamenivem frakce 0-3 mm. V případě, že nebude cementová malta MC 30 dostupná, lze použít maltu MC 25, avšak s velkým důrazem na kvalitní provedení spárování. Projektant doporučuje maltu s umělými vlákny, která snižují objemové změny materiálu, eliminují smršťování a popraskání a zvyšují pevnost. Malta musí splňovat následující parametry - hrubá malta třídy R4, pevnost v tlaku ≥ 30 MPa. Vlastnosti MC budou zlepšeny přidáním reaktivního zušlechťovače malty (např.: syntetická disperze na bázi polymerů s reaktivním oxidem křemičitým). Takto zlepšená malta vykazuje lepší zpracovatelnost, zvýšenou přilnavost, větší odolnost proti otěru a především lepší uzavřenost povrchu a vodotěsnost.

Postup provádění

Spáry se po vyčištění ručně vyplní spárovací směsí do úrovně 10 mm pod povrchem zdiva. U hlubších spár bude spárování prováděno ve více vrstvách, jednotlivé vrstvy budou nanášeny v mocnosti 20-30 mm, minimum jsou dvě vrstvy. Etapizace vrstev nemá za důsledek odlupování. Předchozí vrstva spárování musí být při nanášení další před vytvrdnutím, spodní materiál musí být stále tvárný. Doba, do kdy dojde k vytvrdnutí, je závislá na řadě parametrů (teplota, tloušťka, apod.), dobu proto nelze obecně definovat. Po provedení spárování proto musí dojít ke klopení a zastínění. V opačném případě dochází k přesychání a popraskání. Povrchová úprava bude provedena přetažením špachtlí, uhlazením a zatlačením, nesmí vznikat spáry u plochy kamene.

Dozdívání

Místa po případném lokálním uvolnění kamenů budou zaplněna novými kameny. Kameny budou osazeny do předem řádně očištěného prostoru vzniklého v konstrukci zdi po odstranění uvolněných kamenů. Před osazením a upevněním kamene budou očištěné části prověřeny zkouškou odtržení, tj. připravený podklad musí mít pevnost v tahu kolmo na plochu (odtrhovou pevnost) větší než 1,5 N/mm². Nově osazené kameny nesmí vyčnívat nad stávající konstrukci zdi. Projektová dokumentace předpokládá, že k dozdvění dojde v rozsahu 10 % spárované zdi.

Další

Práce s naplaveným materiálem

Naplavený materiál bude použit pro konstrukci dočasné podélné hrázky. Finálně je navrženo rozhrnutí náplavu, nebo přehrnutí k patě obnažené paty zdi ve formě záhozové předpaty. V obou případech bude provedeno hrubé třídění materiálu, kdy patě konstrukcí a namáhaným břehům bude ukládán největší dostupný rozměr kamene, který bude prosypán jemnější částí náplavu. Směrem do středu koryta bude ukládán jemnější materiál. V rámci rozproštění náplavu bude cíleno na přirozený zdrsňovaný tvar s místy vystupujícími balvany.

c) Řešení střetů s inženýrskými sítěmi

V rámci stavby nedochází přímo ke střetům s inženýrskými sítěmi. Dochází pouze ke křížení v rámci pojezdu mechanizace korytem. Bylo provedeno vytýčení sítí, nehrozí nebezpečí poškození.

d) Převádění vody během stavby

Stavba nevyžaduje speciální ochranu před negativními vlivy vnějšího prostředí. Stavba nesmí být zahájena při zvýšeném vodním stavu, viz Povodňový plán pro dobu stavby.

Převádění vody

Řešení převádění vody je navrženo prostřednictvím provizorních dočasných podélných pojezdných hrázek. Hrázka bude výkopovým materiálem z koryta, zejména části naplaveného materiálu, dále dle potřeby doplněna materiálem pro zajištění její nepropustnosti. Výstavbou podélných hrázek bude zachováno kontinuum vodního prostředí pro rybí obsádku.

Na přítoku Jeleního potoka bude po dobu konstrukce skluzu a betonové předpaty zajištěn převod potrubím DN500 dl. 2,5 m a příčné hrázkou.

Převádění vody je vyčísleno pro kritický nejužší profil v dolní části úseku pomocí následujících parametrů:

Šířka stávajícího koryta ve dně: min. 6,50 m
 Šířka koryta pro převod ve dně – b: 1,50/1 m (šířky 3,00 m)
 Sklony břehů: 1:1
 Návrhový průtok: $Q_{180d} = 0,421 \text{ m}^3/\text{s}$ (Hydrologické údaje ČHMÚ).

Výška hladiny [m]	Objemový průtok [m ³ /s] při sklonu 0,5 % při b=1,5 m	Objemový průtok [m ³ /s] při sklonu 1 % při b=1m
0.10	0.01	0.06
0.20	0.16	0.22
0.30	0.33	0.47
0.35	0.44	0.63
0.40	0.57	0.80
0.45	0.71	1.00
0.50	0.86	1.21

Kapacitní průtok v potrubí na přítoku Jeleního potoka

Výška hladiny [m]	Objemový průtok [m ³ /s] při sklonu 2,0 % při DN500
0.10	0.053
0.20	0.190
0.30	0.350
0.35	0.456
0.40	0.500
0.45	0.570
0.50	0.534

Hydrologická data jsou použita z evidenčního listu profilu ve stanici ČHMI Jílové.

N-leté průtoky:

N-letost	1	2	5	10	20	50	100
Objemový průtok [m ³ /s]	8,19	16,4	30,4	44,8	66,7	89,8	117

Průměrný průtok: 0,545 m³/s.

Hydrologická data byla poskytnuta ČHMÚ.

Projektová dokumentace uvádí, že výše uvedené postupy jsou pouze realizovatelné návrhy. Zhotovitel může podle svých zvyklostí a vybavení navrhnout a realizovat se souhlasem správce toku vlastní způsob převádění vody.

e) Popis úseků stavby

SO 01

Zajištění poškozeného břehu na přítoku bezejmenné vodoteče. Bude vytvořena záhozová konstrukce z místních zdrojů.

SO 02

Zajištění poškozeného břehu. Bude vytvořena záhozová konstrukce z místních zdrojů.

Km 0,000 – 0,063

V rámci úseku bude provedena betonová předpata za účelem zajištění kaverny pod stávající konstrukcí. Současně dojde k rozhrnutí náplavu a zajištění stability dna příčnými prahy.

Km 0,071 – 0,134

V rámci úseku bude provedeno rozhrnutí náplavu a zajištění výmolu při LB. V patě náporové části oblouku bude provedena záhozová předpata z nového kamene. Stabilita dna bude zajištěna příčnými ŽB prahy.

Km 0,155 – 0,174

Úsek řeší zajištění kaverny v dopadišti stávajícího stupně při PB. V rámci stavby bude kaverna zajištěna betonovou předpatou a stupeň nahrazen balvanitým skluzem.

Km 0,202 – 0,219

Jedná se o úsek s lokálně poškozeným betonovým dnem, které bude zajištěnou novou betonovou výplní. Dále bude provedeno doplnění stávajícího poškozeného prahu novým.

Km 0,243 - 0,288

V rámci úseku bude řešena kaverna v patě LB a rozhrnutí naplaveného materiálu. Kaverna bude zajištěna betonovou předpatou. Stabilita bude řešena novými příčnými prahy.

Km 0,288 - 0,513

V rámci úseku bude provedeno zajištění vzniklých výmolů přemístěním části naplaveného materiálu. V namáhaných místech bude dno doplněno o nové příčné prahy. Dále dojde k opravě lokálně vzniklých poškození. Jedná se především o poškozené předpaty.

Km 0,577 - 0,641

V rámci úseku bude provedena obnova stávajících konstrukcí lokálně poškozených.

Km 0,718 – 0,786

Jedná se o úsek s kavernou v patě stávající PB konstrukce, náplavem, porušeným spárováním LB zdi a poškozené konstrukce PB na přítoku Jeleního potoka. Kaverna bude zajištěna betonovou předpatou. Z náplavu bude proveden výběr vhodného kamene pro záhozovou předpatu stávající konstrukce a provedena redukce mocnosti náplavu. Poškozené spárování bude obnoveno včetně případného dozdní. Na přítoku Jeleního potoka bude provedena obnova konstrukce v pozvolnějším tvaru a snížena náporová plocha. Dno přítoku bude zajištěno kamennou rovinou.

Km 0,802 – 0,905

V rámci úseku bude proveden výběr vhodného kamene pro záhozovou předpatu stávající konstrukce a zajištění výmolu v patě LB oblouku. Bude provedena redukce mocnosti náplavu.

f) Nároky na materiálSpecifikace kamene

Použitý lomový kámen musí odpovídat patřičným ustanovením a normám, zejména pak ČSN EN 13383-1 (721507) Kámen pro vodní stavby - Část 1: Specifikace, ČSN EN 13383-2 (721507) Kámen pro vodní stavby - Část 2: Zkušební metody, ČSN 72 1151 (721151) Zkoušení přírodního stavebního kamene. Základní ustanovení, ČSN 72 1800 (72 1800) Přírodní stavební kámen pro kamenické výrobky, Technické požadavky, ČSN 72 1860 (721860) Kámen pro zdivo a stavební účely. Společná ustanovení.

Požadavky na malty

Spárování bude provedeno do spár 2-4 cm mezi kameny tak, aby malta zůstala asi 5 mm pod lícem. Malta musí splňovat požadavky ČSN EN 998-2 „Specifikace malt pro zdivo – Část 2: Malty pro zdění“. Pro spárování bude použita jemná cementová sanační malta MC30 s kamenivem frakce 0 – 3 mm. Poměr míchání cement-písek 1:3, cement/m³ 450 kg, zrnitost písku 0 – 3 mm.

Správné složení spárovací hmoty pro konstrukce vyžaduje optimalizaci jednotlivých složek směsi jak z hlediska kvality tak i kvantity, aby bylo možné dosáhnout co nejlepších předpokladů pro splnění následujících požadavků:

- velmi dobrá zpracovatelnost,
- vhodnost pro ruční i strojní zpracování,
- se statickou funkcí
- tloušťka jednotlivé vrstvy do cca 50 mm,
- klasifikace R4 dle ČSN EN 1504-03,
- odolnost proti mrazu,
- malé smrštění,
- dobrá přilnavost bez použití spojovacího můstku

Tabulka: Požadavky na funkční vlastnosti výrobků pro opravy se statickou funkcí a bez statické funkce, zdroj: ČSN EN 1504-03

Položka č.	Funkční vlastnost	Referenční podklad (EN 1766)	Zkušební metoda	Požadavek			
				Se statickou funkcí		Bez statické funkce	
				Třída R4	Třída R3	Třída R2	Třída R1
1	Pevnost v tlaku	Žádný	EN 12190	≥ 45 MPa	≥ 25 MPa	≥ 15 MPa	≥ 10 MPa
2	Obsah chloridových iontů	Žádný	EN 1015-17	≤ 0,05 %		≤ 0,05 %	
3	Soudržnost	MC(0,40)	EN 1542	≥ 2,0 MPa	≥ 1,5 MPa	≥ 0,8 MPa ^a	
4	Vázané smršťování/rozpínání ^{b c}	MC(0,40)	EN 12617-4	Soudržnost po zkoušce ^{d e}			Žádný požadavek
				≥ 2,0 MPa	≥ 1,5 MPa	≥ 0,8 MPa ^a	
5	Odolnost proti karbonataci ^f	Žádný	EN 13295	$\alpha_k \leq$ kontrolní beton (MC(0,45))		Žádný požadavek ^g	
6	Modul pružnosti	Žádný	EN 13412	≥ 20 GPa	≥ 15 GPa	Žádný požadavek	
7	Tepelná slučitelnost ^{fh} Část 1, Zmrazování a tání	MC(0,40)	EN 13687-1	Soudržnost po 50 cyklech ^{d e}			Vizuální prohlídka po 50 cyklech ^e
				≥ 2,0 MPa	≥ 1,5 MPa	≥ 0,8 MPa	

Požadavky na betony

Viz. příloha 1 této technické zprávy.

g) Ochranná opatření v průběhu stavby

Během bourání stávajících a výstavby nových zdí se nesmí po koruně zdi a ve vzdálenosti menší než 3,00 m od koruny pohybovat těžká stavební technika nebo jiné těžké mechanismy.

Zhotovitel stavby je povinen dbát na to, aby nedocházelo k znečišťování přilehlých komunikací. V případě jejich znečištění zajistí zhotovitel stavby ihned odstranění nánosů na komunikaci a její následné umytí.

Stavební práce v ochranných pásmech budou prováděny s ohledem na stanovené podmínky a předpisy jednotlivých správců sítí uvedených v rámci jejich vyjádření, viz část E – Dokladová část.

K přítomnosti nadzemních a podzemních sítí a jejich ochranných pásem je třeba přihlížet a zamezit v jejich ohrožení i v případě provádění prací a pohybu v manipulačních prostorech stavby, v místě zařízení staveniště a v prostoru příjezdových komunikací.

Provádění prací, přesun mechanizace, techniky a stavebního materiálu musí být přizpůsoben únosnosti okolních silnic a mostních konstrukcí.

Skládkování materiálu a zřizování mezideponií materiálu podél toku nebude tvořeno méně než 10,00 m od budov. Skládkování a zřizování mezideponií rovněž nesmí být provedeno v takové blízkosti hrany zdiva či výkopu, aby byla ohrožena jejich stabilita.

V případě parkování mechanismů v blízkosti koryta toku musí být tyto zabezpečeny proti samovolnému pohybu vhodným prostředkem.

Uvádí-li projektová dokumentace konkrétní výrobek, má se za to, že jde pouze o příklad, který lze nahradit výrobkem jiným, avšak odpovídající kvality a potřebných vlastností.

Prostor staveniště ohraničený plochou dočasných záborů na jednotlivých pozemcích bude využíván postupně v souladu s postupem výstavby. Staveniště bude po celou dobu výstavby viditelně označeno a ohraničeno. V místech veřejných komunikací bude staveniště opatřeno cedulemi „zákaz vstupu na staveniště“.

Po dobu provádění stavby je třeba dále zajistit dodržování závazných bezpečnostních předpisů ve stavebnictví a nařízení. Ty jsou uvedeny v příloze přílohy B – Souhrnná technická zpráva.

U pracovníků provést školení, seznámení a přezkoušení z bezpečnostních předpisů, všichni pracovníci musí být vybaveni bezpečnostními a ochrannými pomůckami a dbát, aby tyto pomůcky byly používány v provozuschopném stavu.

Pracovníci musí dodržovat provozní, bezpečnostní a hygienické předpisy. Zvláštní důraz je kladen na dodržování protipožárních předpisů při práci s otevřeným ohněm v blízkosti plynovodních zařízení s médiem.

Staveniště musí být ohrazeno a opatřeno výstražnými tabulkami.

V případě přepravy vytěženého sedimentu budou nákladní vozidla utěsněna tak, aby nedocházelo ke znečišťování užívaných komunikací a manipulačních pruhů.

Pracovníci pracující se strojními mechanismy musí být seznámeni s provozem, údržbou a předpisy pro jednotlivá zařízení.

Elektrická zařízení včetně osvětlení, jejich kontrola a údržba musí vyhovovat příslušným technickým normám. Veškeré odpojované a vytahované silnoproudé a jiné kabely musí být odpojeny v součinnosti s ČSL.

Detailní bezpečnostní předpisy a pracovní postupy jsou věcí a zodpovědností dodavatele stavby.

Zajištění bezpečnosti práce je dáno dodržováním veškerých předpisů, nařízení a pravidel BOZP při projektové činnosti a provádění stavby. Při vlastním provádění stavby je bezpodmínečně nutné dodržovat platné bezpečnostní předpisy a související normy, související směrnice, vyhlášky, výnosy, ustanovení, zákony a nařízení, která svým smyslem odpovídají charakteru prováděných prací podle tohoto projektu.

h) Zimní opatření

V obdobích, kdy denní teploty vzduchu poklesnou pod +5 °C a noční teploty klesají pod bod mrazu, mají být práce na zdění z lomového kamene ukončeny. Pokud však je nutno ve zdění pokračovat i za těchto podmínek, je nezbytné zajistit provádění prací za zvláštních podmínek, jež i při nízkých teplotách zabezpečí kvalitu konstrukce. Tato opatření navrhne zhotovitel a po odsouhlasení investorem je na stavbě zavede a po celé období s nízkými teplotami bude práce provádět v souladu s dohodnutými postupy. Podle aktuálních podmínek (teploty vzduchu a prognózy jejího dalšího vývoje, objemu konstrukce apod.) se může jednat například o tato opatření, případně jejich kombinaci:

1. použití teplé záměsové vody do malty
2. předehtívání kamene pro zdění
3. zateplení konstrukce po vyzdění
4. překrytí konstrukce vytápěným stanem apod.

D.1.3 Požárně bezpečnostní řešení

Vzhledem k charakteru a typu stavby není tento bod předmětem projektové dokumentace.

D.1.4 Technika prostředí staveb

Předmětná stavba nevyžaduje základní kvalitativní a bezpečnostní požadavky na zařízení a systémy. Stavba ani nezahrnuje stroje, zařízení a nejsou řešeny technické specifikace (seznam rozhodujících strojů a zařízení, základních mechanických komponentů, zdrojů energie apod.).

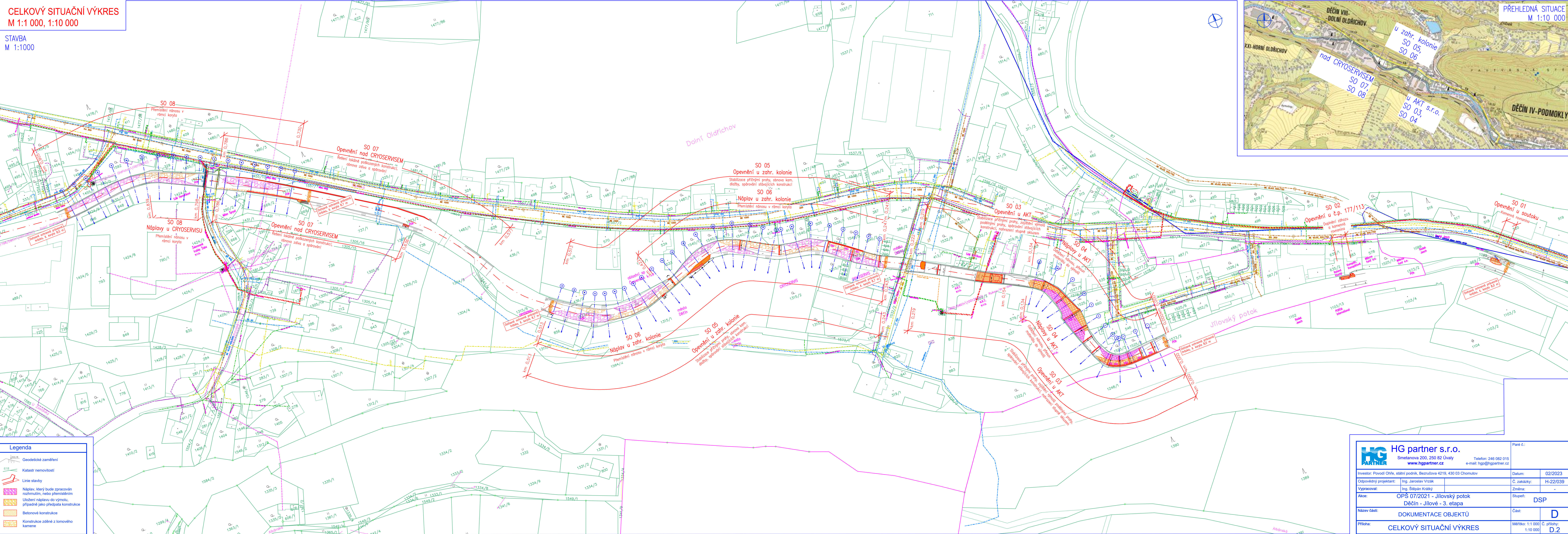
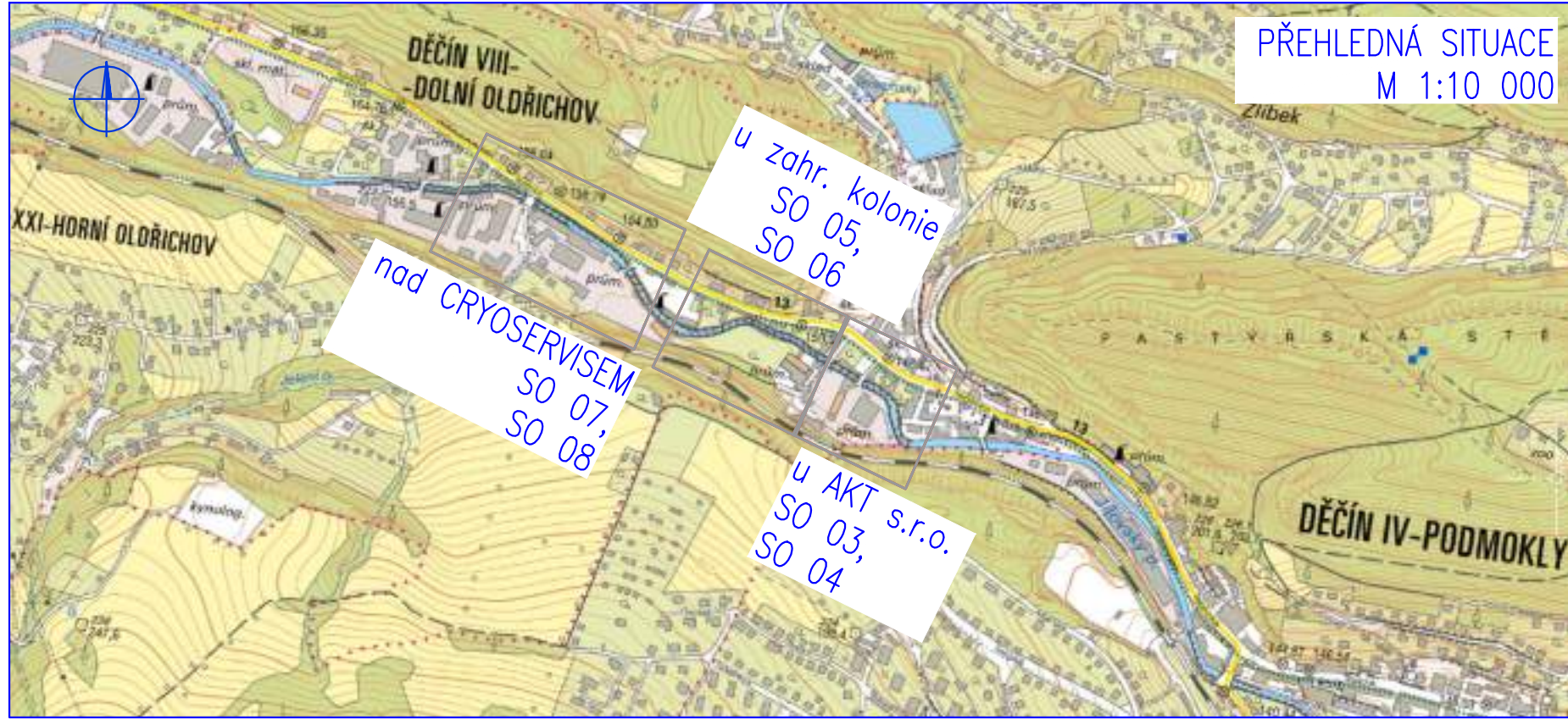
D.1.5 *Dokumentace technických a technologických zařízení*

Předmětná stavba nevyžaduje zpracování dokumentace technických a technologických zařízení.

CELKOVÝ SITUAČNÍ VÝKRES
M 1:1 000, 1:10 000

STAVBA
M 1:1000

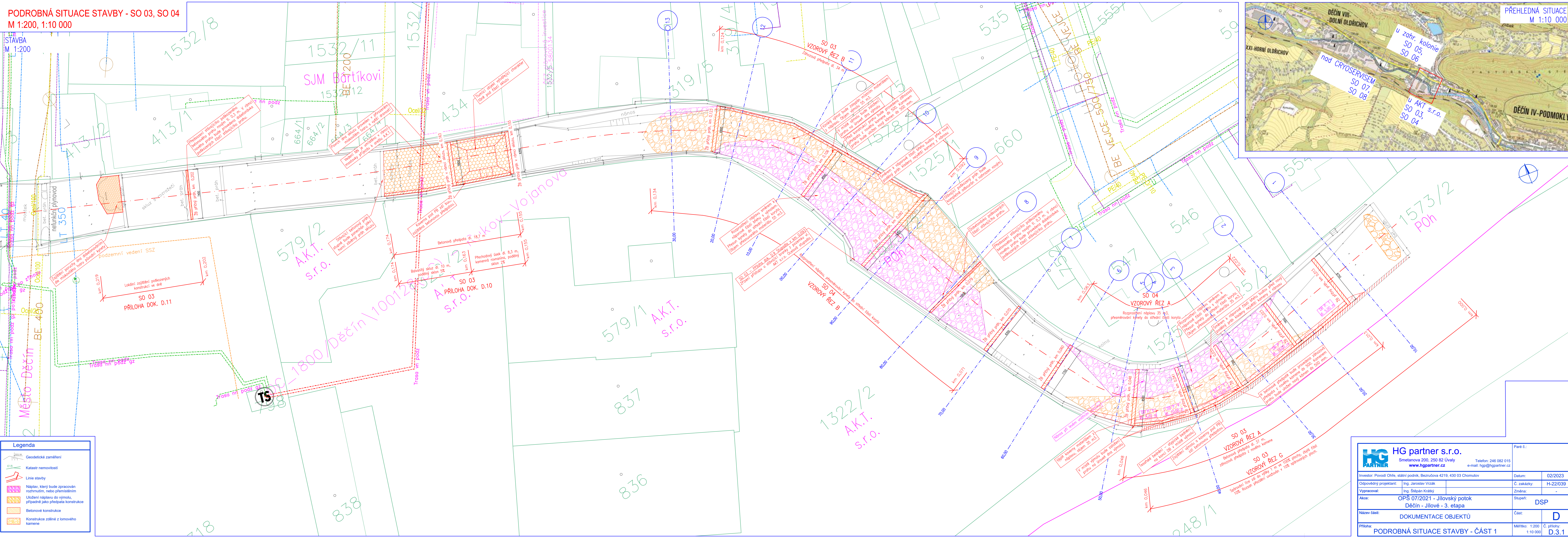
PŘEHLEDNÁ SITUACE
M 1:10 000



Legenda

- Geodetické zaměření
- Katastr nemovitostí
- Linie stavby
- Náplav, který bude zpracován rozhrnutím, nebo přemístěním
- Uložení náplavu do výmolu, případně jako předpata konstrukce
- Betonové konstrukce
- Konstrukce zděné z lomového kamene

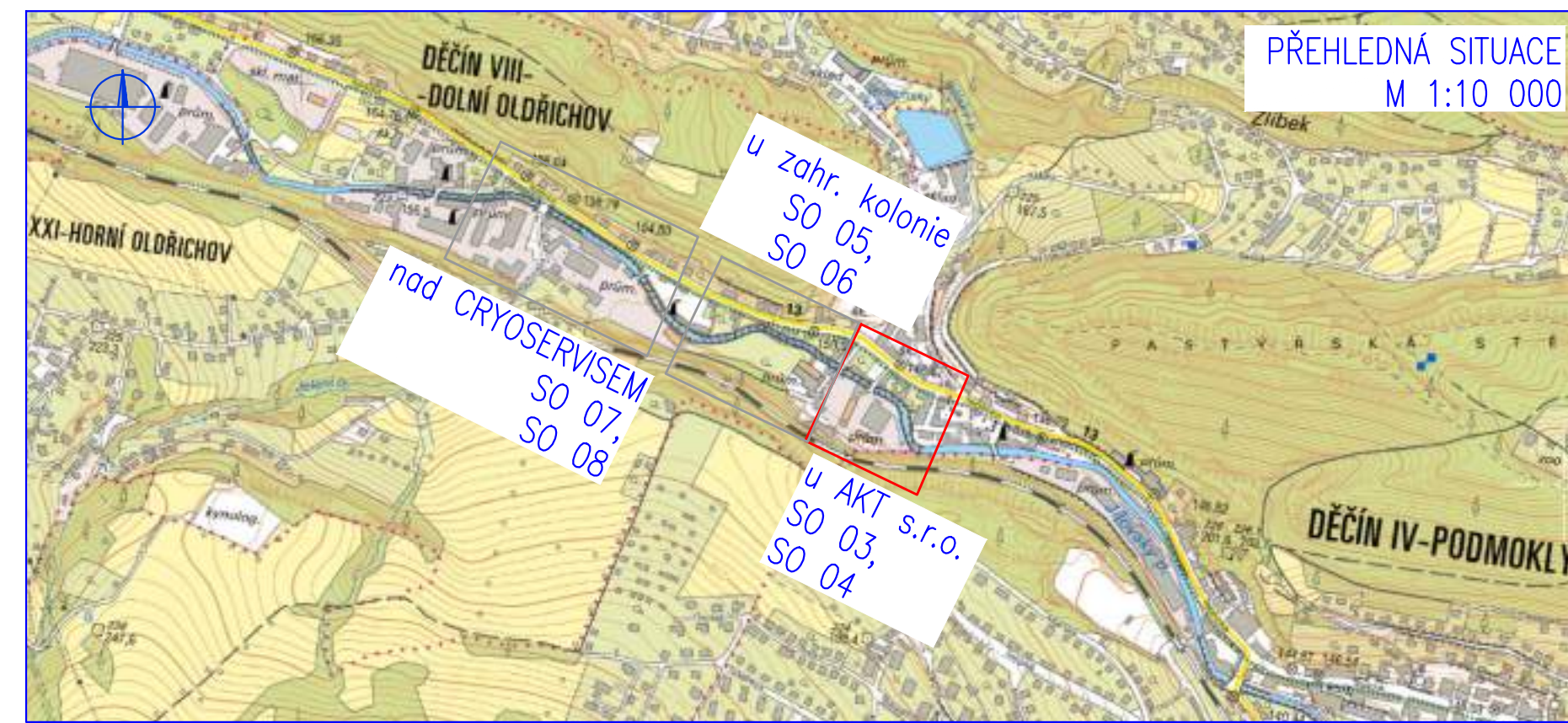
HG partner s.r.o. Smetanova 200, 250 82 Úvaly www.hgpartner.cz		Paré č.:	
Investor: Povodí Ohře, státní podnik, Bezručova 4219, 430 03 Chomutov		Datum:	02/2023
Odpovědný projektant: Ing. Jaroslav Vrzák		Č. zakázky:	H-22/039
Vyracoval: Ing. Štěpán Krátký		Změna:	-
Akce: OPŠ 07/2021 - Jilovský potok Děčín - Jilové - 3. etapa		Stupeň:	DSP
Název části: DOKUMENTACE OBJEKTŮ		Část:	D
Příloha: CELKOVÝ SITUAČNÍ VÝKRES		Měřítko: 1:1 000 1:10 000	Č. přílohy: D.2



PODROBNÁ SITUACE STAVBY - SO 03, SO 04
M 1:200, 1:10 000

STAVBA
M 1:200

Legenda	
	Geodetické zaměření
	Katastr nemovitostí
	Linie stavby
	Náplav, který bude zpracován rozhrnutím, nebo přemístěním
	Uložení náplavu do výmolu, případně jako předpata konstrukce
	Betonové konstrukce
	Konstrukce zděné z lomového kamene

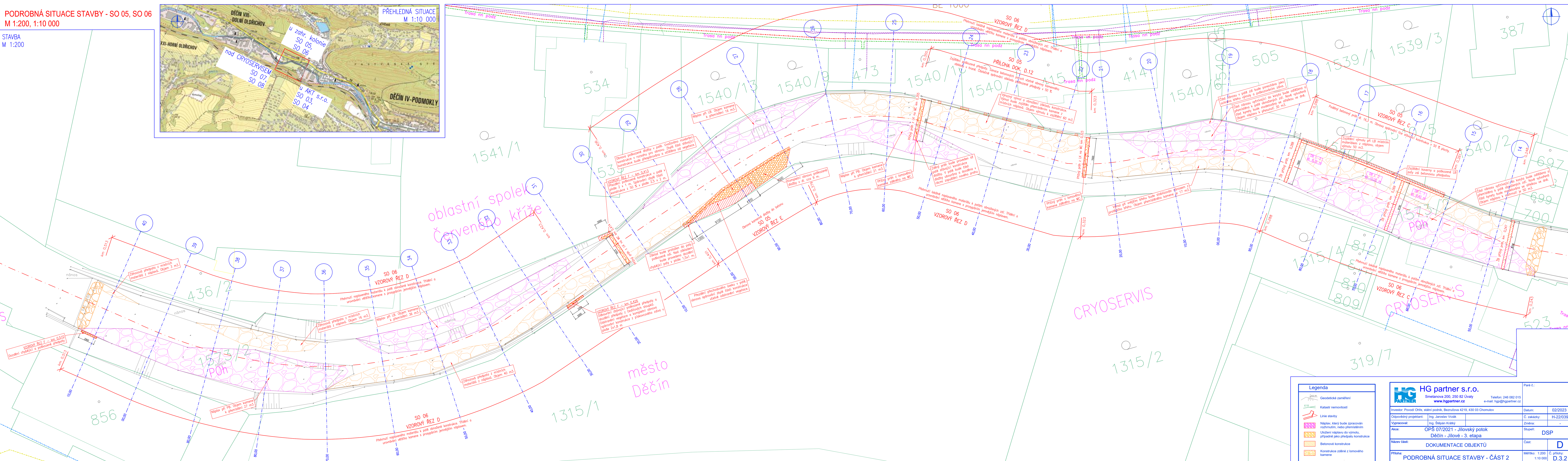


PŘEHLEDNÁ SITUACE
M 1:10 000

HG partner s.r.o. Smetanova 200, 250 82 Úvaly www.hgpartner.cz		Paré č.: Investor: Povodí Ohře, státní podnik, Bezručova 4219, 430 03 Chomutov Telefon: 246 082 015 e-mail: hgp@hgpartner.cz
Odpovědný projektant: Ing. Jaroslav Vrzák	Č. zakázky: H-22/039	Datum: 02/2023
Vypracoval: Ing. Štěpán Krátký	Změna: -	
Ako: OPŠ 07/2021 - Jilovský potok Děčín - Jilové - 3. etapa	Stupeň: DSP	
Název části: DOKUMENTACE OBJEKTŮ	Část: D	
Příloha: PODROBNÁ SITUACE STAVBY - ČÁST 1	Měřítko: 1:200 1:10 000	Č. přílohy: D.3.1

PODROBNÁ SITUACE STAVBY - SO 05, SO 06
M 1:200, 1:10 000

STAVBA
M 1:200

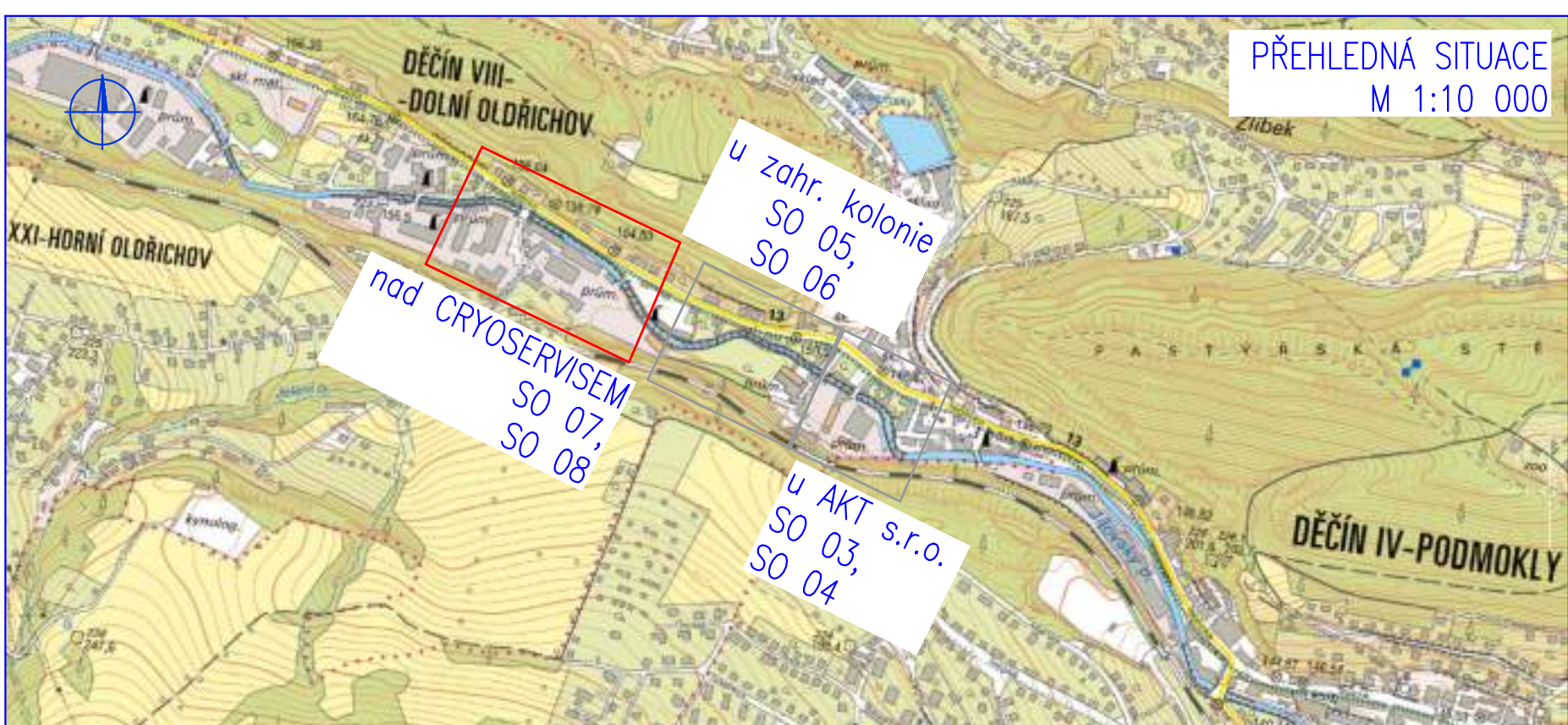
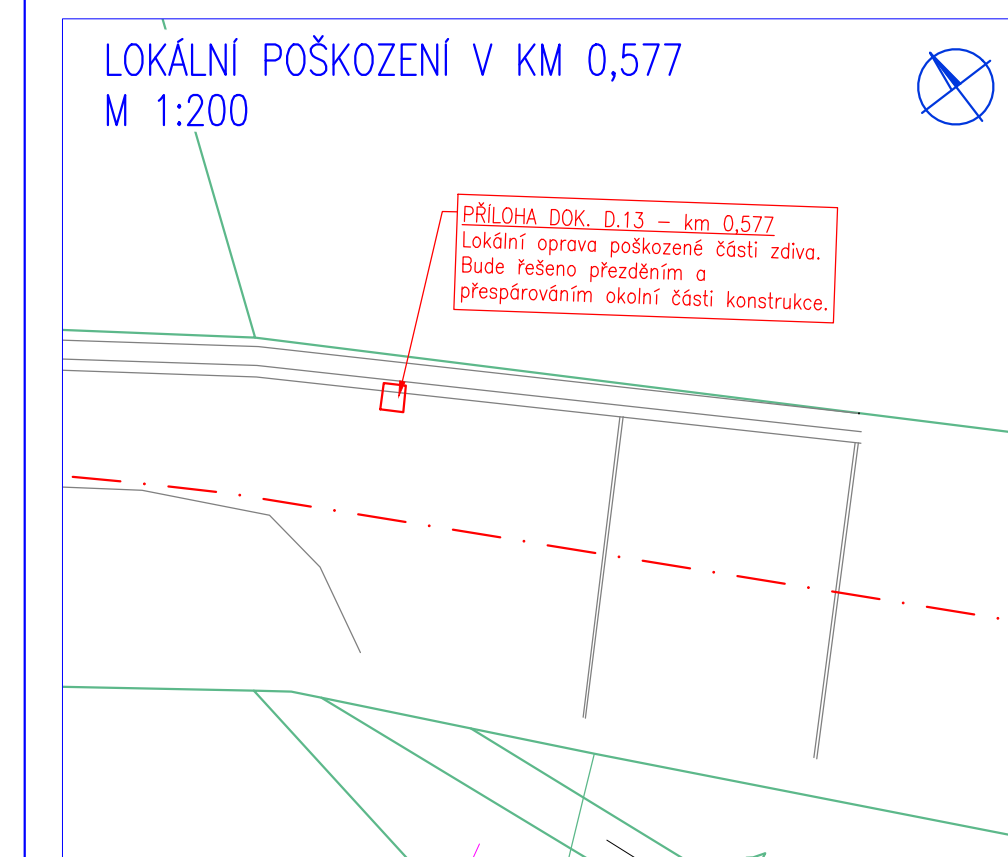
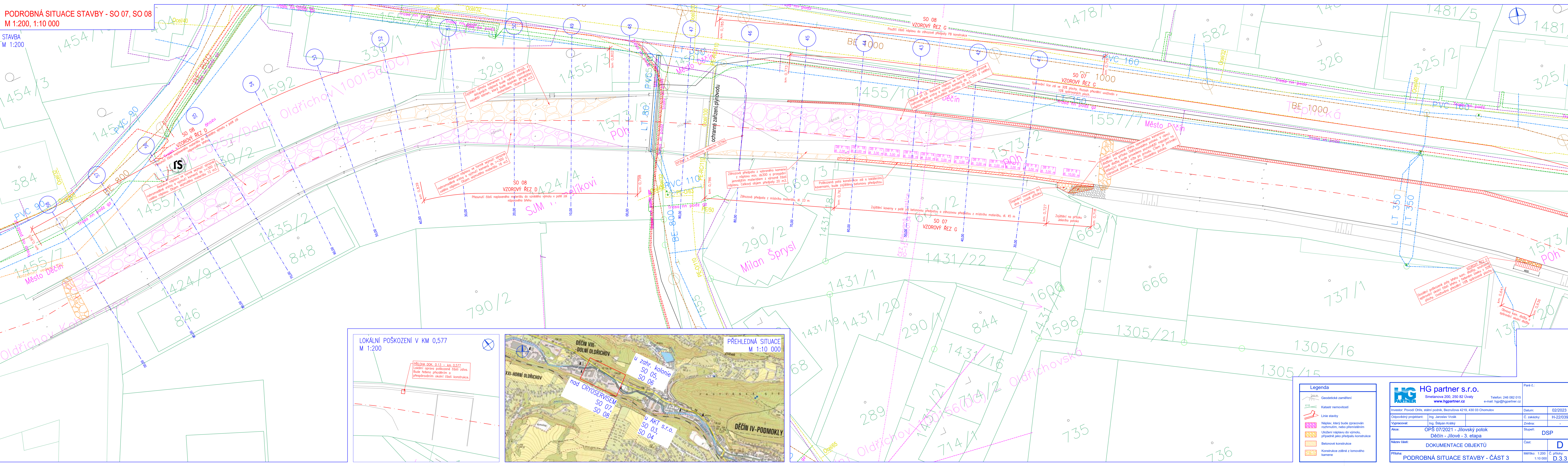


Legenda	
	Geodetické zaměření
	Katastr nemovitosti
	Linie stavby
	Náplav, který bude zpracován rozhrnutím, nebo přemístěním
	Uložení náplavu do výmolu, případně jako předpatu konstrukce
	Betonové konstrukce
	Konstrukce zdivné z lomového kamene

HG partner s.r.o. Smetanova 200, 250 82 Úvaly www.hgpartner.cz		Paré č.: Smetanova 200, 250 82 Úvaly e-mail: hgpartner.cz	
Investor: Povodí Ohře, státní podnik, Bezručova 4219, 430 03 Chomutov	Datum: 02/2023		
Odpočetný projektant: Ing. Jaroslav Vrzák	Č. zakázky: H-22/039		
Vypracoval: Ing. Štěpán Králík	Změna: -		
Akce: OPS 07/2021 - Jílovský potok Děčín - Jílové - 3. etapa	Stupeň: DSP		
Název části: DOKUMENTACE OBJEKTŮ	Část: D		
Příloha: PODROBNÁ SITUACE STAVBY - ČÁST 2	Měřítko: 1:200 1:10 000	Č. přílohy: D.3.2	

PODROBNÁ SITUACE STAVBY - SO 07, SO 08
M 1:200, 1:10 000

STAVBA
M 1:200



Legenda	
	Geodetické zaměření
	Katastr nemovitosti
	Náplav, který bude zpracován rozhrnutím, nebo přemístěním
	Uložení náplavu do výmolu, případně jako předpatu konstrukce
	Betonové konstrukce
	Konstrukce zděné z lomového kamene

HG partner s.r.o. Smetanova 200, 250 82 Úvaly www.hgpartner.cz		Telefon: 246 082 015 e-mail: hgpartner.cz		Paré č.:	
Investor: Povodí Ohře, státní podnik, Bezručova 4219, 430 03 Chomutov		Datum:		02/2023	
Odpovědný projektant: Ing. Jaroslav Vrzák		Č. zakázky:		H-22/039	
Výpracoval: Ing. Štěpán Králík		Změna:		-	
Akce: OPŠ 07/2021 - Jílovský potok Dečín - Jílové - 3. etapa		Stupeň:		DSP	
Název části: DOKUMENTACE OBJEKTŮ		Část:		D	
Příloha: PODROBNÁ SITUACE STAVBY - ČÁST 3		Měřítko: 1:200 1:10 000		Č. přílohy: D.3.3	



HG partner s.r.o.

Smetanova 200, 250 82 Úvaly
www.hgpartner.cz

Telefon: 246 082 015
e-mail: hgp@hgpartner.cz

Paré č.:

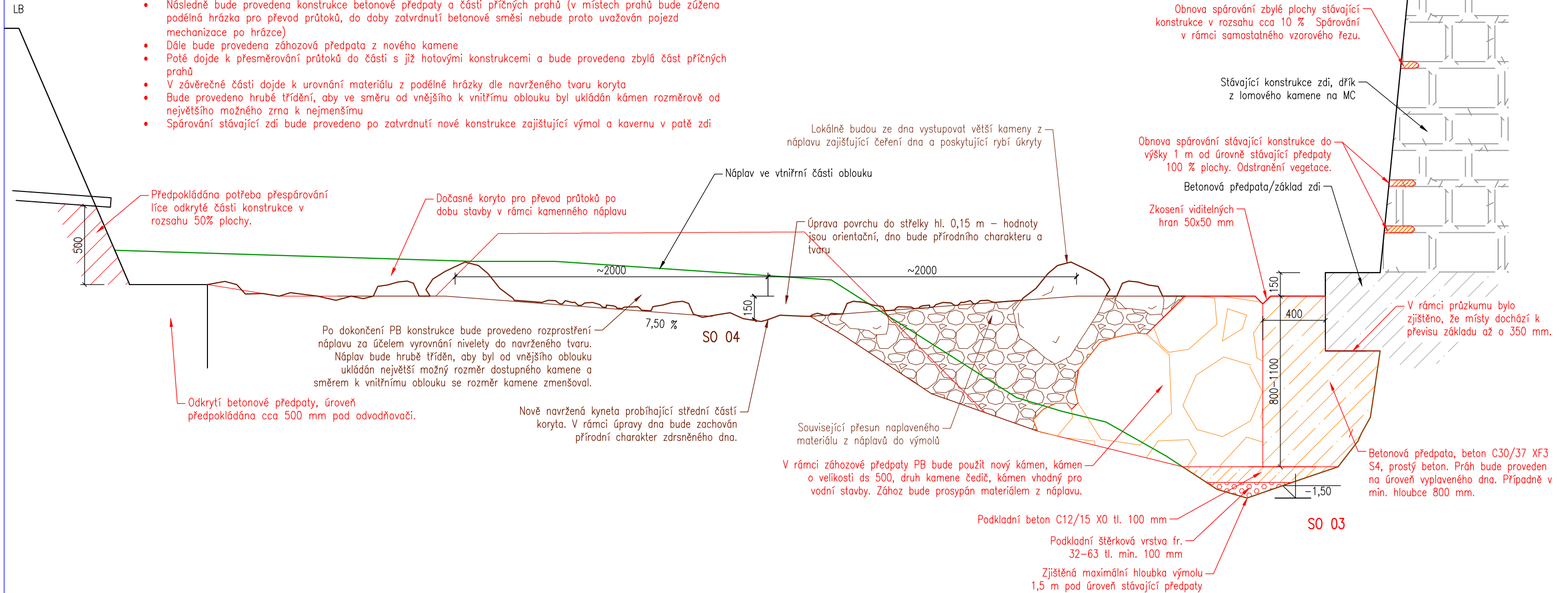
Investor: Povodí Ohře, státní podnik, Bezručova 4219, 430 03 Chomutov			Datum:	02/2023
Odpovědný projektant:	Ing. Jaroslav Vrzák		Č. zakázky:	H-22/039
Vypracoval:	Ing. Štěpán Krátký		Změna:	-
Akce:	OPŠ 07/2021 - Jílovský potok Děčín - Jílové - 3. etapa		Stupeň:	DSP
Název části:	DOKUMENTACE OBJEKTŮ		Část:	D
Příloha:	VZOROVÉ PŘÍČNÉ ŘEZY		Měřítko: 1:25, 1:50	Č. přílohy: D.5

VZOROVÝ PŘÍČNÝ ŘEZ A M 1:25

SO 03, SO 04

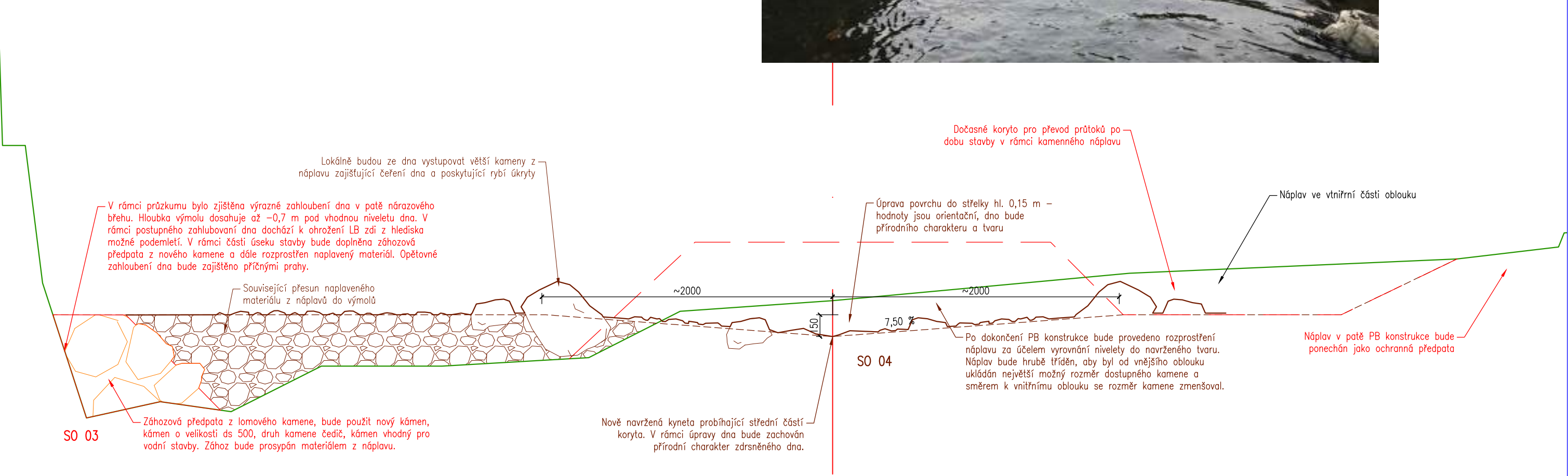


- Postup výstavby:
- V první fázi bude provedeno převedení průtoků do části s kamenným náplavem
 - Následně bude provedena konstrukce betonové předpaty a části příčných prahů (v místech prahů bude zúžena podélná hrázka pro převod průtoků, do doby zatvrdnutí betonové směsi nebude proto uvažován pojezd mechanizace po hrázce)
 - Dále bude provedena záhozová předpata z nového kamene
 - Poté dojde k přesměrování průtoků do části s již hotovými konstrukcemi a bude provedena zbylá část příčných prahů
 - V závěrečné části dojde k urovnání materiálu z podélné hrázky dle navrženého tvaru koryta
 - Bude provedeno hrubé třídění, aby ve směru od vnějšího k vnitřnímu oblouku byl ukládán kámen rozměrově od největšího možného zrna k nejmenšímu
 - Spárování stávající zdi bude provedeno po zatvrdnutí nové konstrukce zajišťující výmol a kavernu v patě zdi

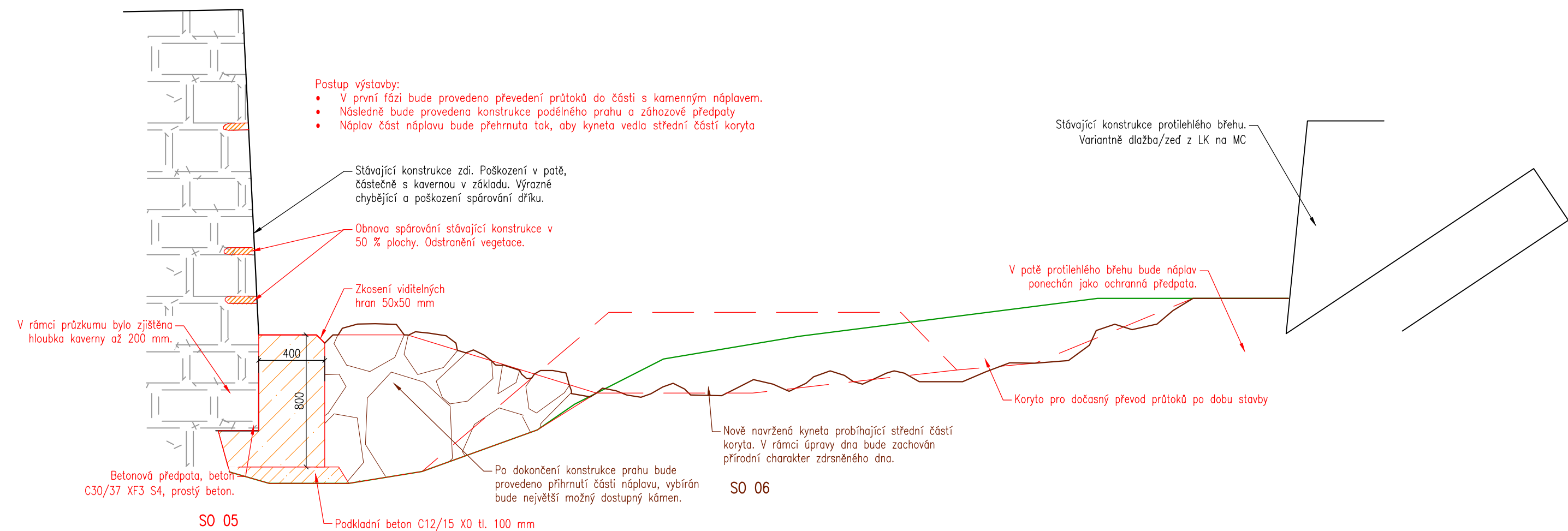


VZOROVÝ PŘÍČNÝ ŘEZ B
M 1:25

SO 03, SO 04



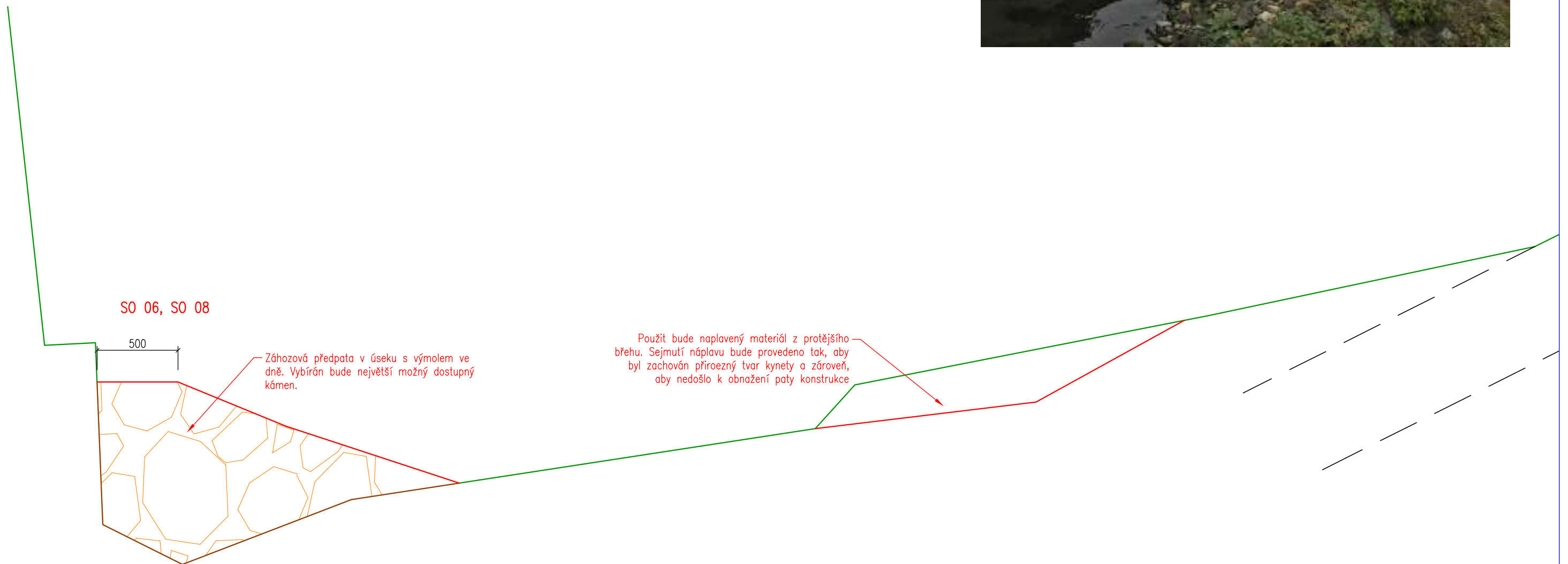
VZOROVÝ PŘÍČNÝ ŘEZ C
M 1:25
SO 05, SO 06



VZOROVÝ PŘÍČNÝ ŘEZ D

M 1:25

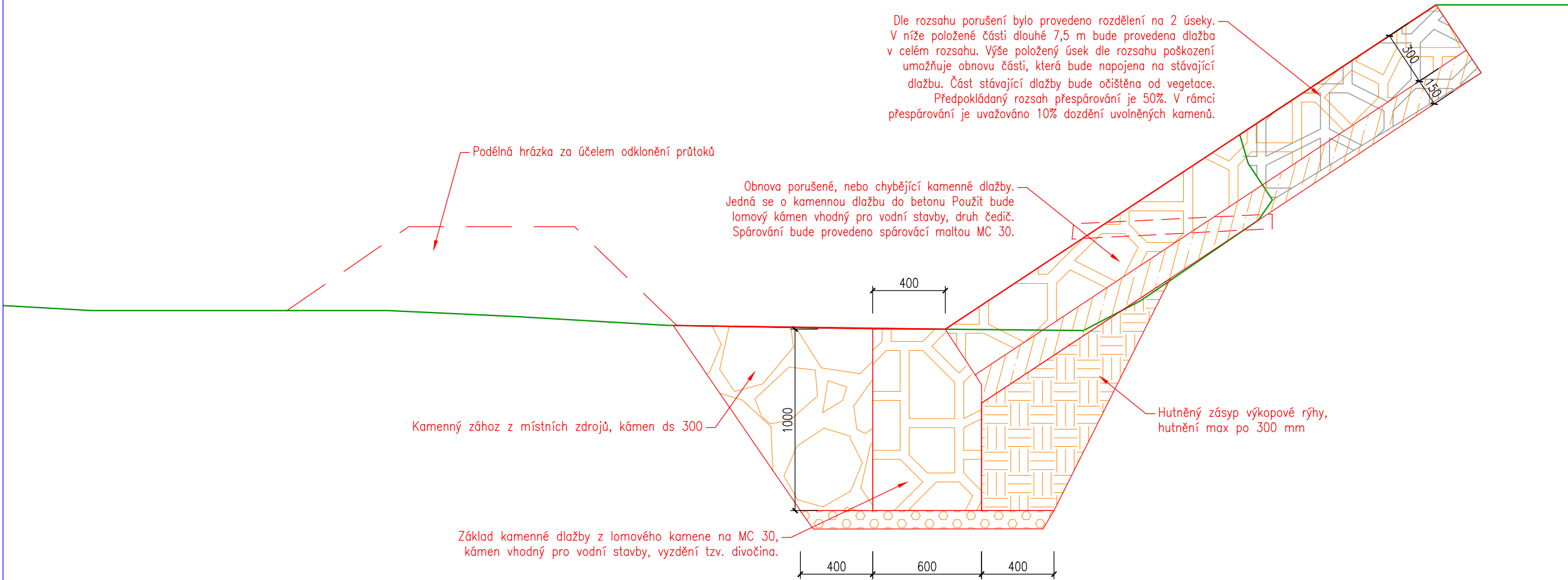
S0 06, S0 08



VZOROVÝ PŘÍČNÝ ŘEZ E

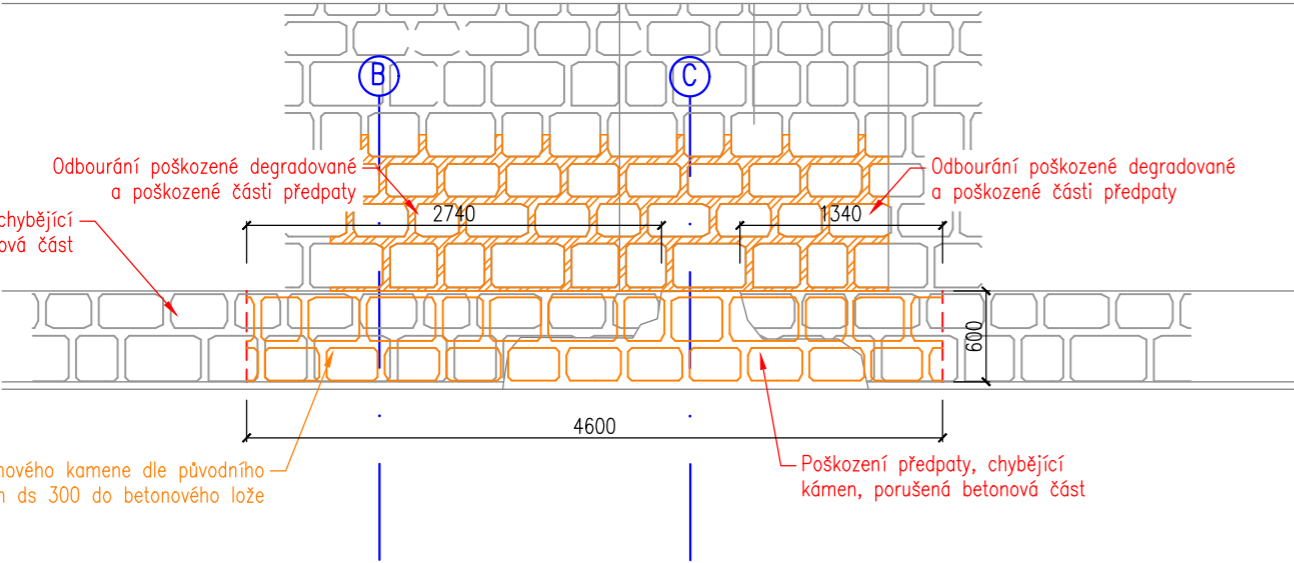
M 1:25

SO 05

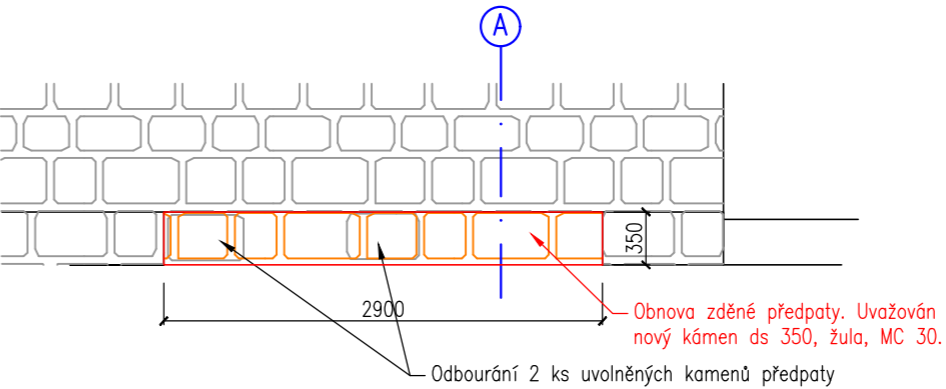


VZOROVÝ PŘÍČNÝ ŘEZ F
M 1:25, 1:50
SO 05, SO 07

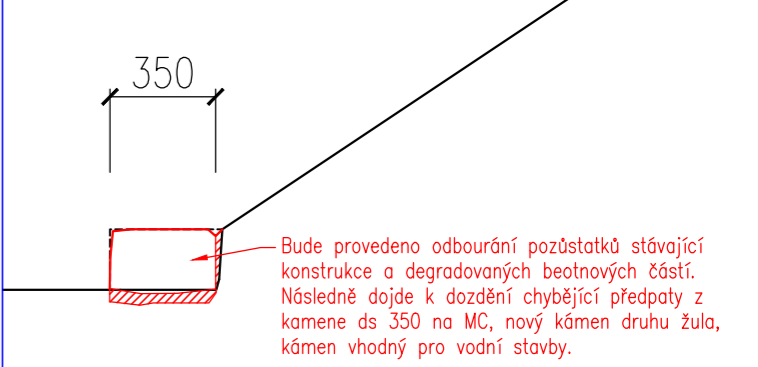
KM 0,636–0,641 1:50



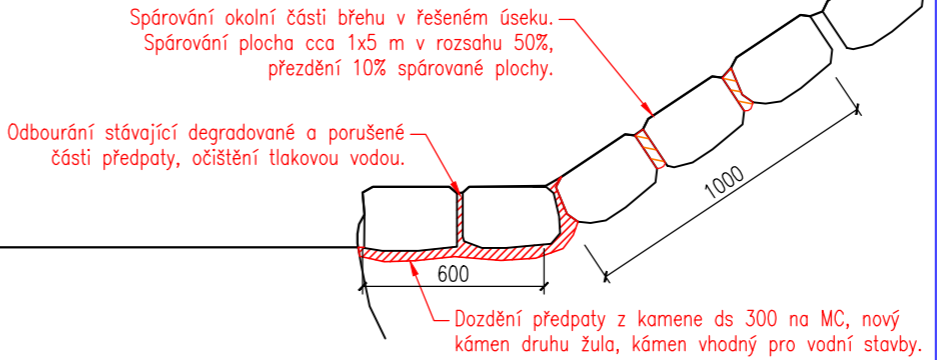
KM 0,510 1:50



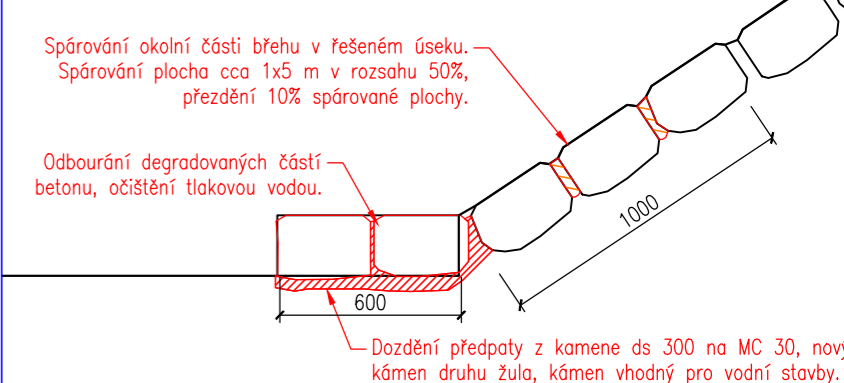
ŘEZ A 1:25



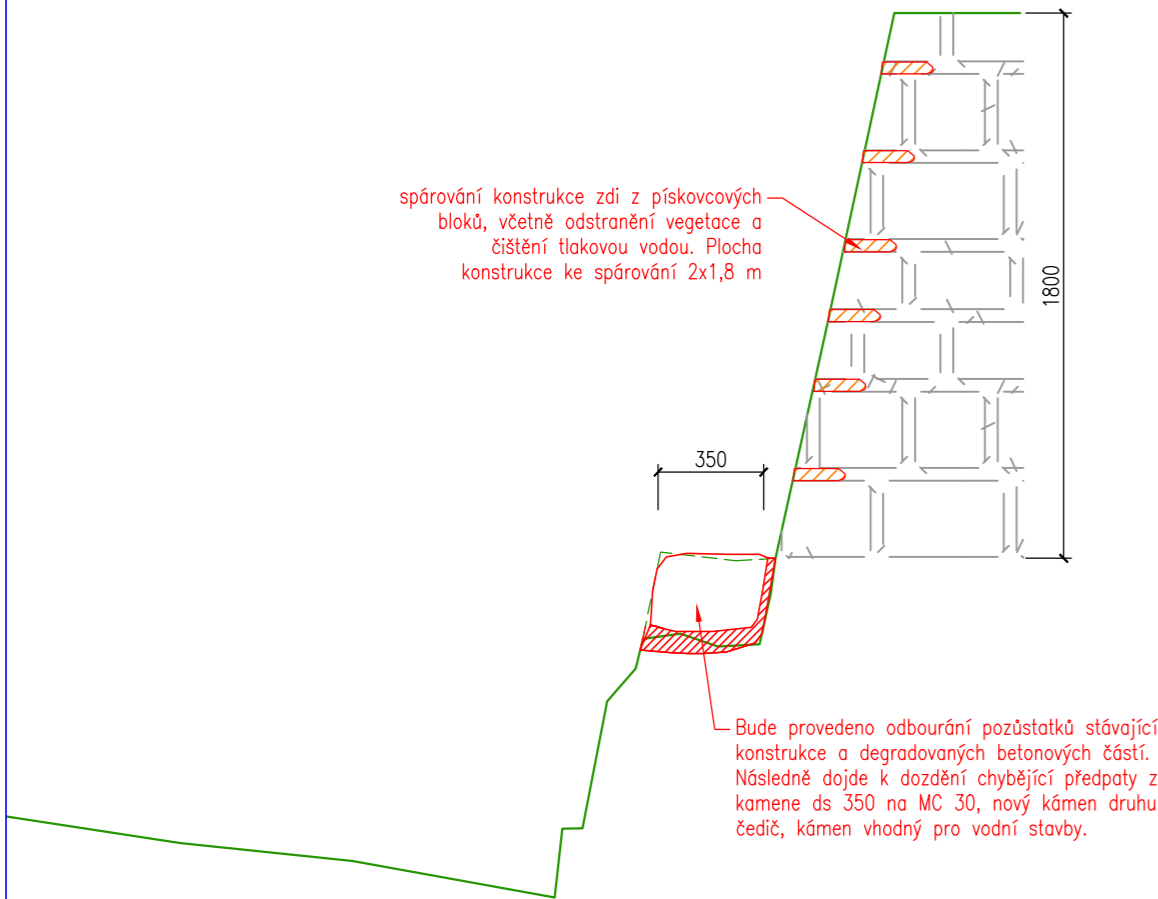
ŘEZ B 1:25



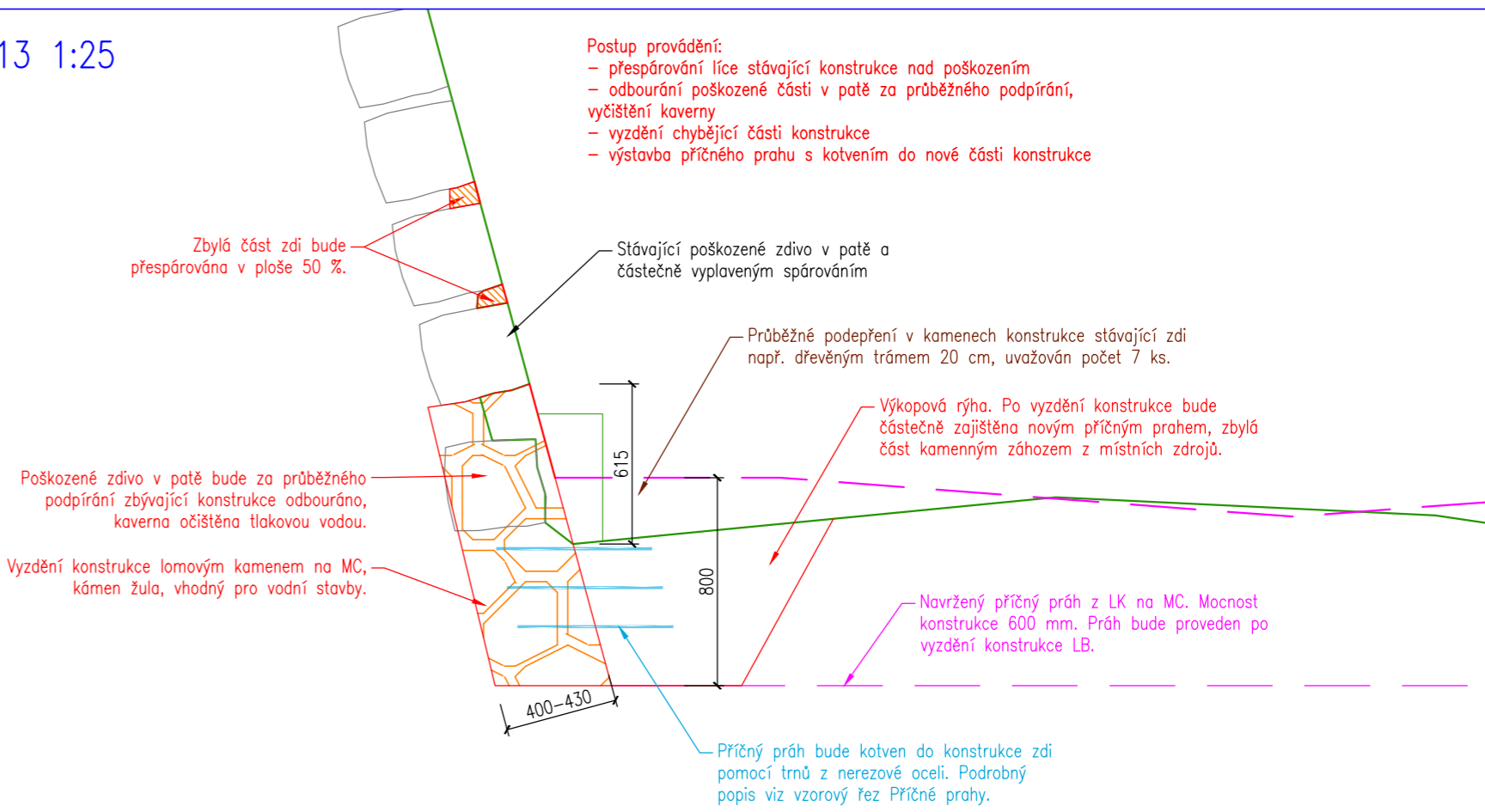
ŘEZ C 1:25



KM 0,426 1:25



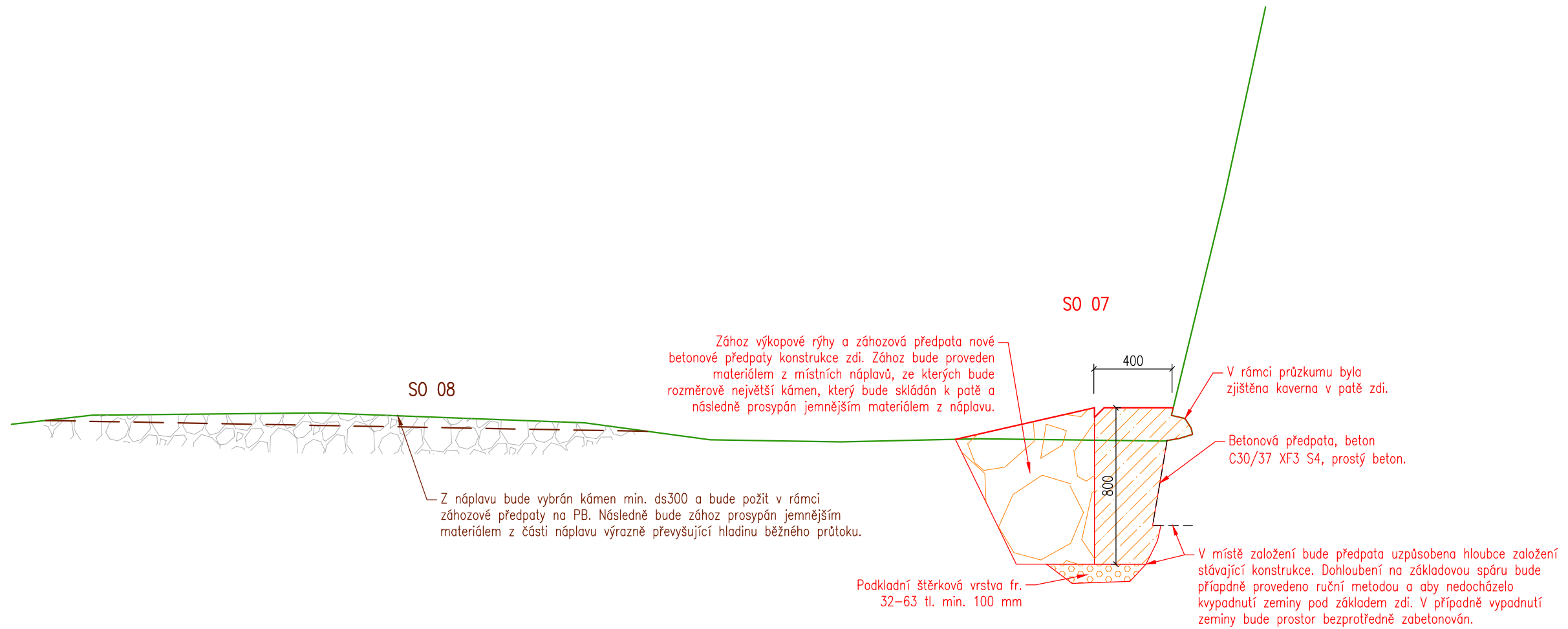
KM 0,413 1:25



VZOROVÝ PŘÍČNÝ ŘEZ G

M 1:25

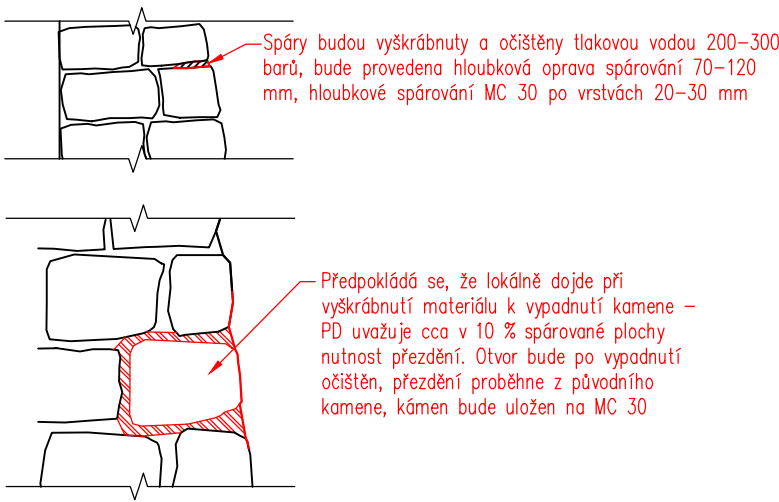
S0 07, S0 08



VZOROVÝ PŘÍČNÝ ŘEZ H

M 1:25

SPÁROVÁNÍ



- Přespárování líce zdi:
1. Očištění líce tlakovou vodou 200–300 barů, odstranění vegetace
 2. Mechanické očištění vyškrábnutím na hloubku 70–120 mm
 3. Oplach spar, případně očištění vzduchem
 4. Hloubkové přespárování po vrstvách tl. 20–30 mm

Poznámky :
Tlak vody bude přizpůsoben stavu zdiva, nadměrné porušení a destrukce stávajícího zdiva mechanickým očištěním je nežádoucí. Hloubka mechanického očištění spár bude po prohlídce referenční části konstrukce odsouhlasena AD/TDI stavby. Očištění spar vzduchem/oplachem proběhne těsně před vlastním spárováním. Rozsah spárování je platný v době provádění PD, při výrazném časovém odstupu provádění stavby od dokončení PD může dojít ke změně

Místa po případném lokálním uvolnění kamenů budou zaplněna novými kameny. Projektová dokumentace předpokládá, že 10 % přespárovávané zdi, bude nutné přezdění. Kameny budou osazeny do předem řádně očištěného prostoru vzniklého v konstrukci zdi po odstranění uvolněných kamenů. Před osazením a upevněním kamene budou očištěné části prověřeny zkouškou odtržení, tj. připravený podklad musí mít pevnost v tahu kolmo na plochu (odtrhovou pevnost) větší než 1,5 N/mm². Nově osazené kameny nesmí vyčnívat nad stávající konstrukci zdi.

Pro vlastní spárování bude použita cementová malta s vlákny nebo malta se zlepšenými vlastnostmi přidáním reaktivního zušlechťovače.



HG partner s.r.o.

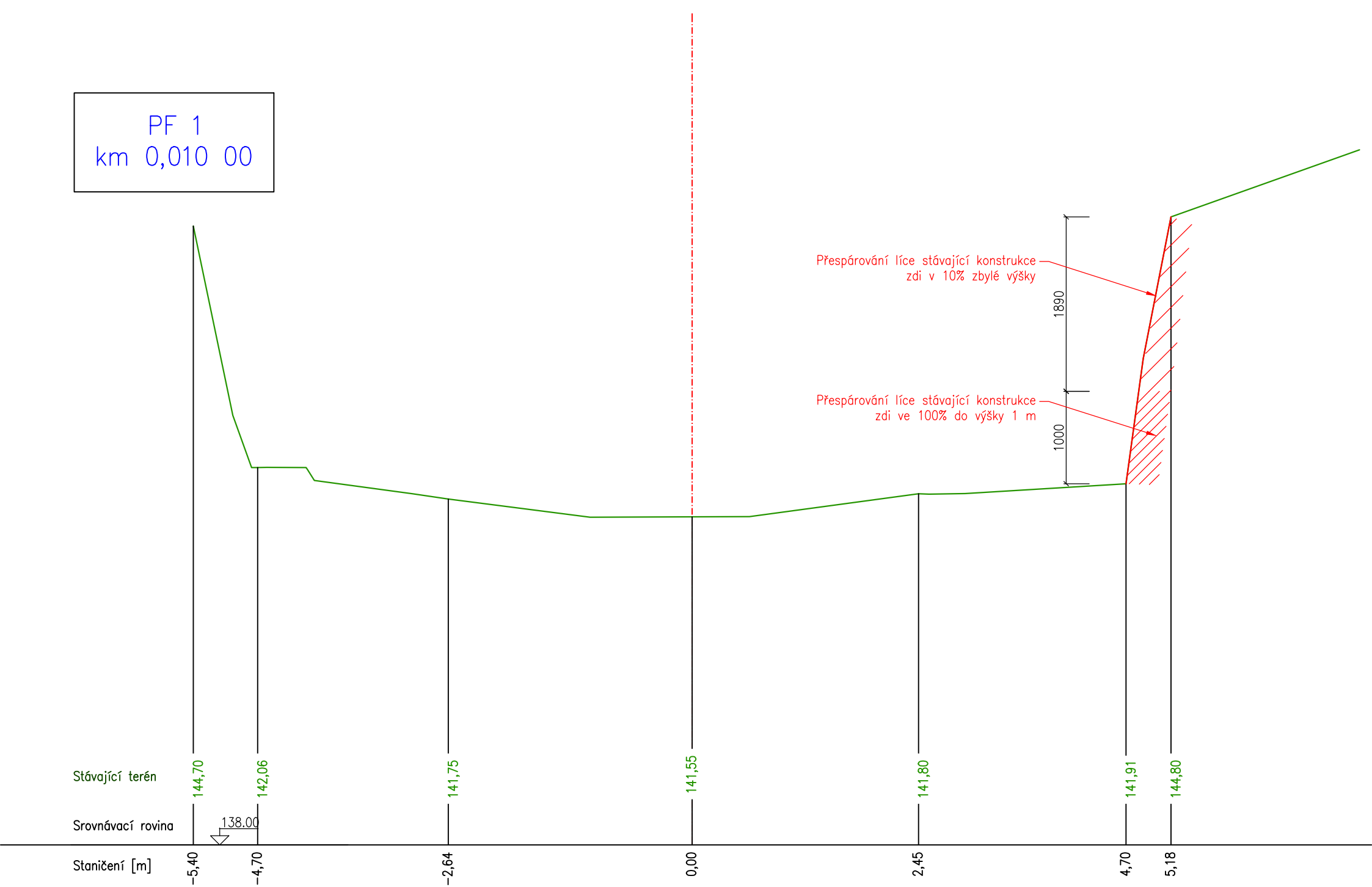
Smetanova 200, 250 82 Úvaly
www.hgpartner.cz

Telefon: 246 082 015
e-mail: hgp@hgpartner.cz

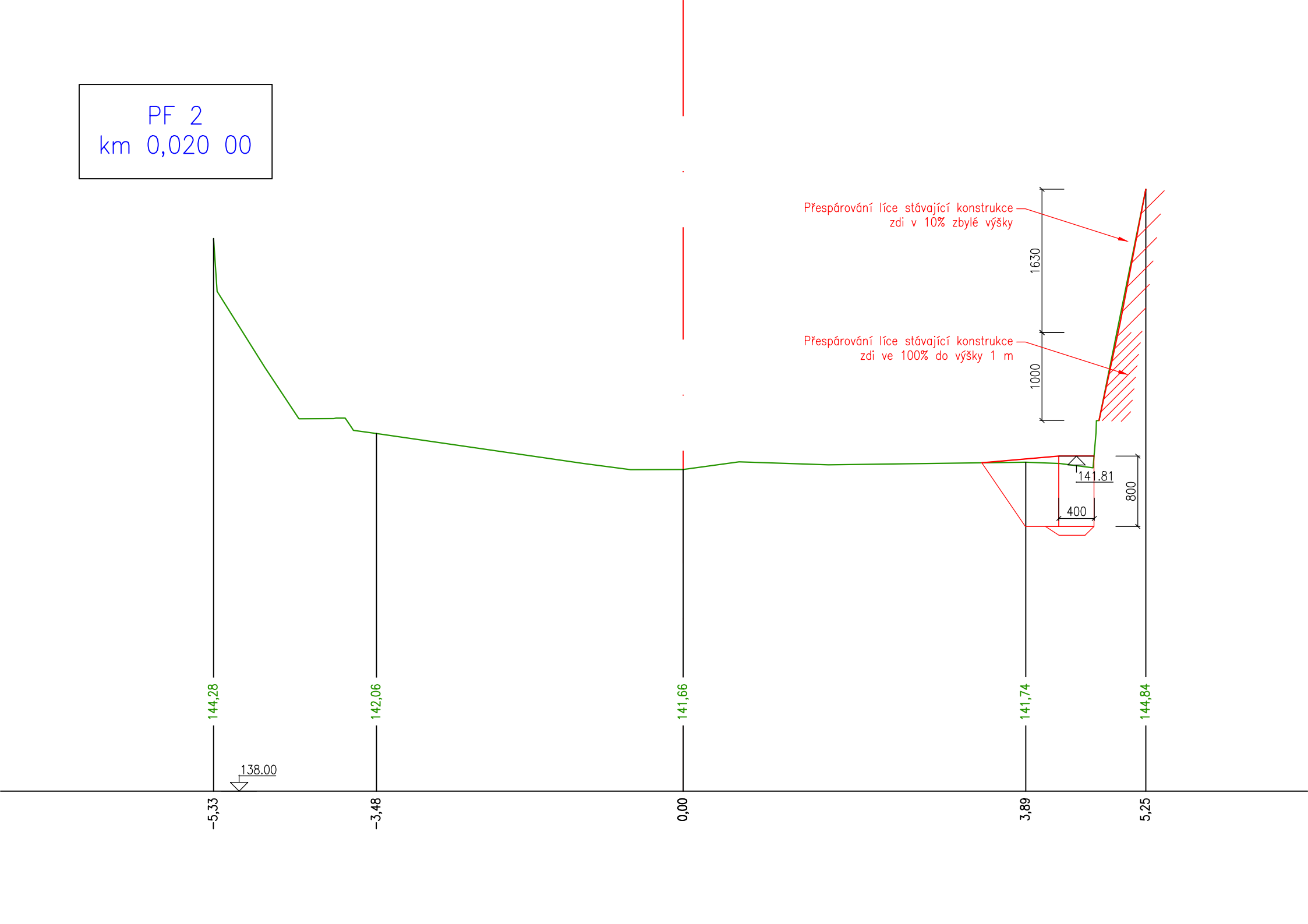
Paré č.:

Investor: Povodí Ohře, státní podnik, Bezručova 4219, 430 03 Chomutov		Datum:	02/2023
Odpovědný projektant:	Ing. Jaroslav Vrzák	Č. zakázky:	H-22/039
Vypracoval:	Ing. Štěpán Krátký	Změna:	-
Akce:	OPŠ 07/2021 - Jílovský potok Děčín - Jílové - 3. etapa	Stupeň:	DSP
Název části:	DOKUMENTACE OBJEKTŮ	Část:	D
Příloha:	PŘÍČNÉ ŘEZY - ČÁST 1	Měřítko:	Č. přílohy:
		1:50	D.6.1

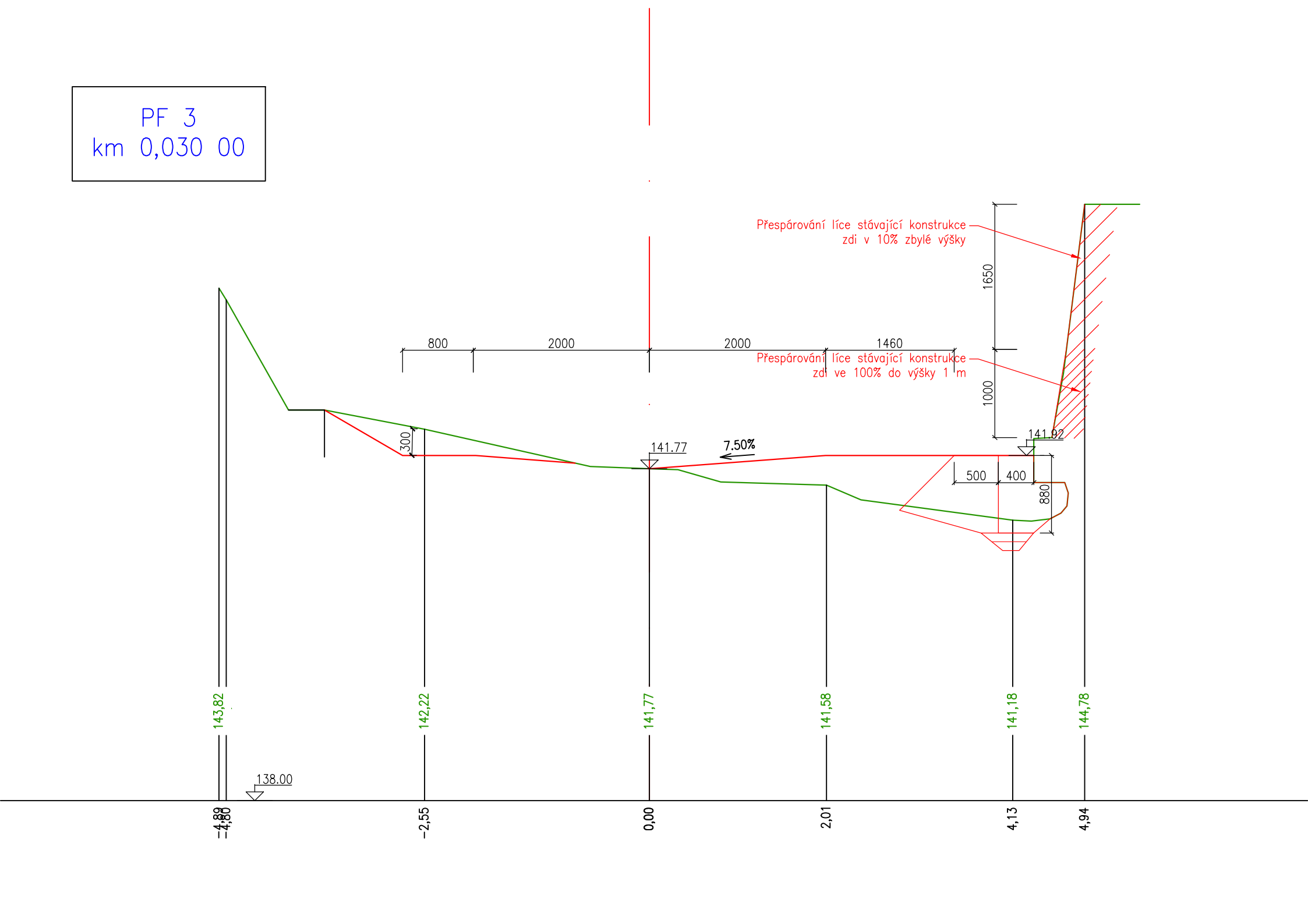
PF 1
km 0,010 00



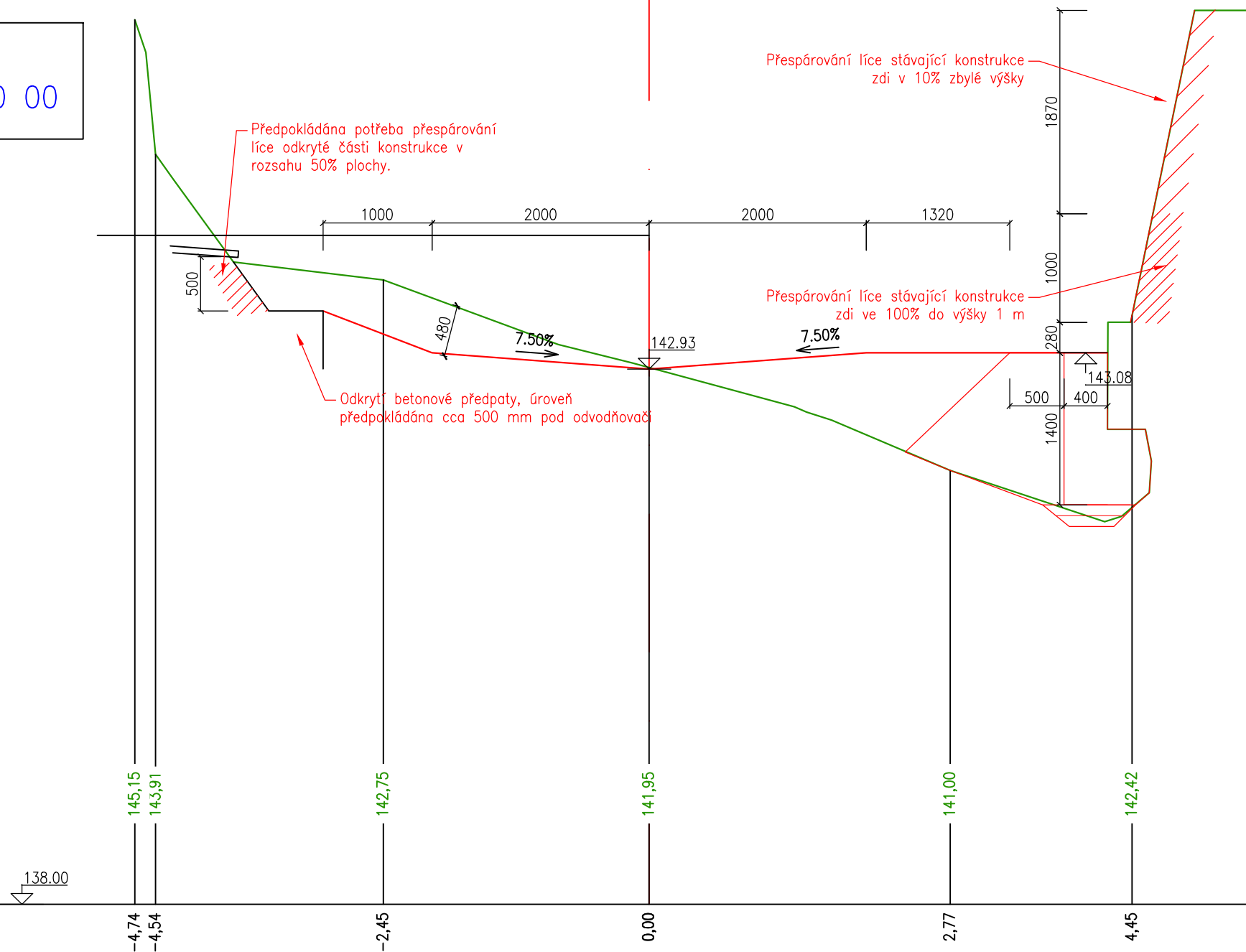
PF 2
km 0,020 00



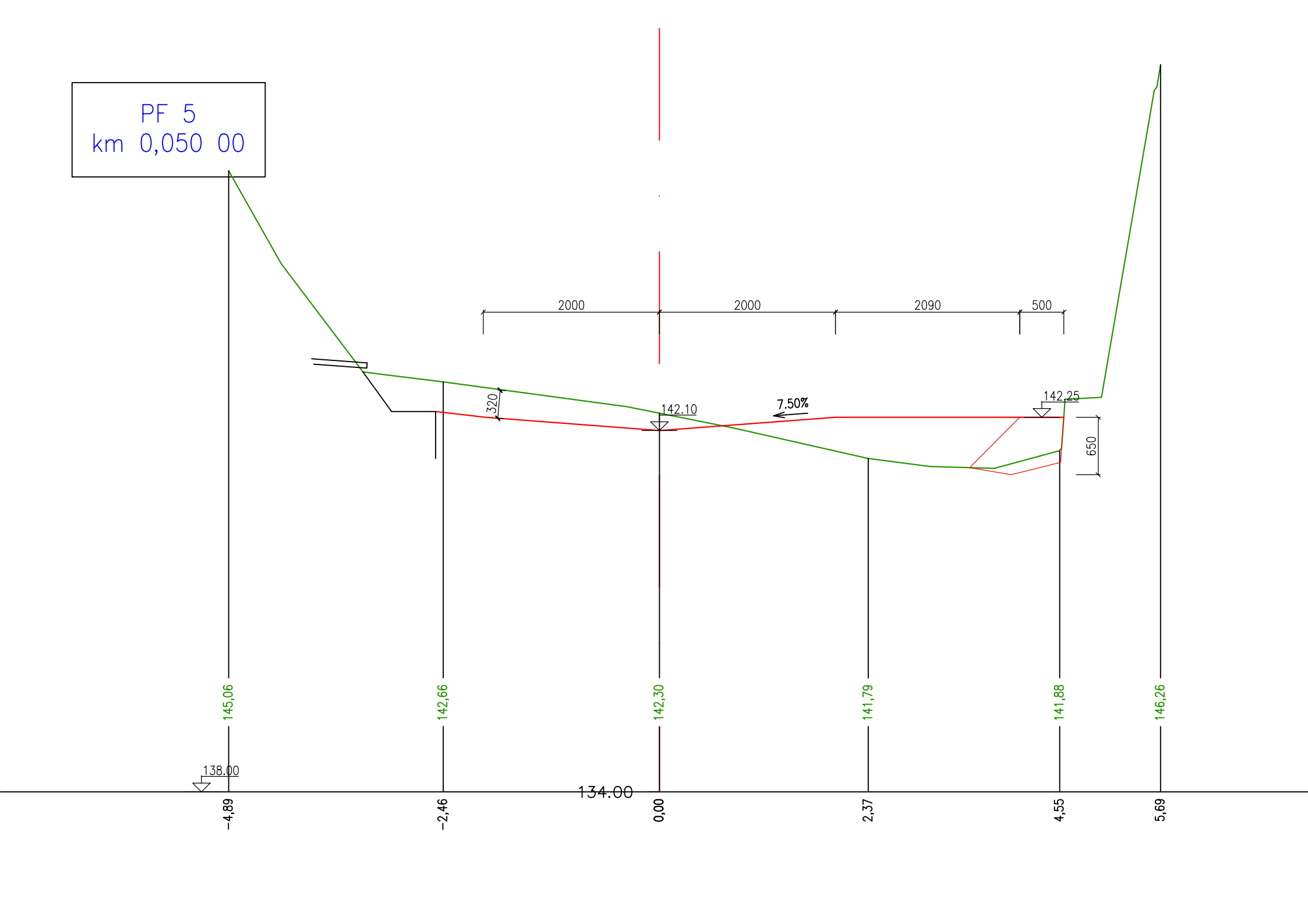
PF 3
km 0,030 00



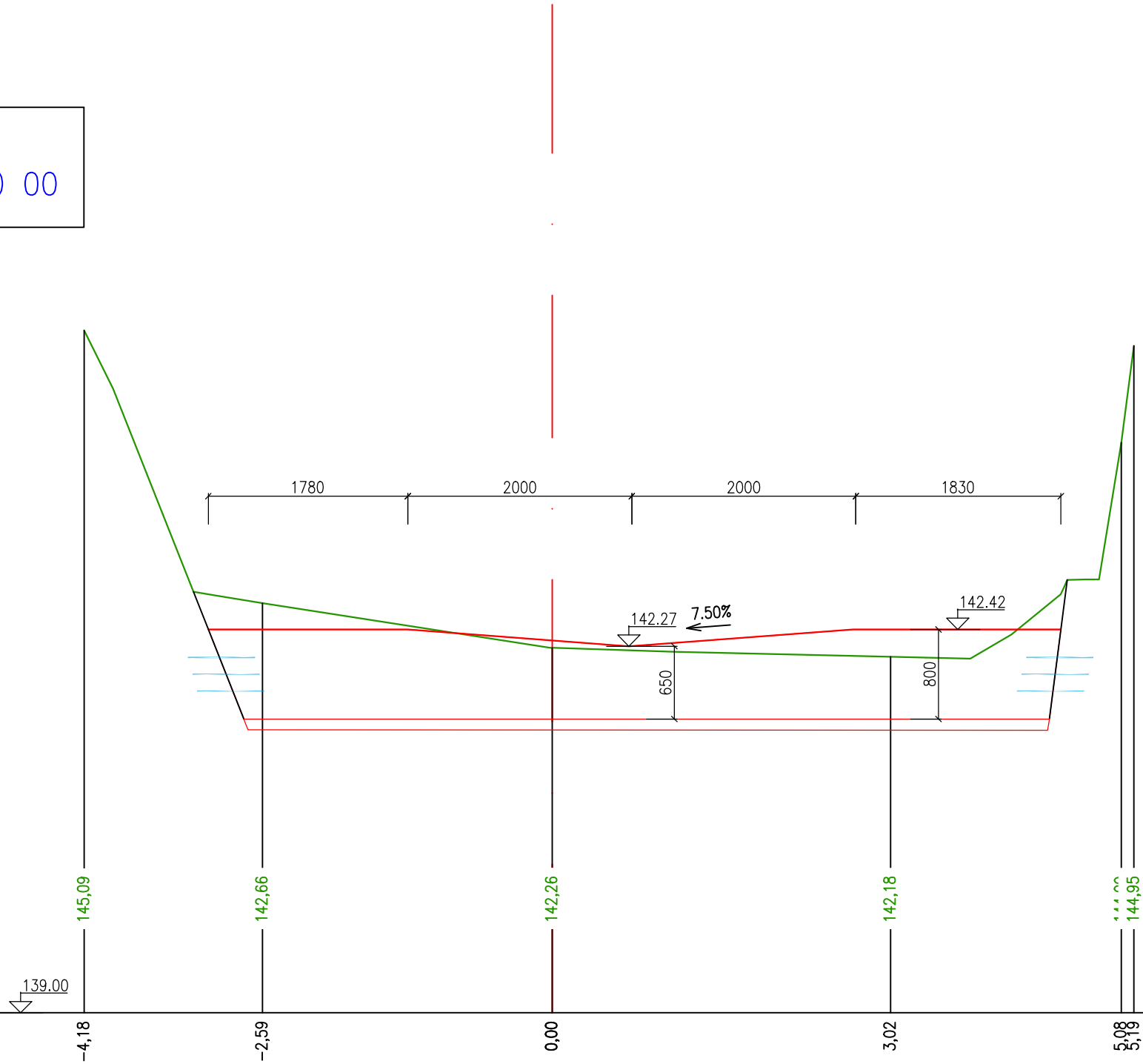
PF 4
km 0,040 00



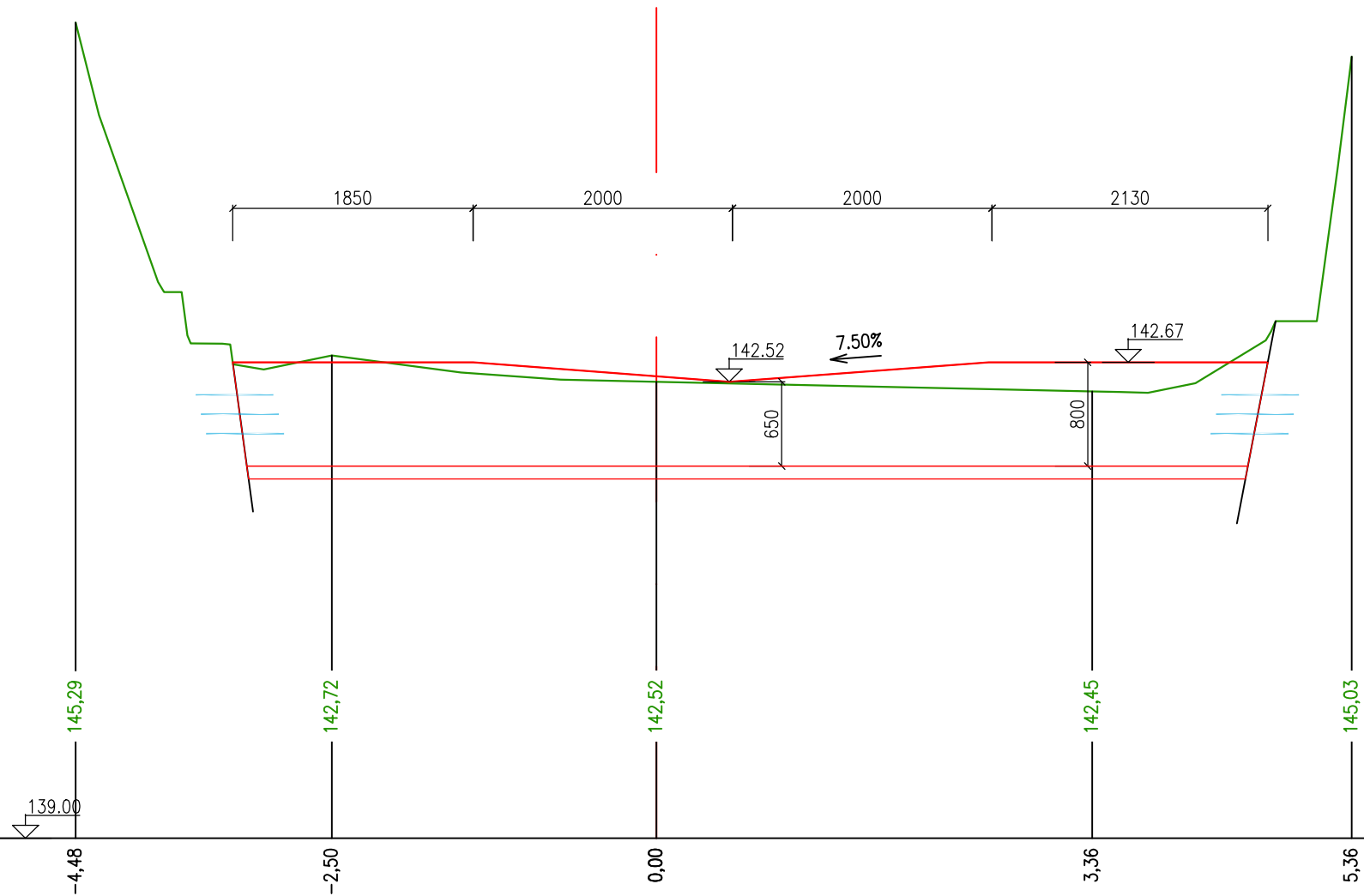
PF 5
km 0,050 00



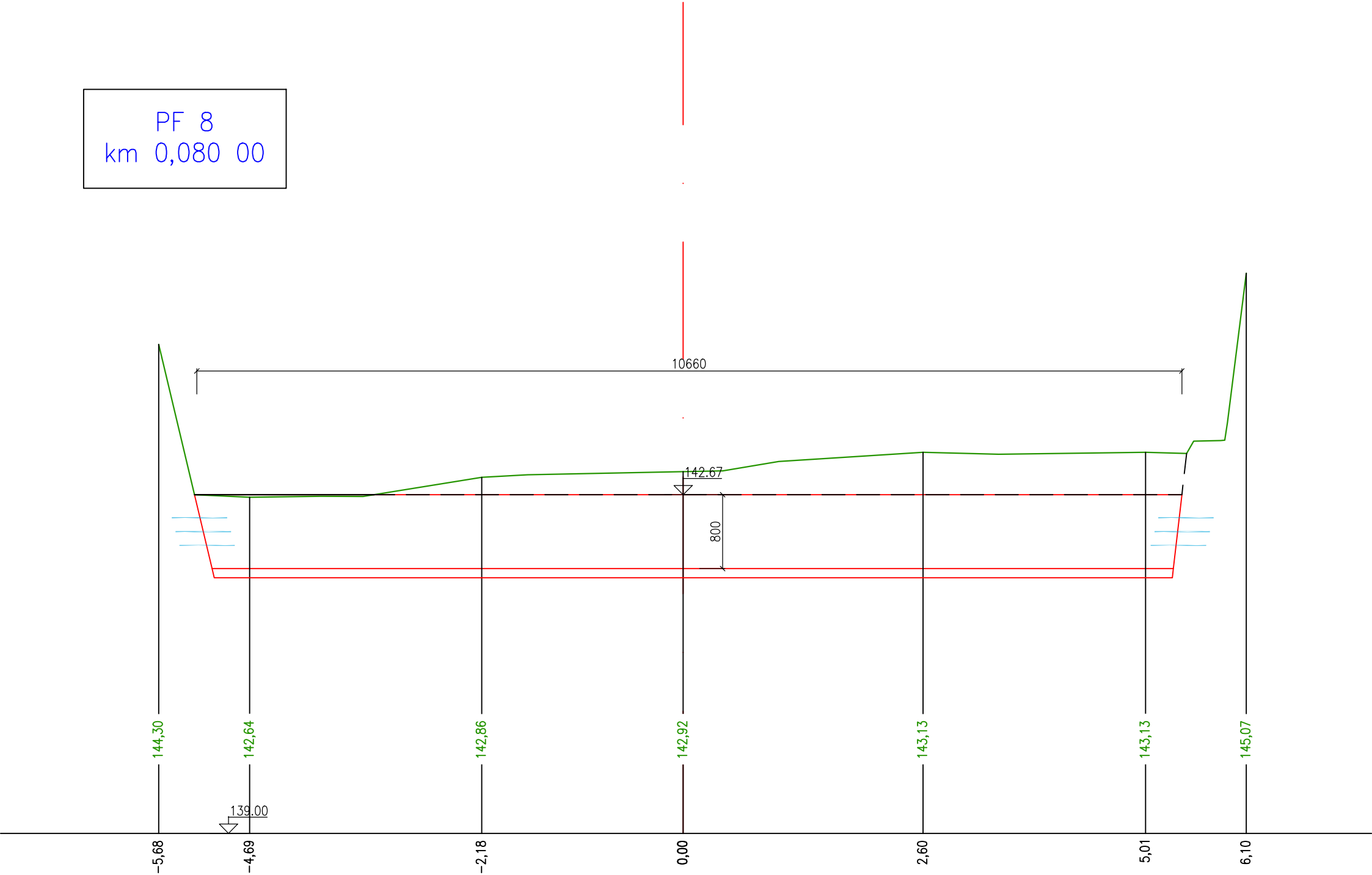
PF 6
km 0,060 00



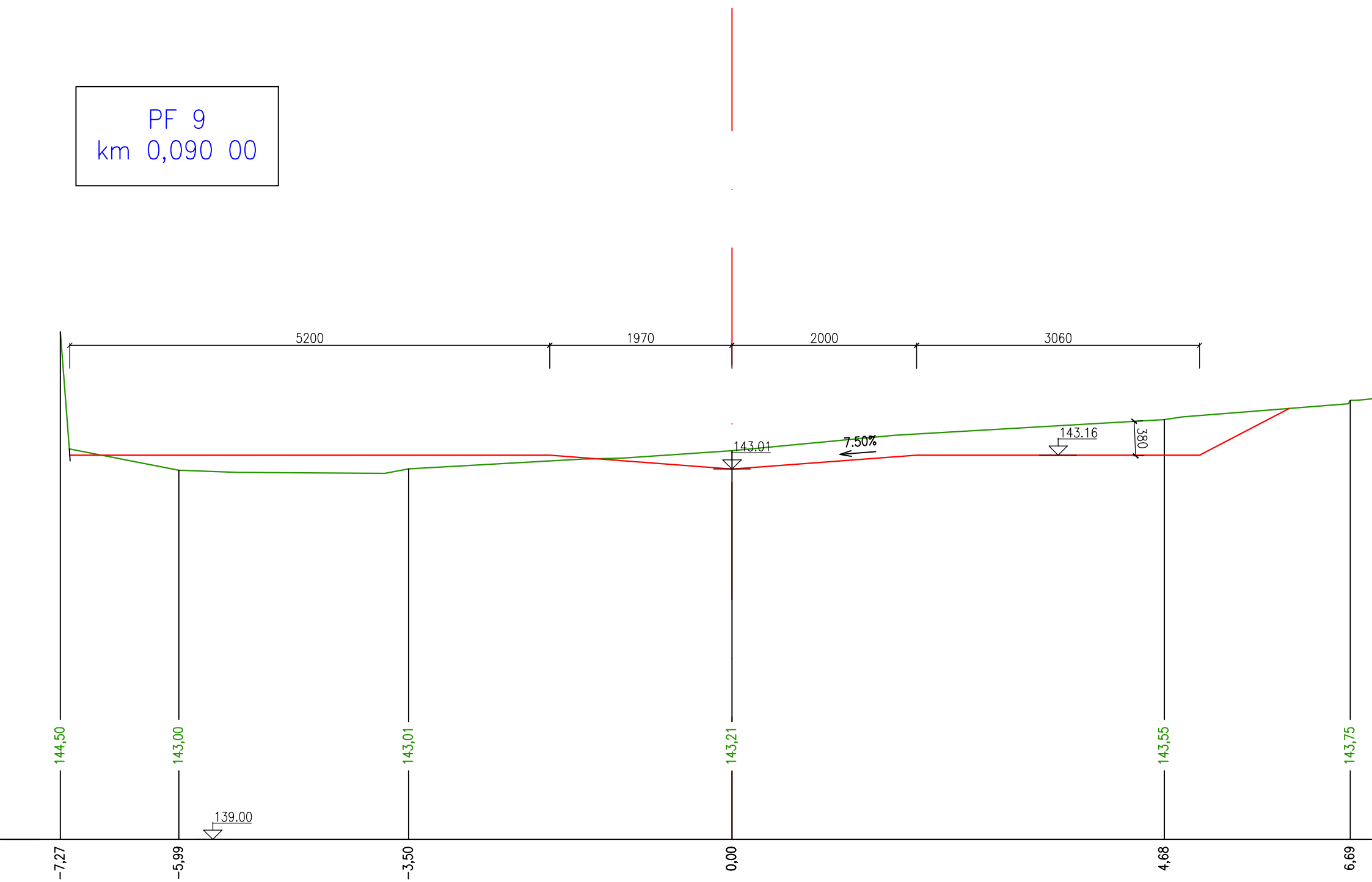
PF 7
km 0,070 00



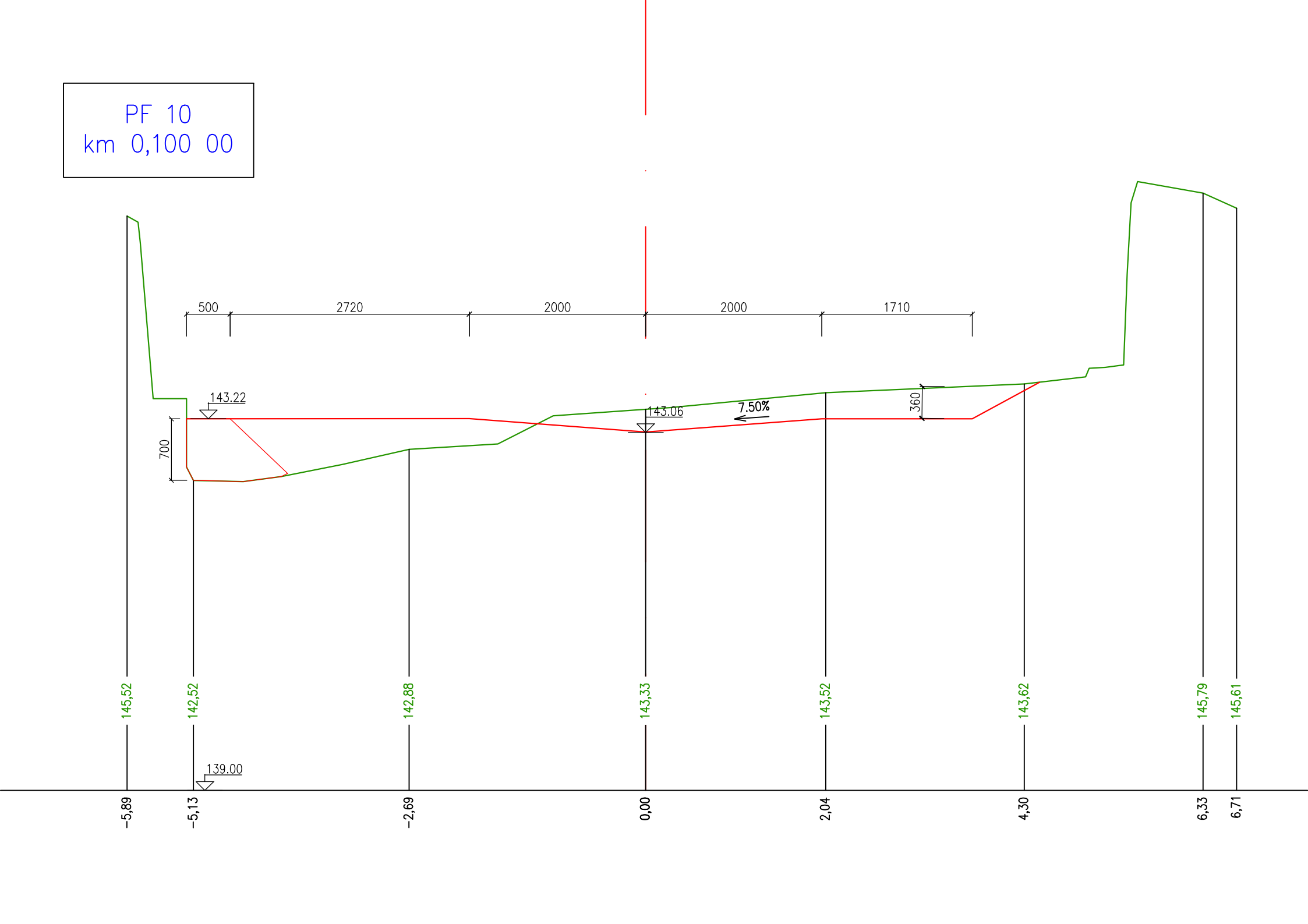
PF 8
km 0,080 00



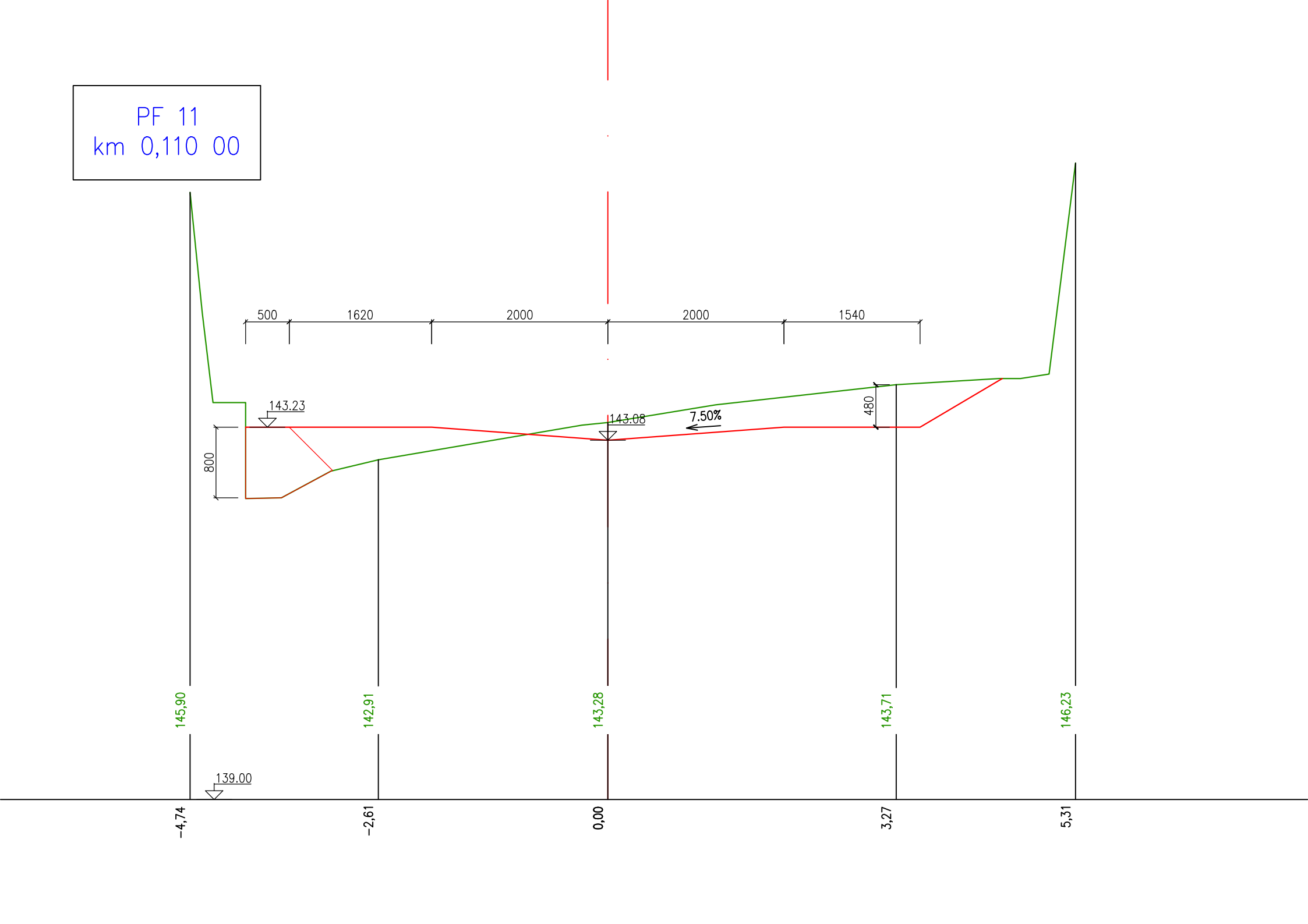
PF 9
km 0,090 00



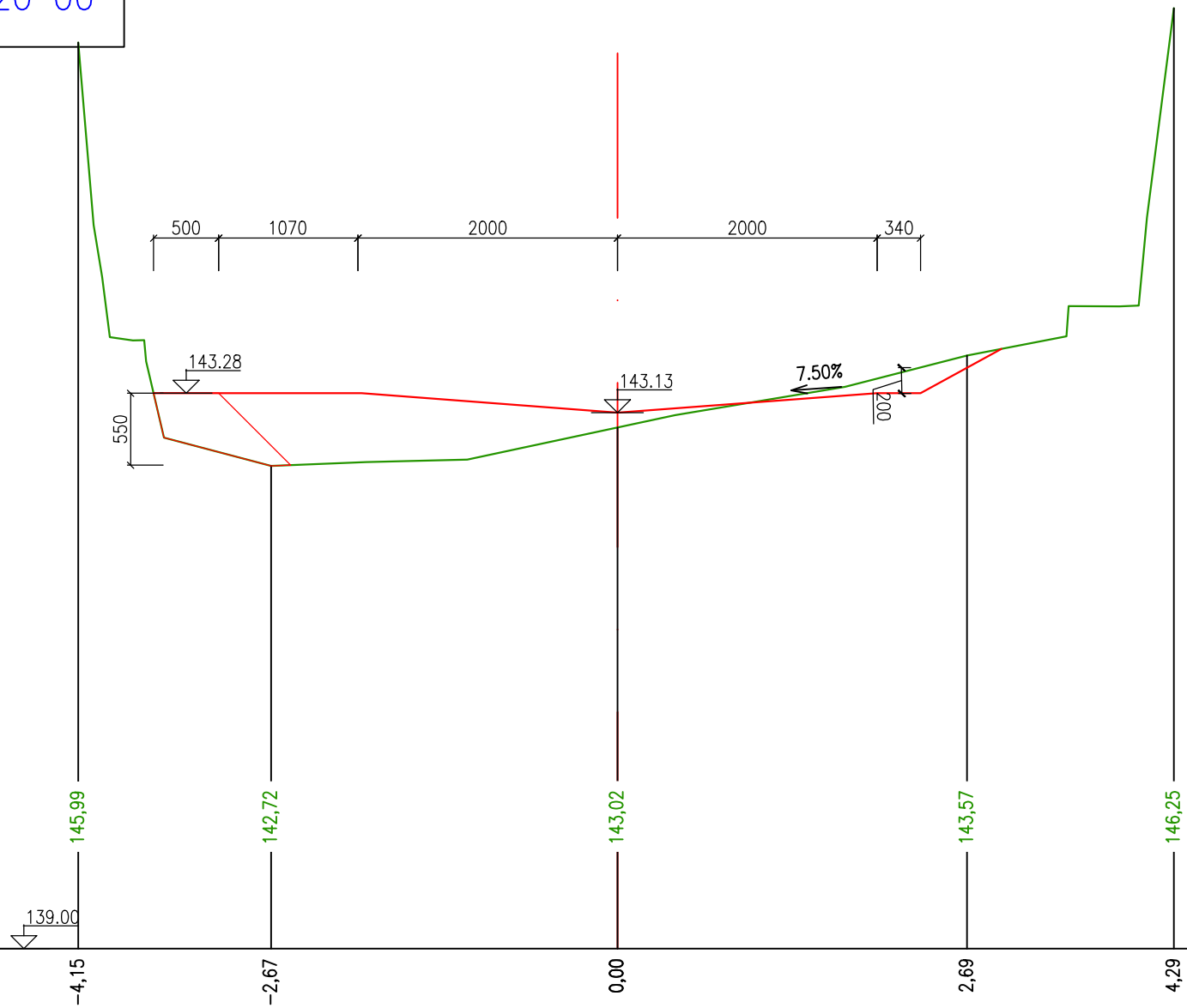
PF 10
km 0,100 00



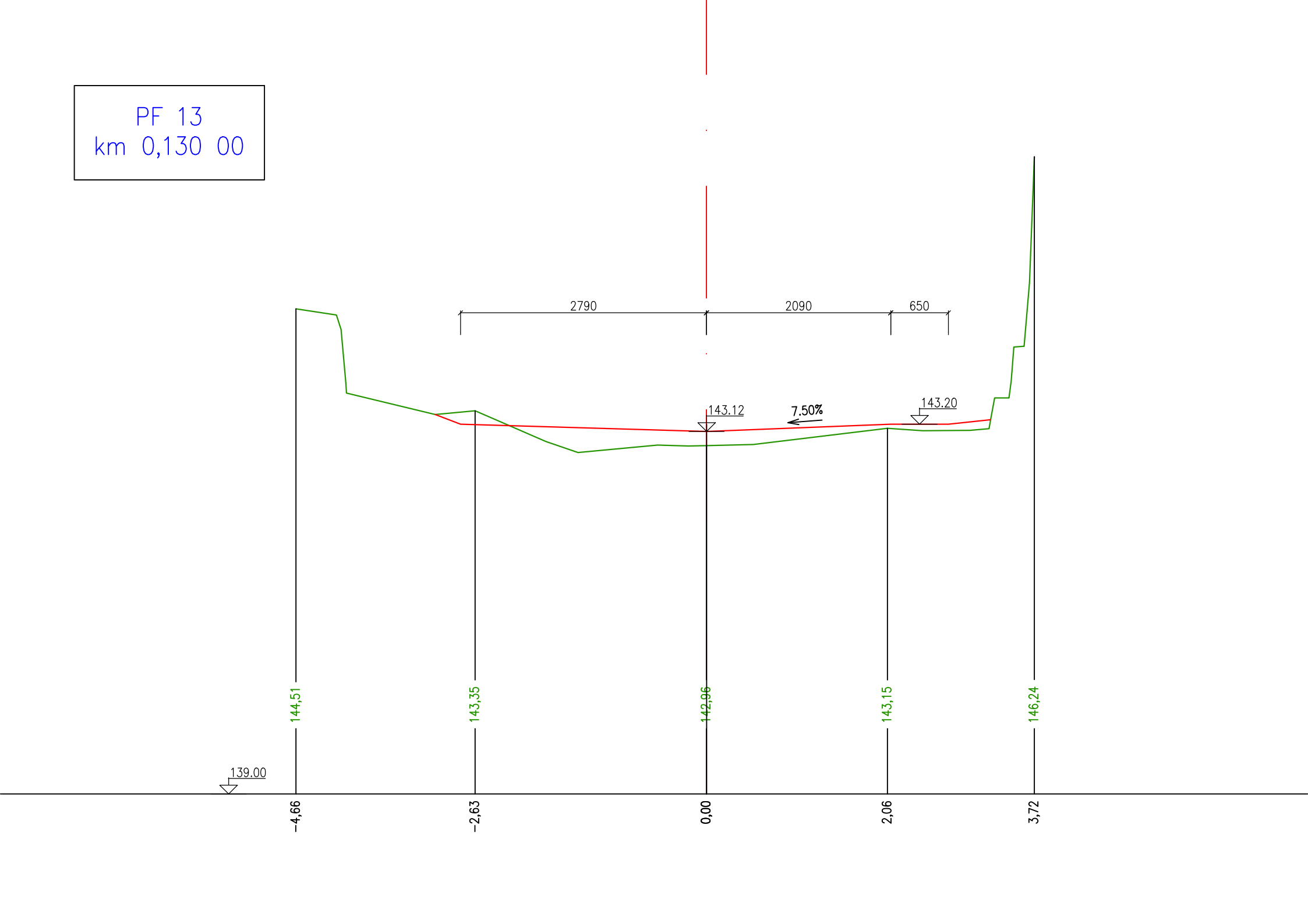
PF 11
km 0,110 00



PF 12
km 0,120 00



PF 13
km 0,130 00

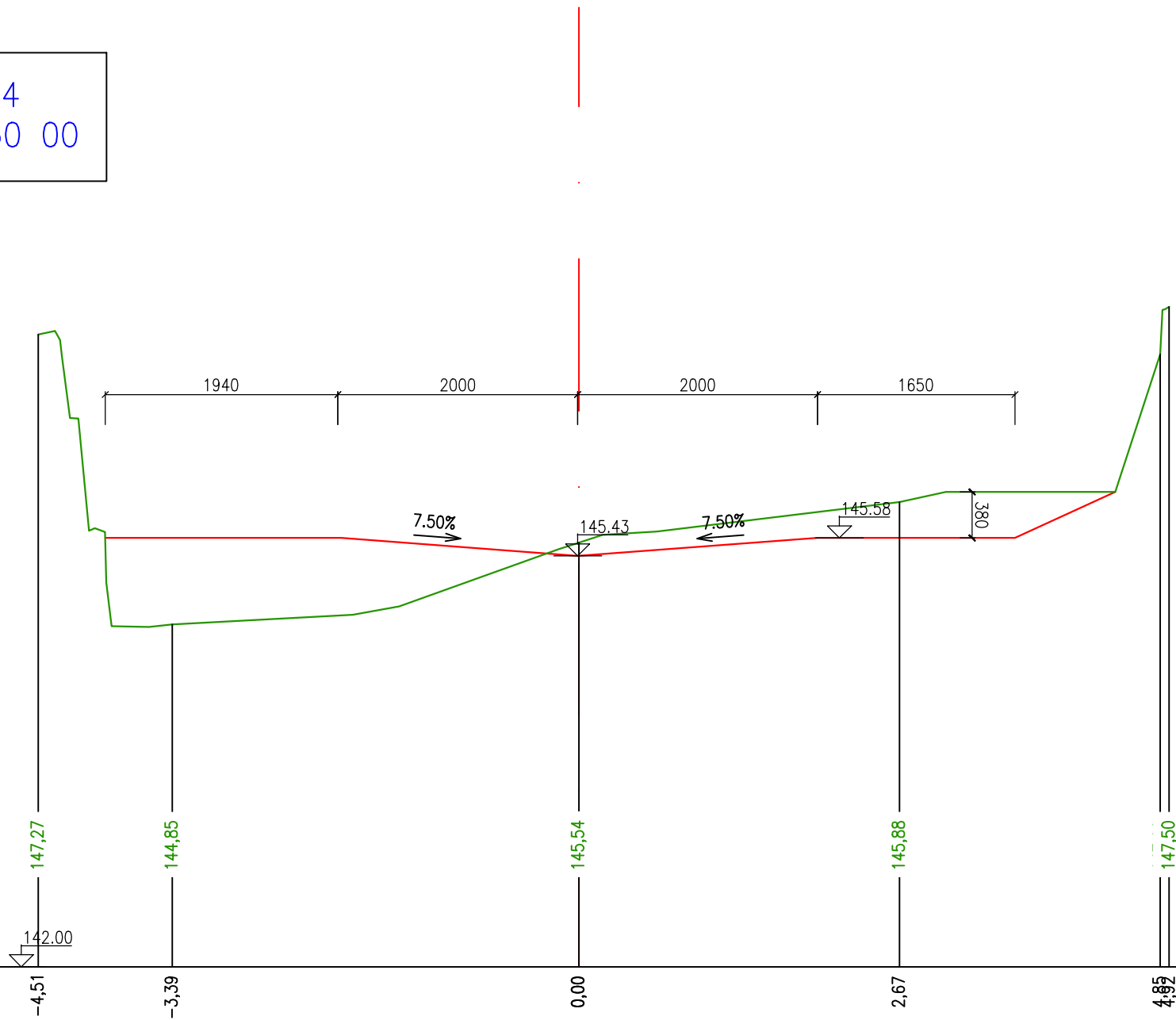


**HG partner s.r.o.**Smetanova 200, 250 82 Úvaly
www.hgpartner.czTelefon: 246 082 015
e-mail: hgp@hgpartner.cz

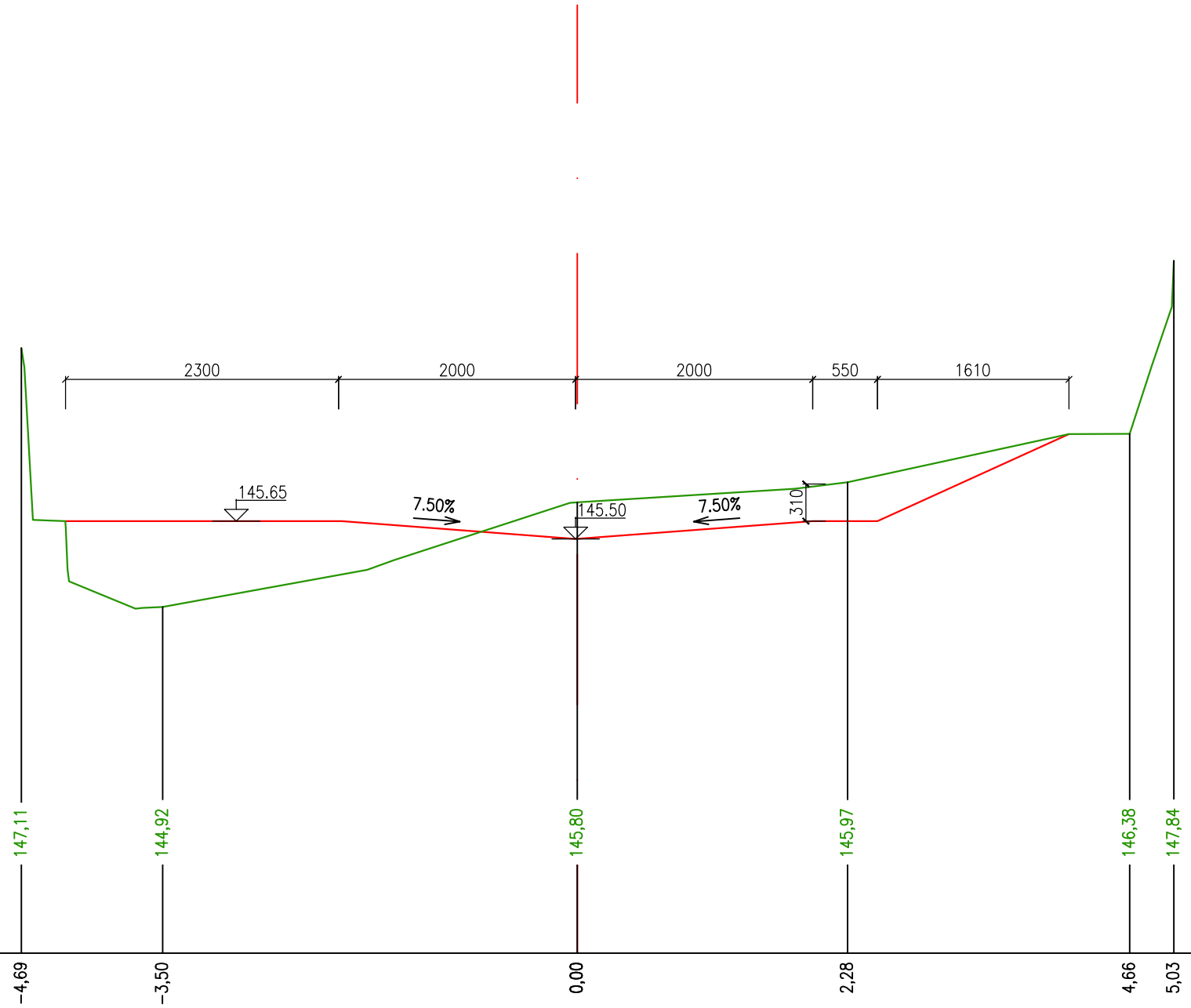
Paré č.:

Investor: Povodí Ohře, státní podnik, Bezručova 4219, 430 03 Chomutov		Datum:	02/2023
Odpovědný projektant:	Ing. Jaroslav Vrzák	Č. zakázky:	H-22/039
Vypracoval:	Ing. Štěpán Krátký	Změna:	-
Akce:	OPŠ 07/2021 - Jílovský potok Děčín - Jílové - 3. etapa	Stupeň:	DSP
Název části:	DOKUMENTACE OBJEKTŮ	Část:	D
Příloha:	PŘÍČNÉ ŘEZY - ČÁST 2	Měřítko: 1:50	Č. přílohy: D.6.2

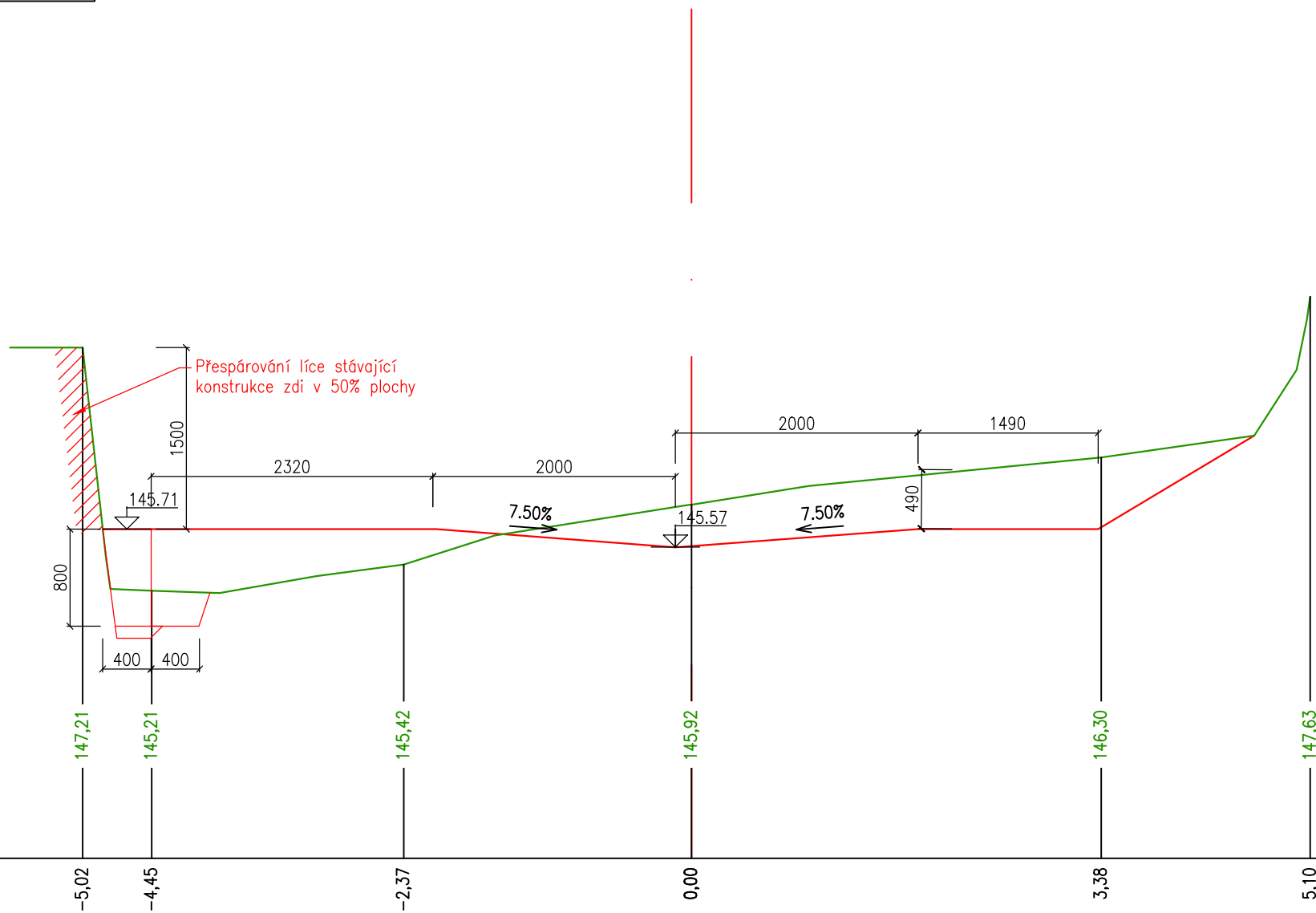
PF 14
km 0,250 00



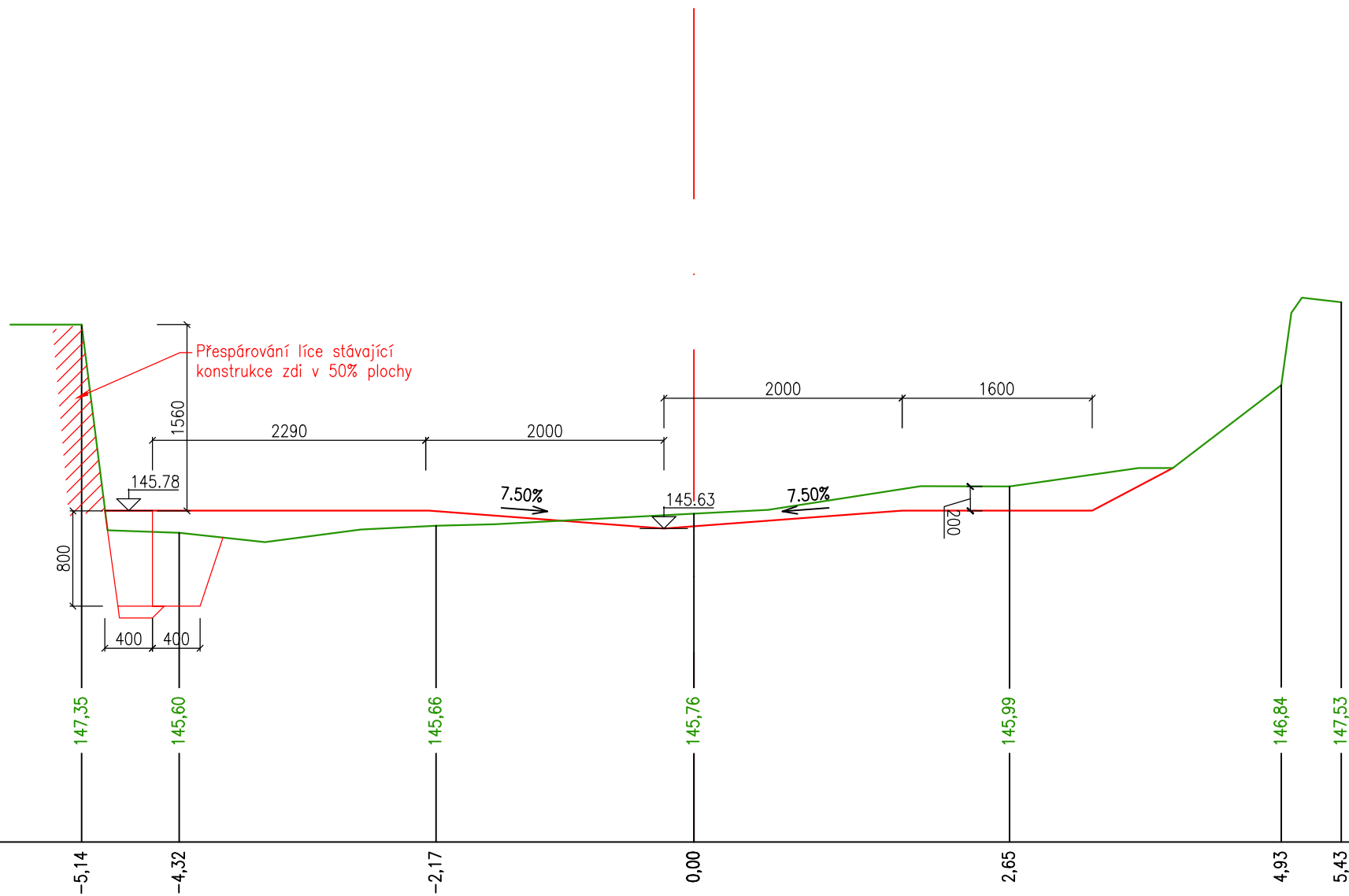
PF 15
km 0,260 00



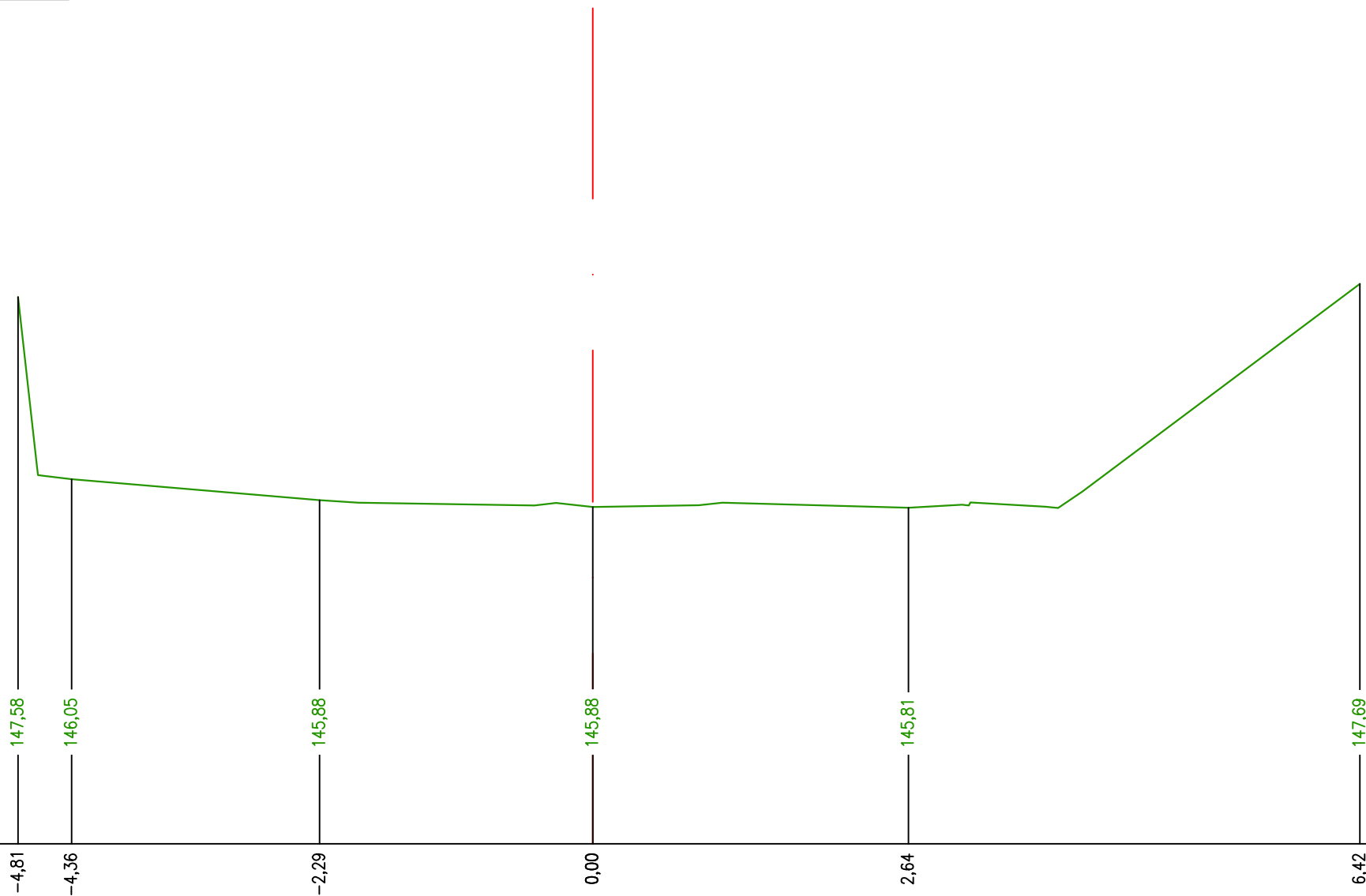
PF 16
km 0,270 00



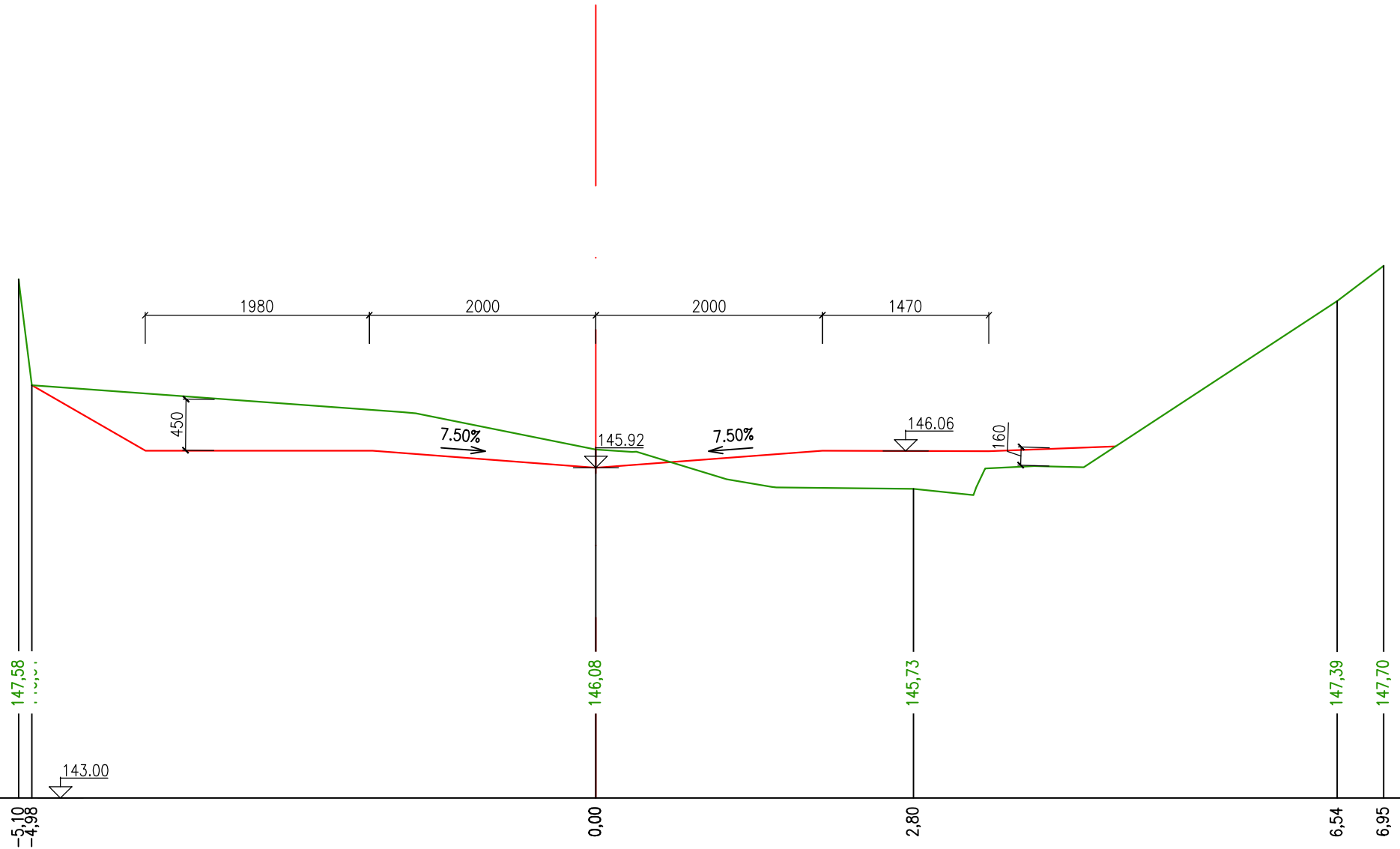
PF 17
km 0,280 00



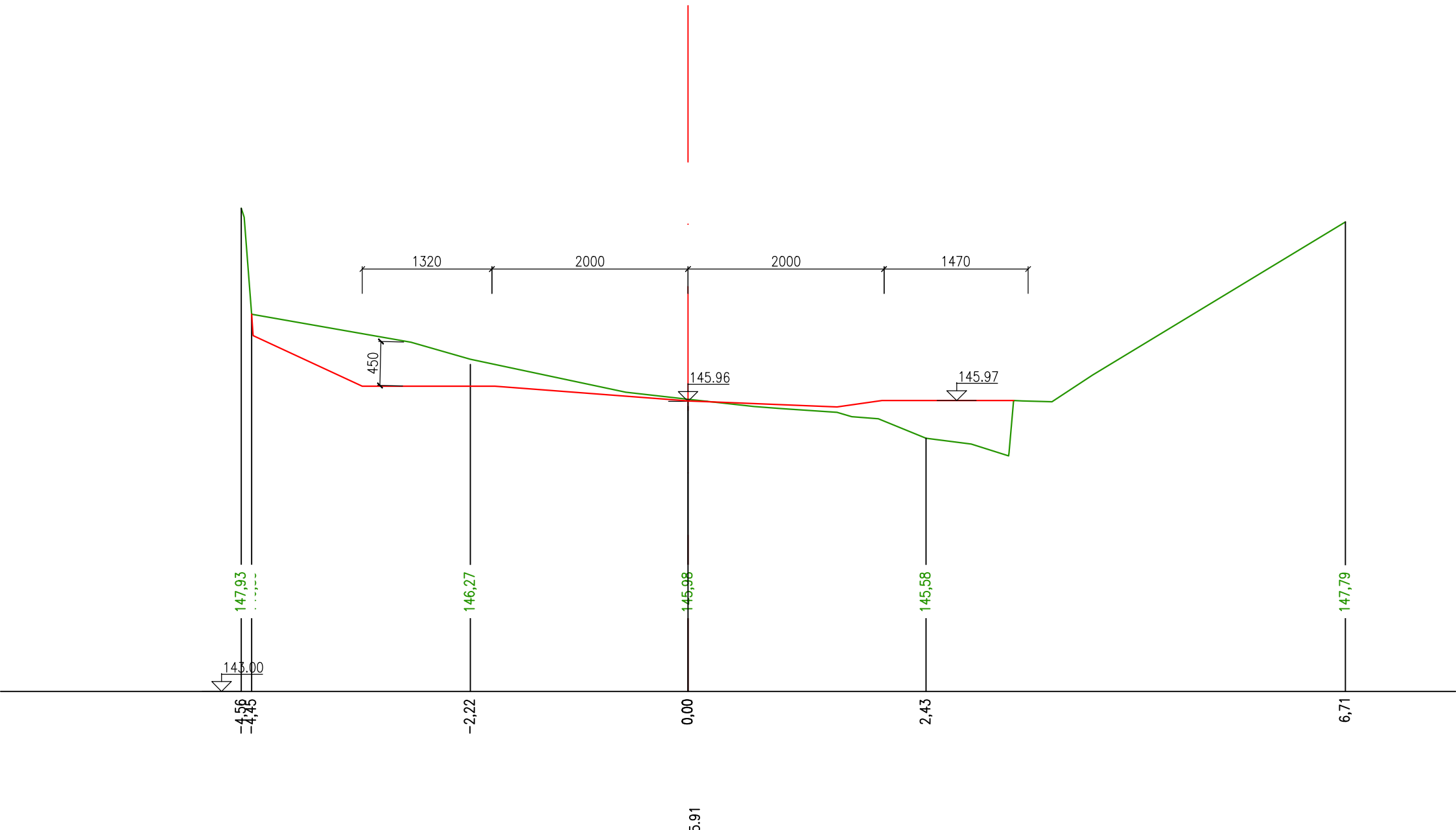
PF 18
km 0,290 00



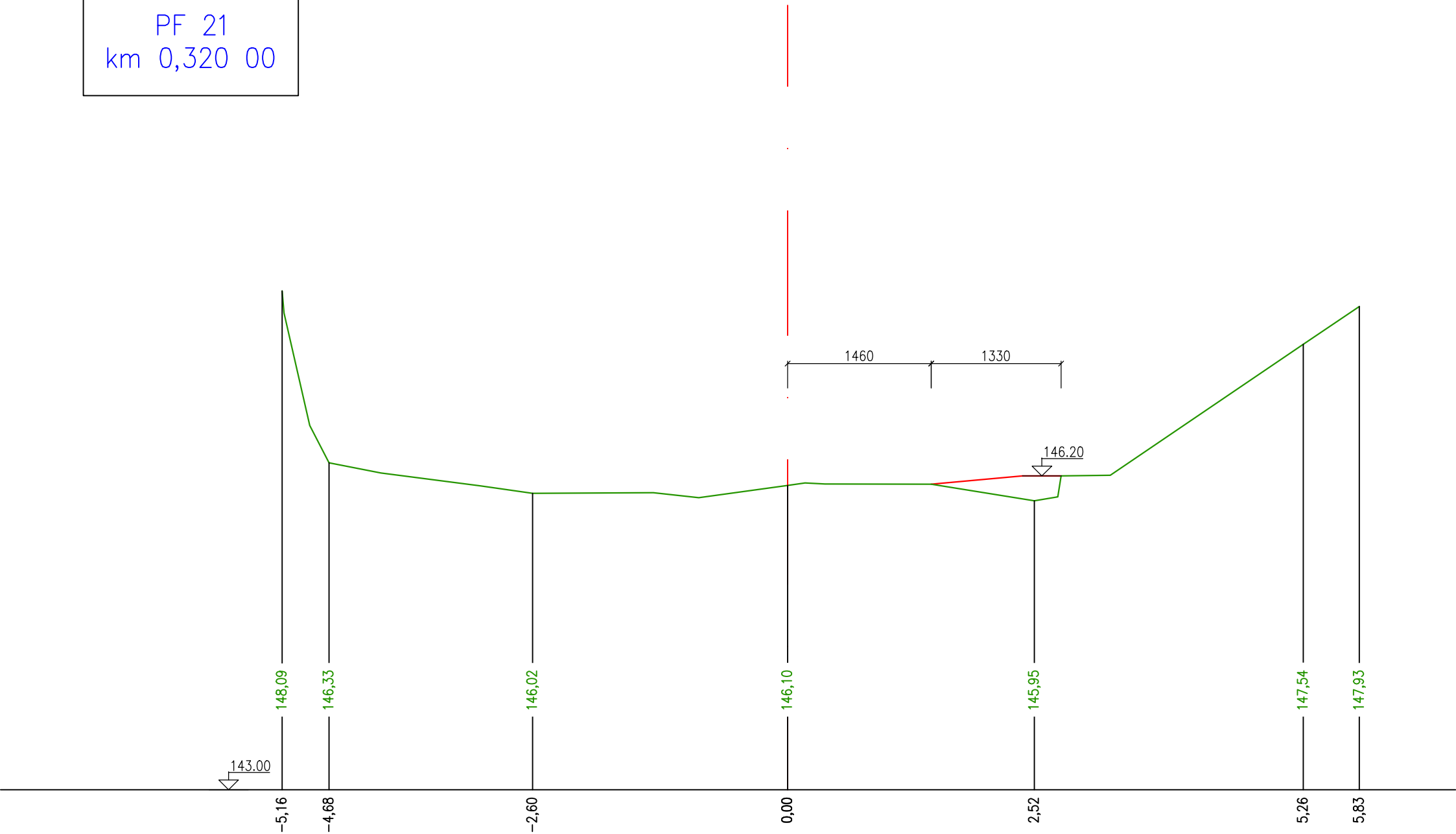
PF 19
km 0,300 00



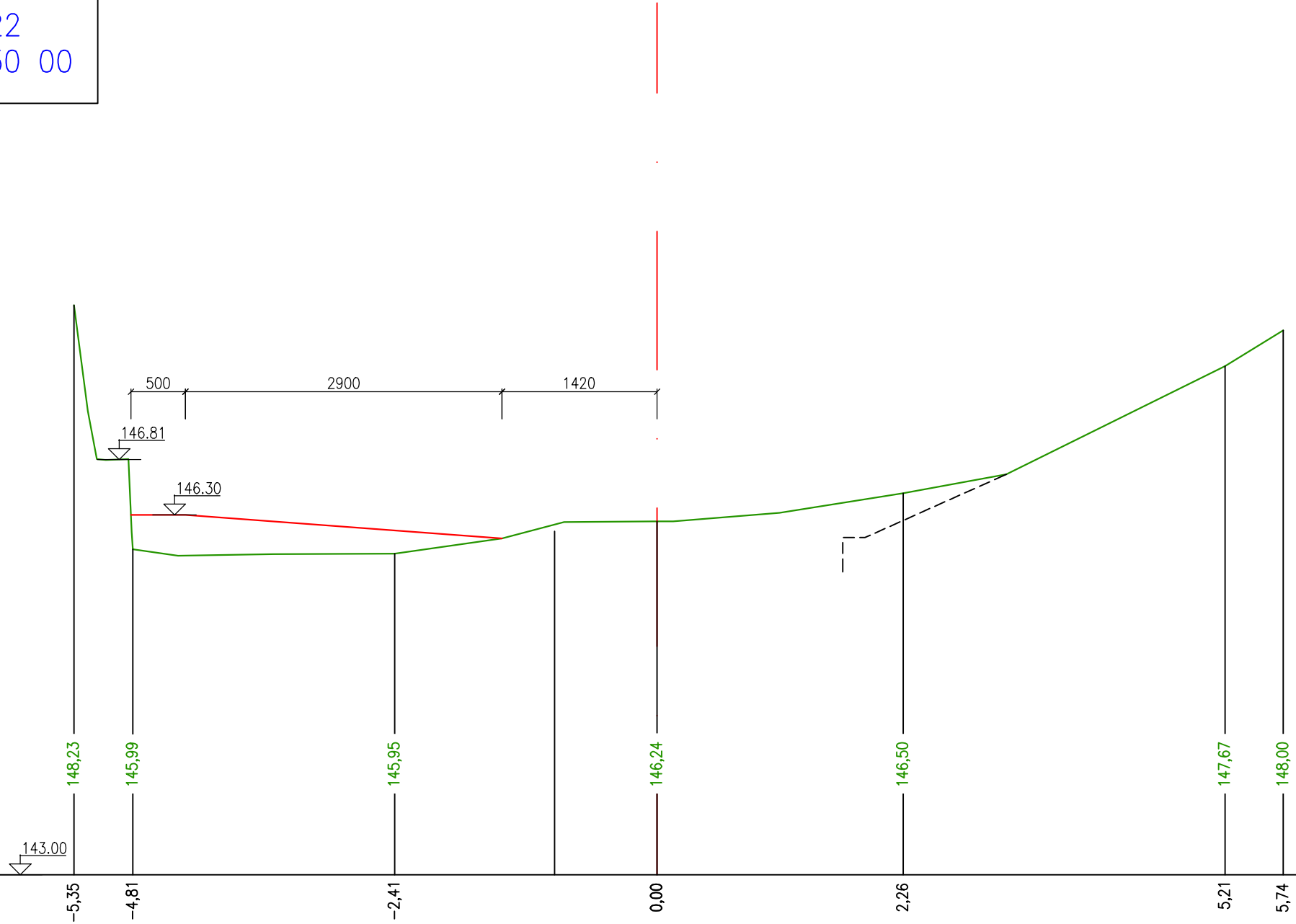
PF 20
km 0,310 00



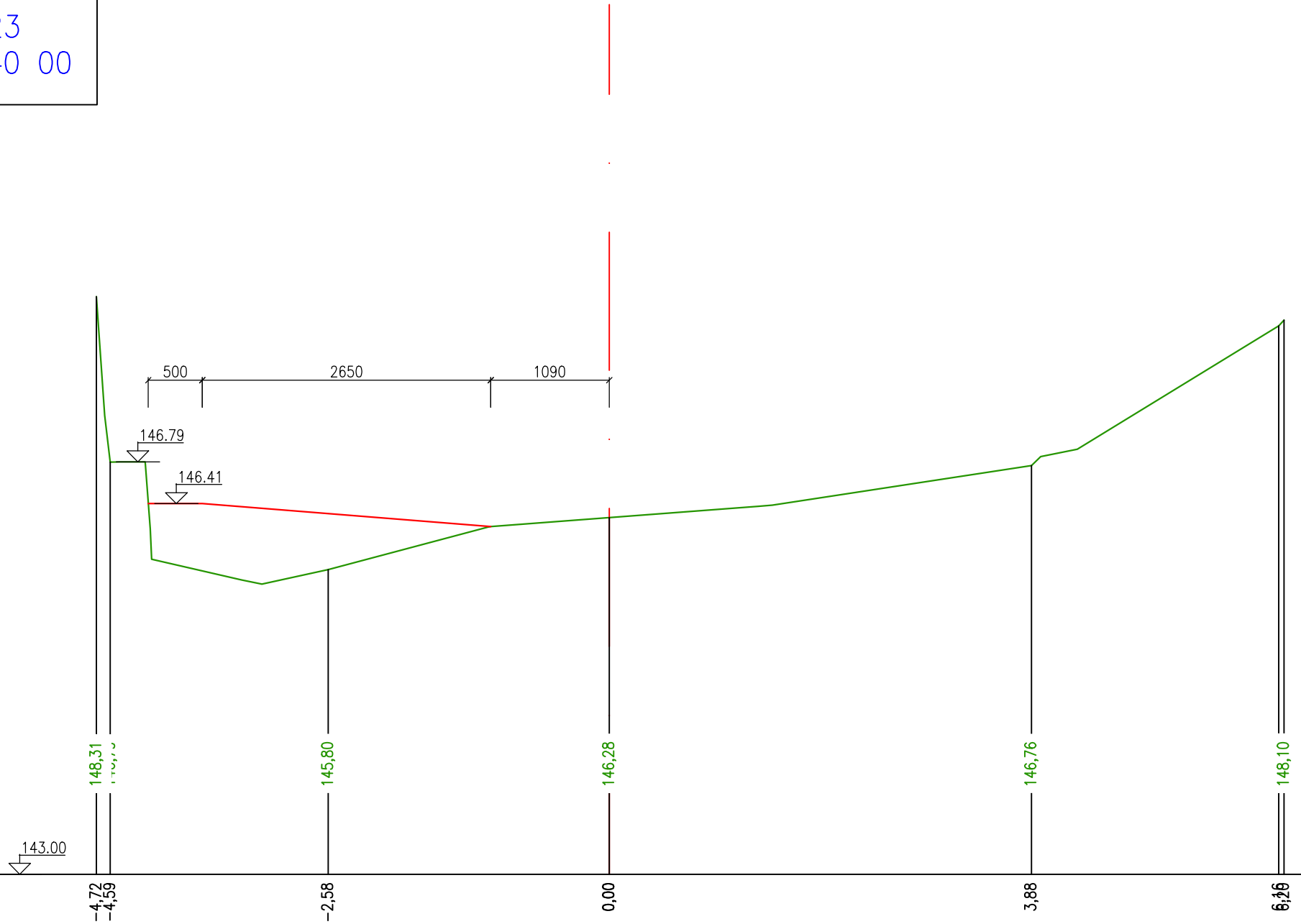
PF 21
km 0,320 00



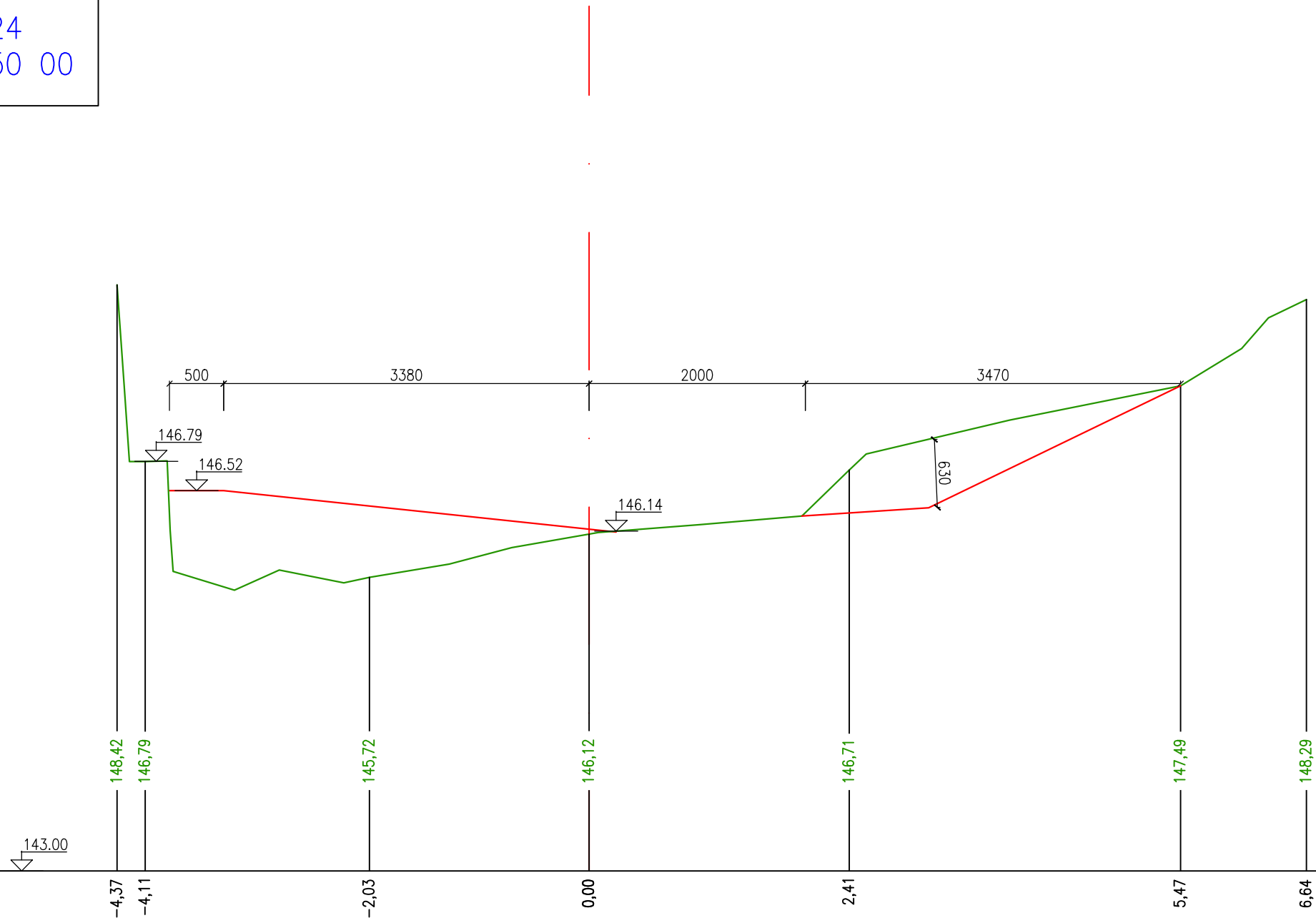
PF 22
km 0,330 00



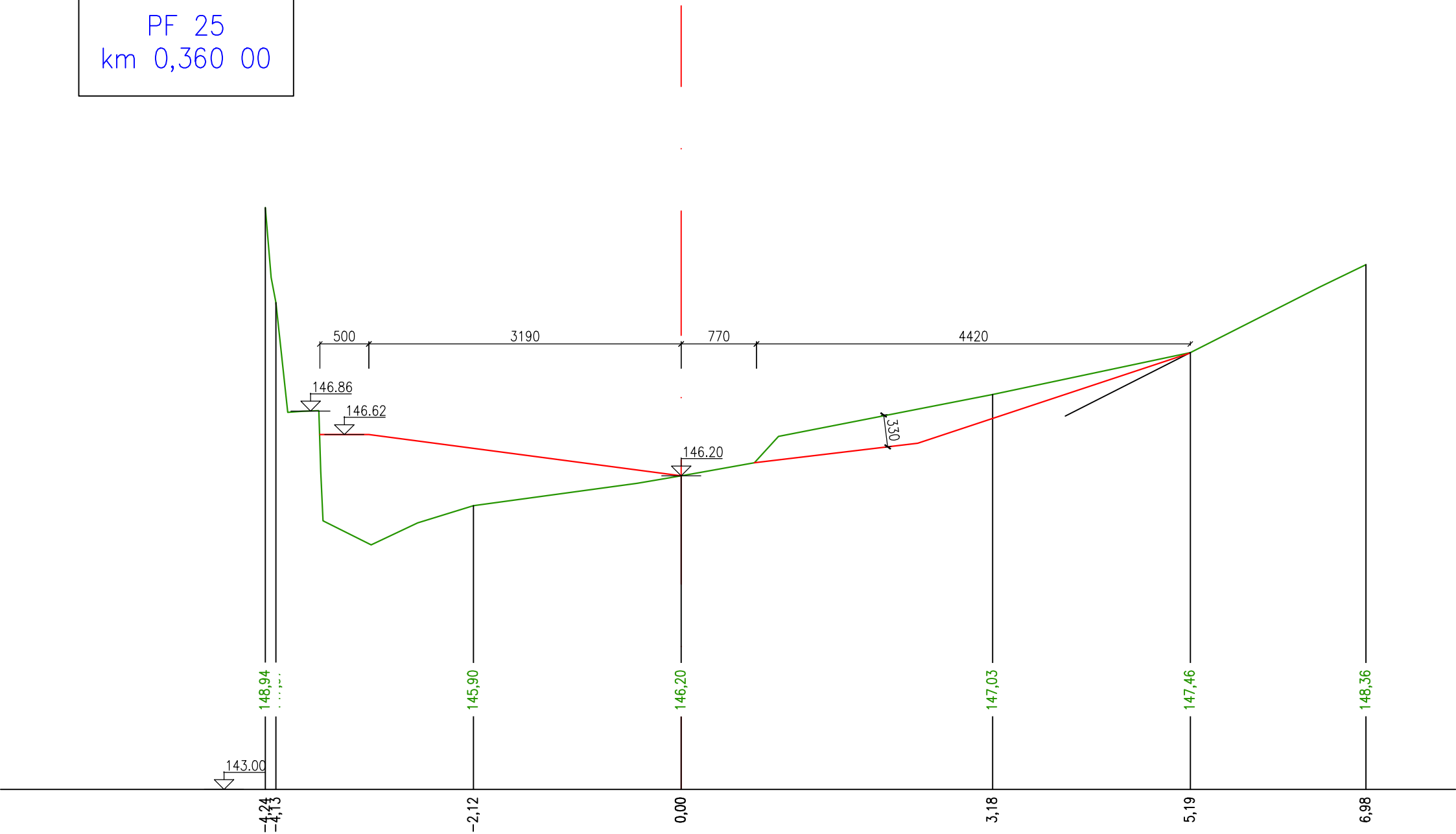
PF 23
km 0,340 00



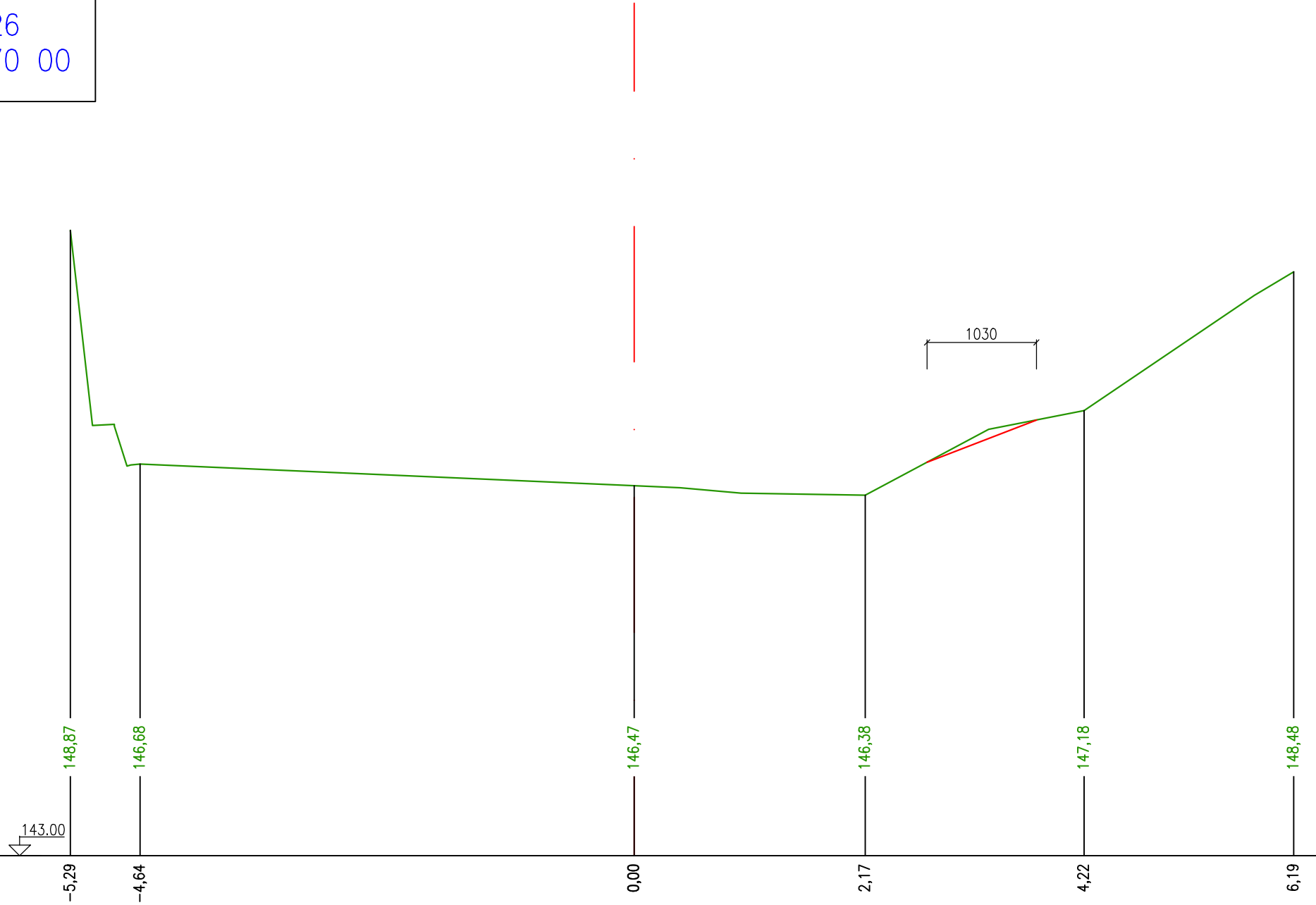
PF 24
km 0,350 00



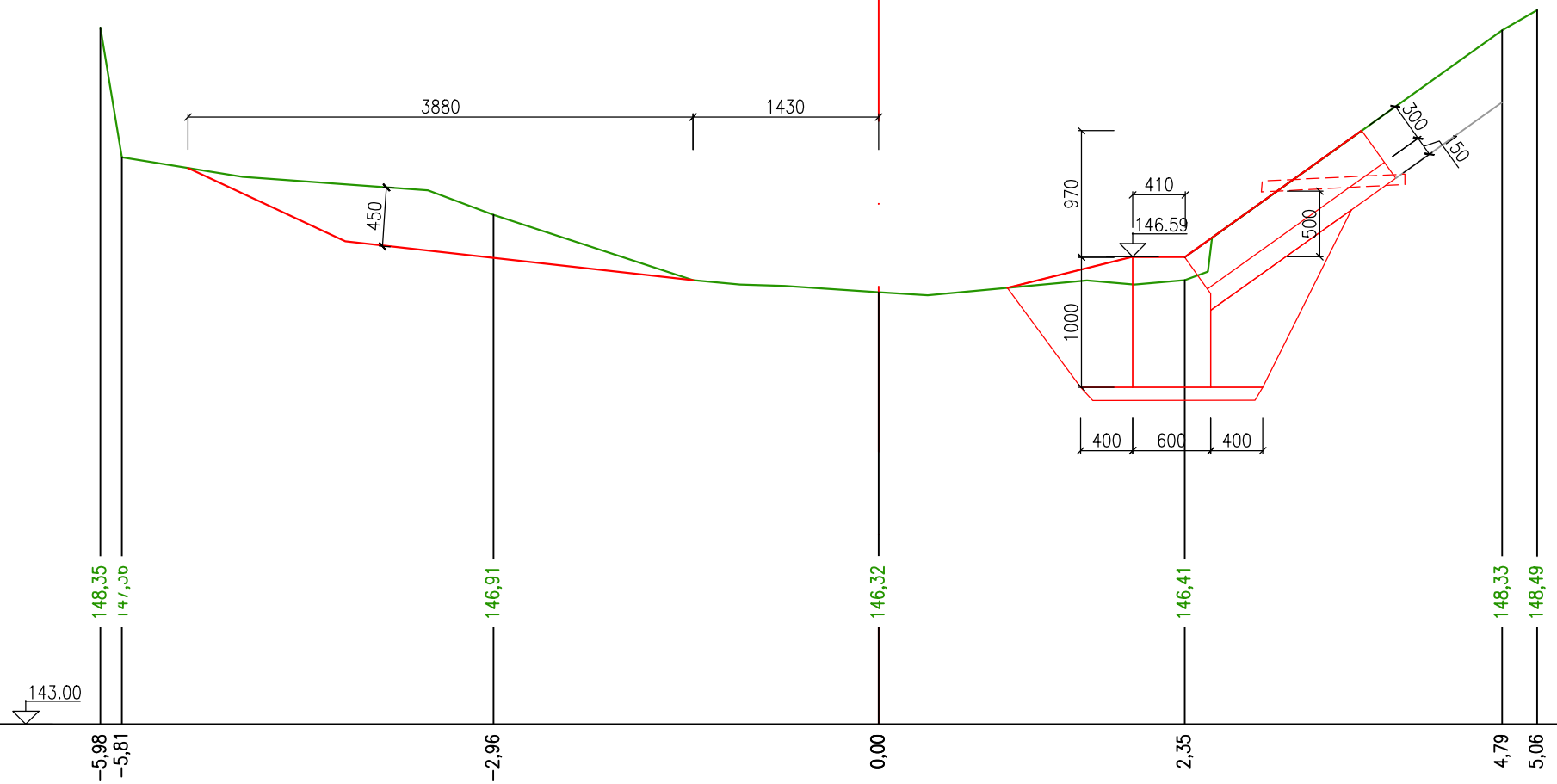
PF 25
km 0,360 00



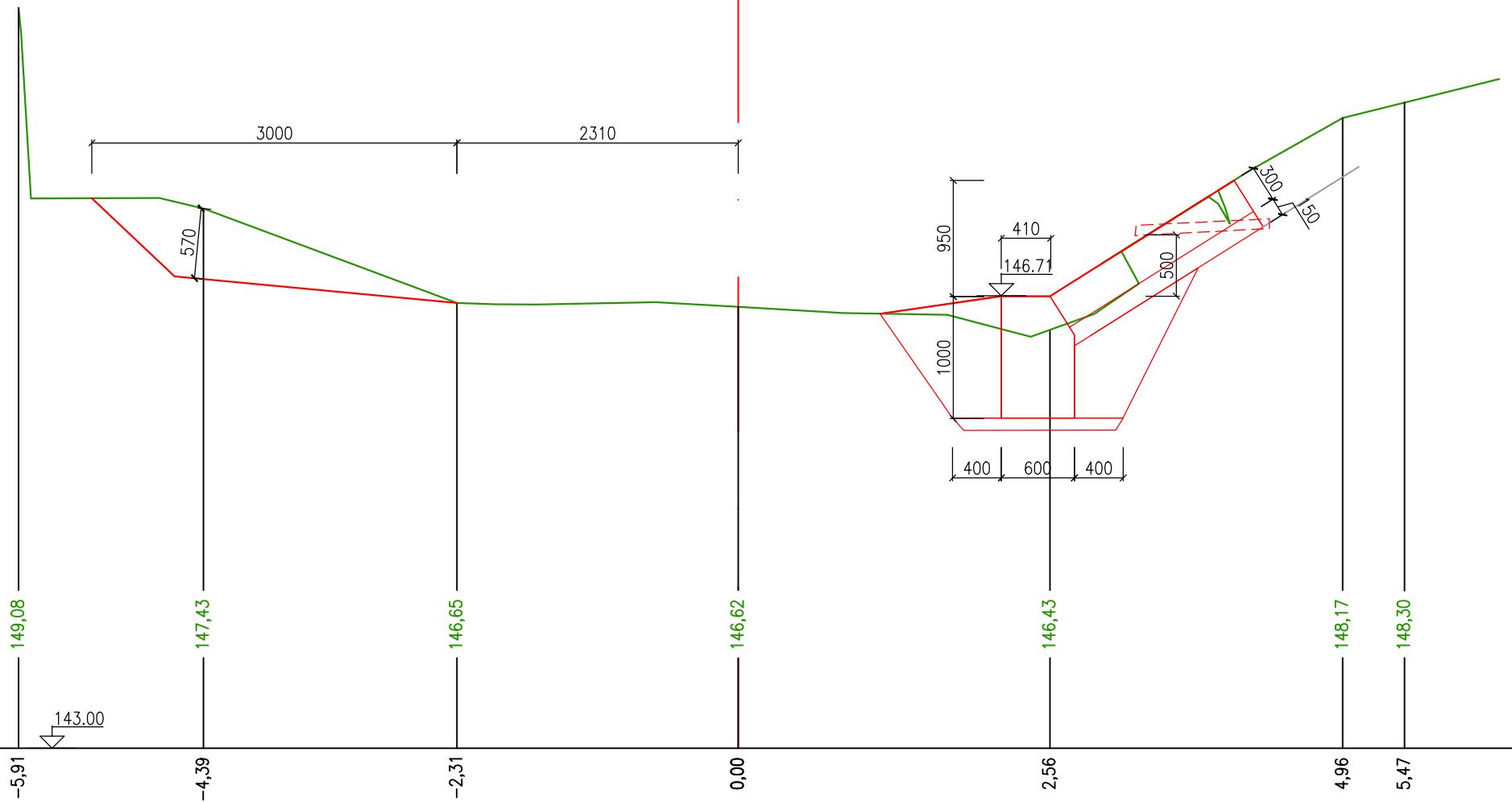
PF 26
km 0,370 00



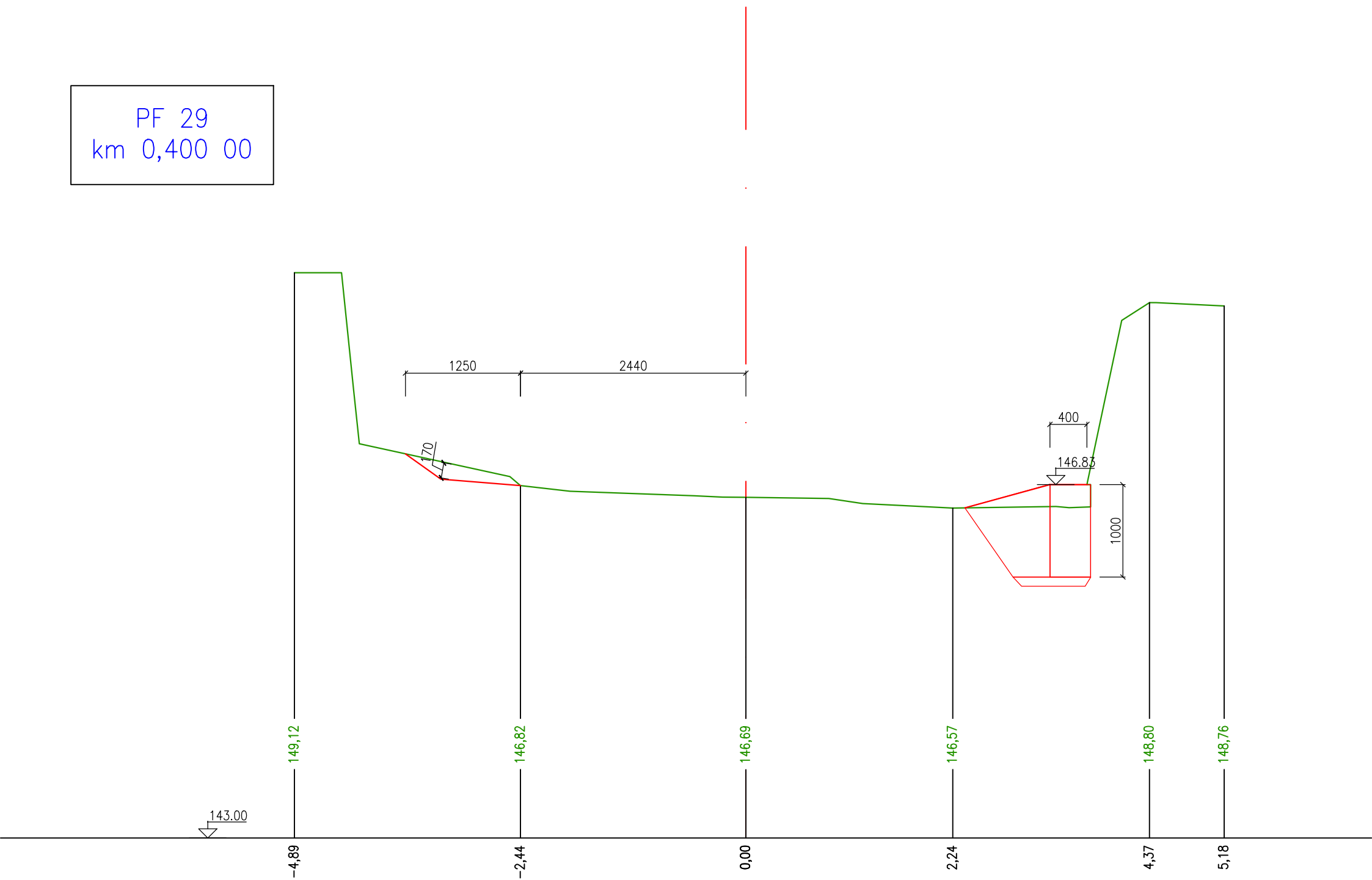
PF 27
km 0,380 00



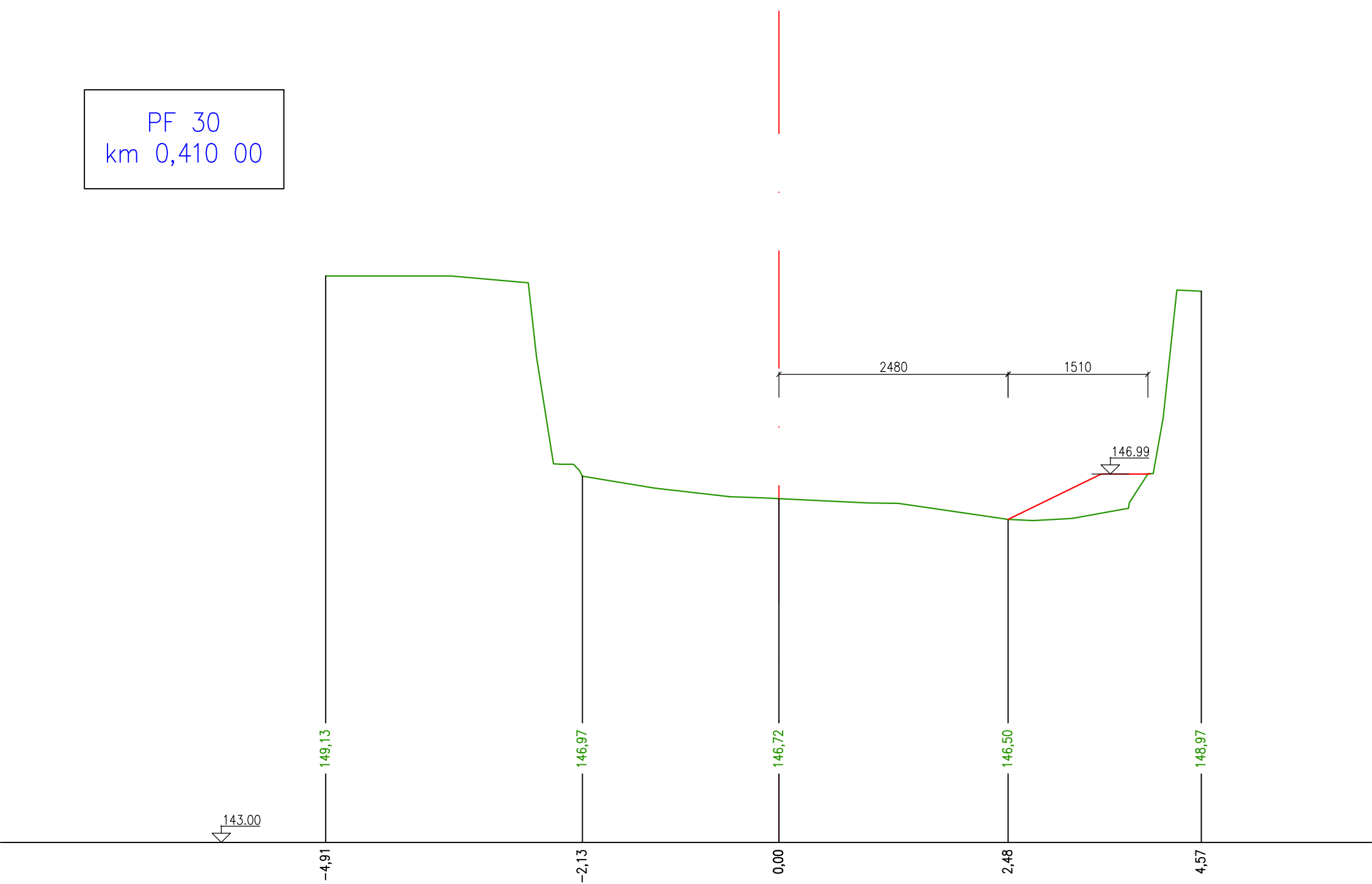
PF 28
km 0,390 00



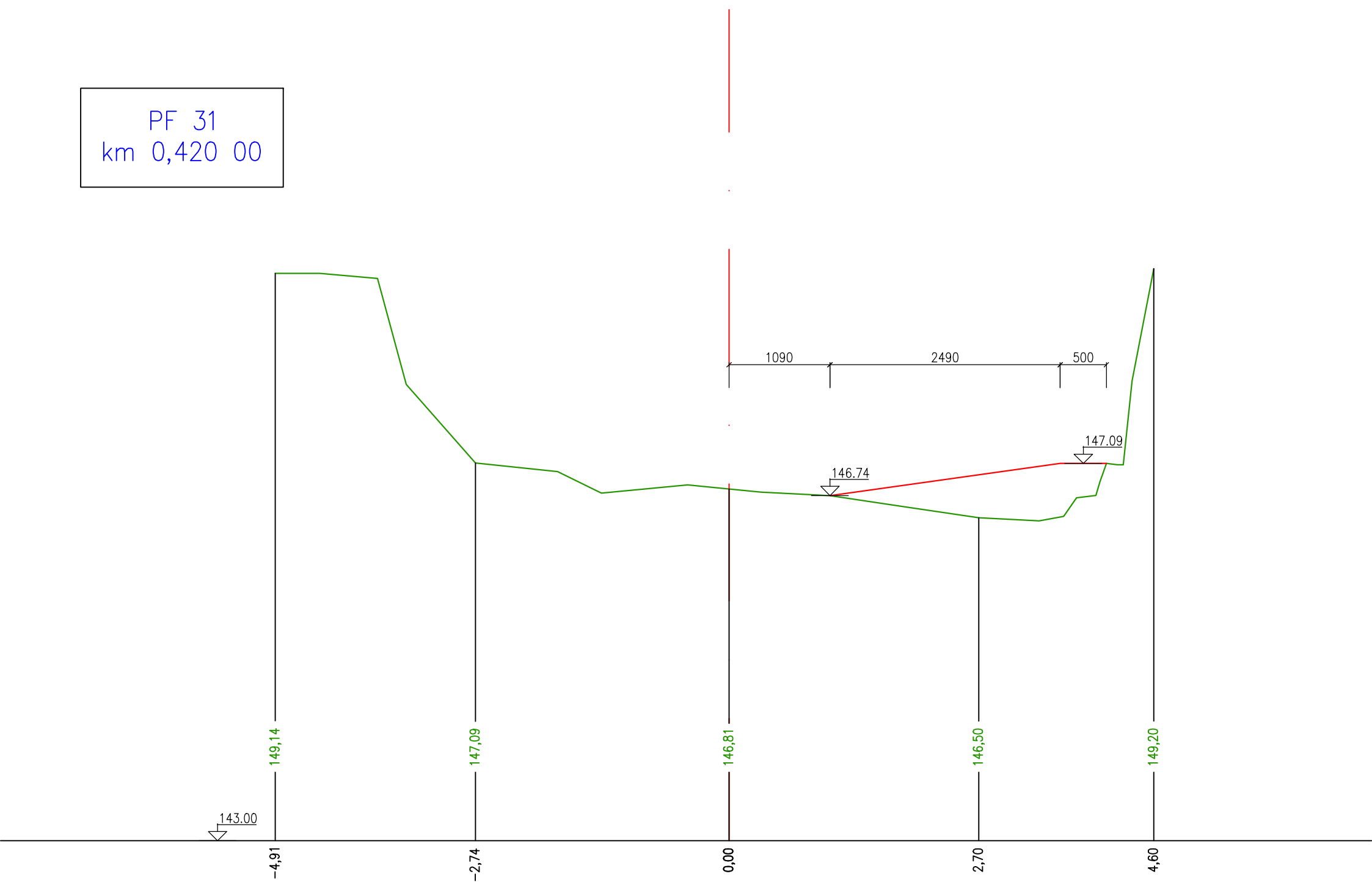
PF 29
km 0,400 00



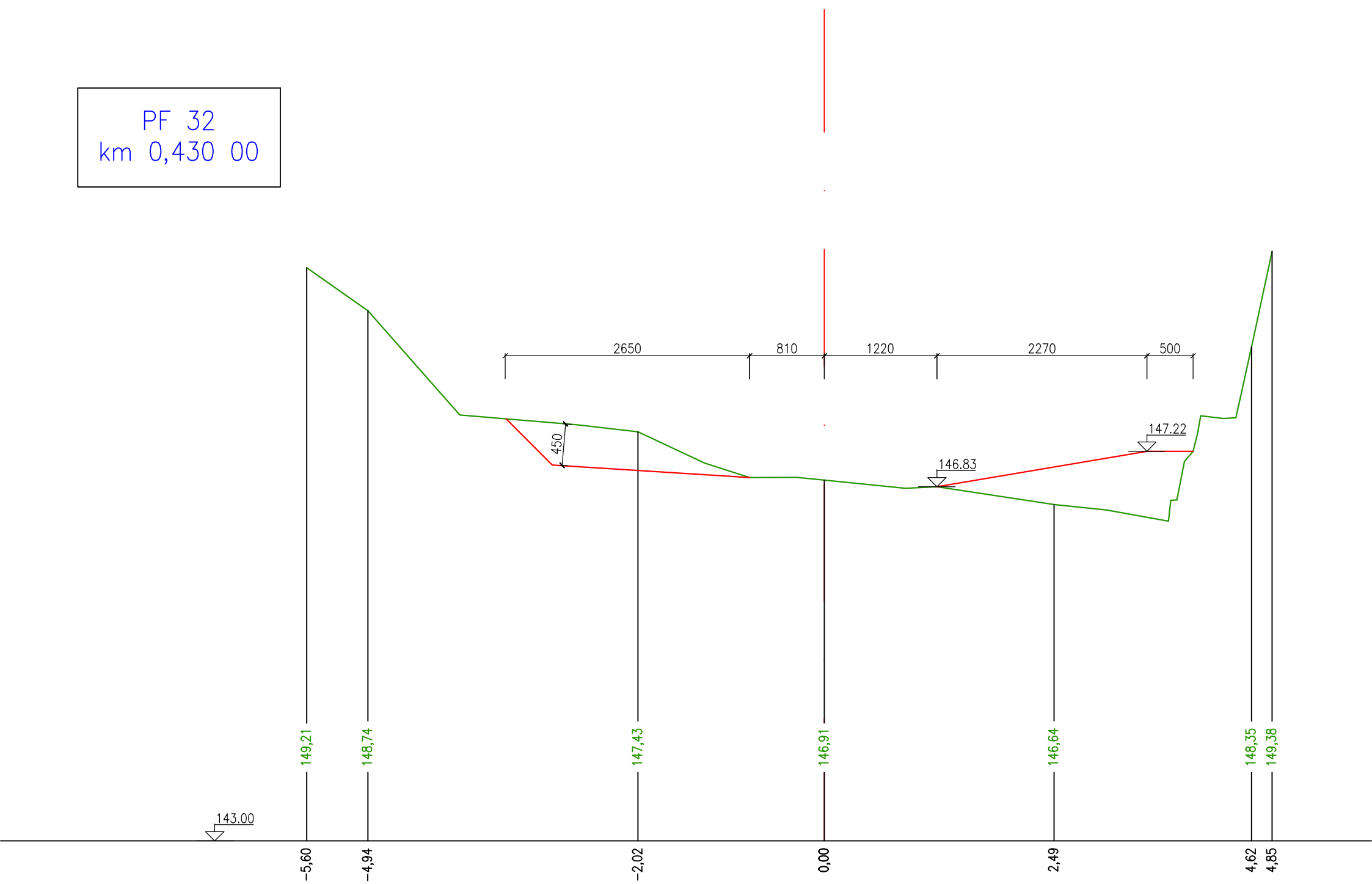
PF 30
km 0,410 00



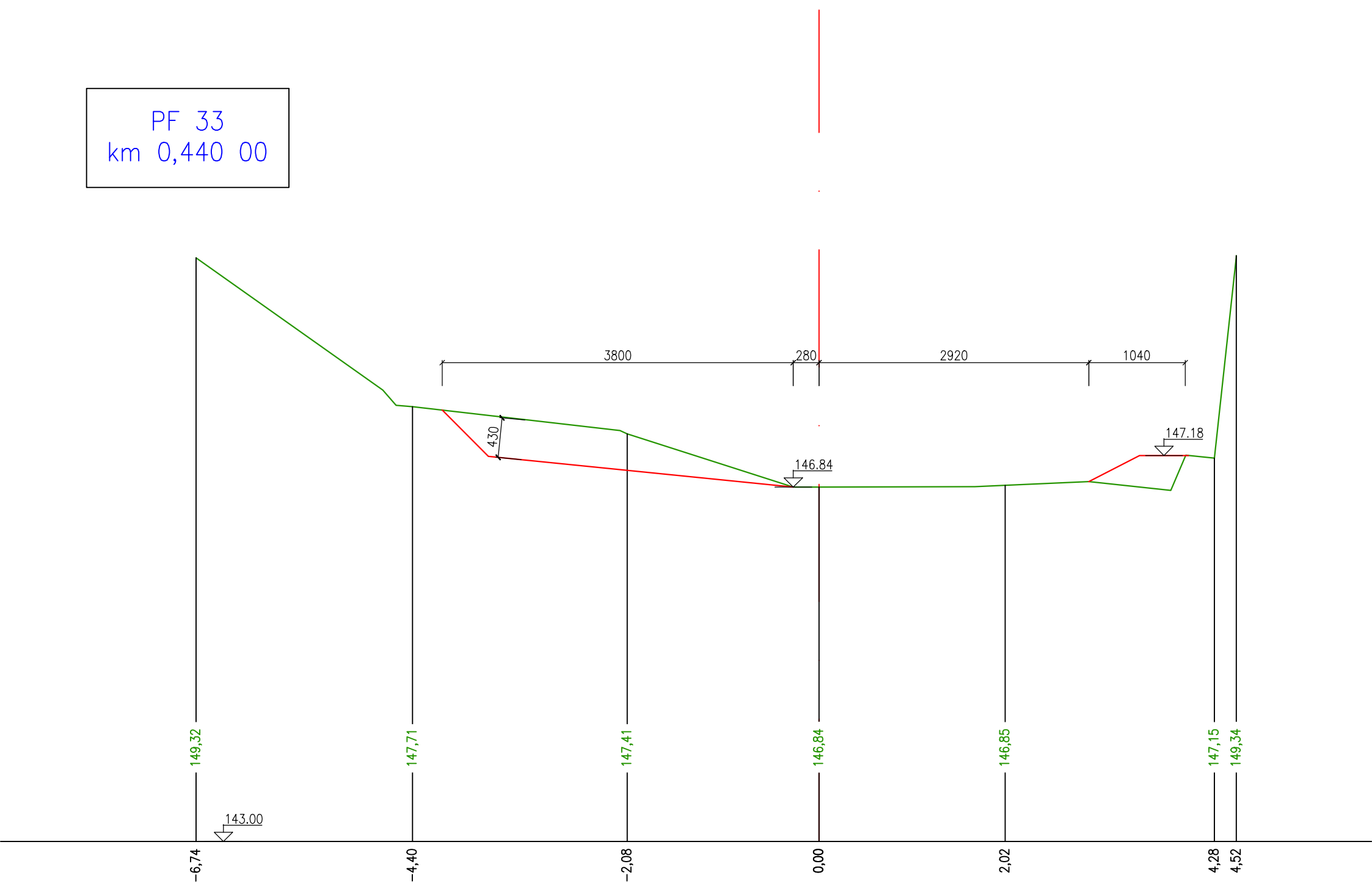
PF 31
km 0,420 00



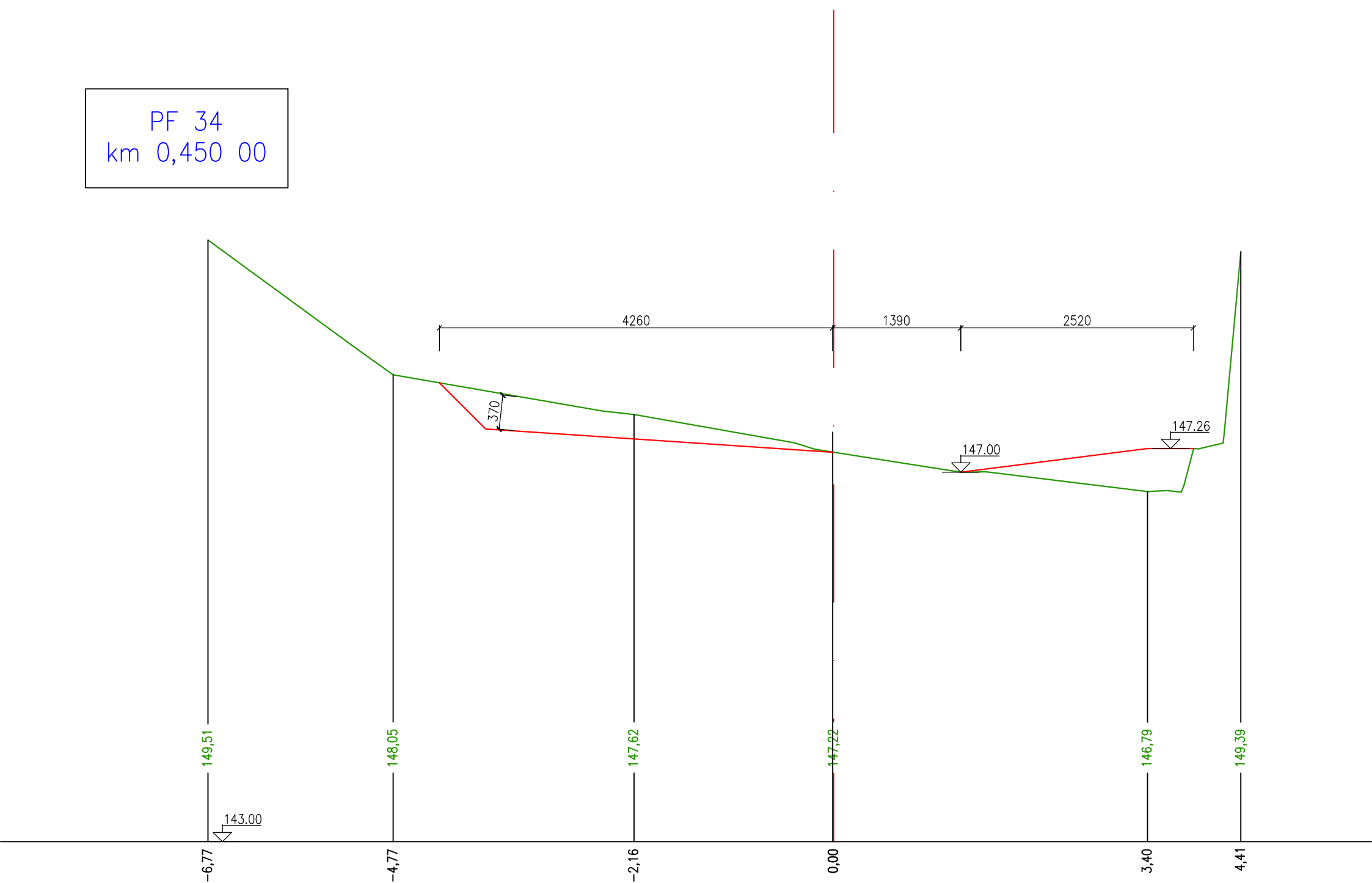
PF 32
km 0,430 00



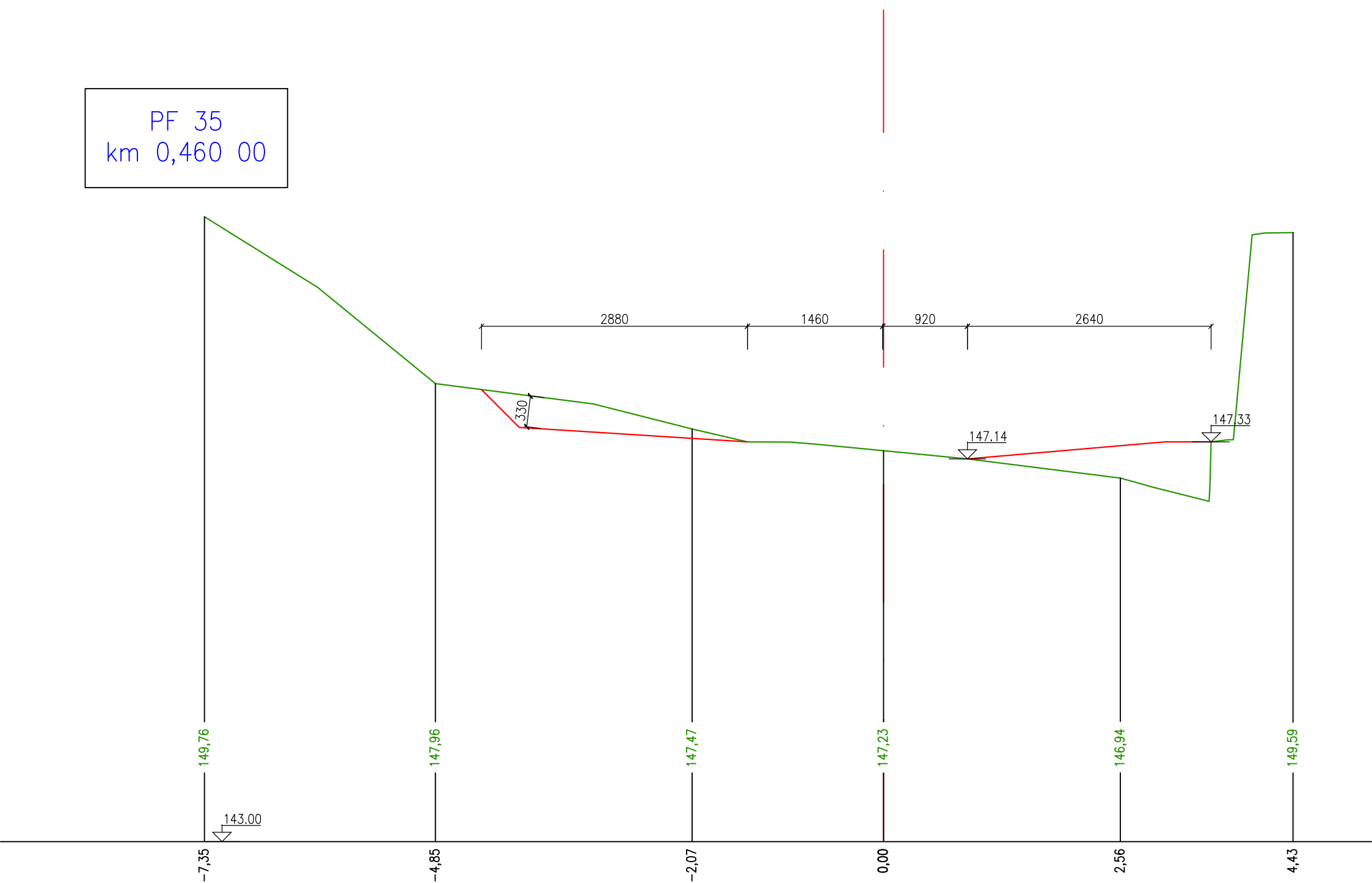
PF 33
km 0,440 00



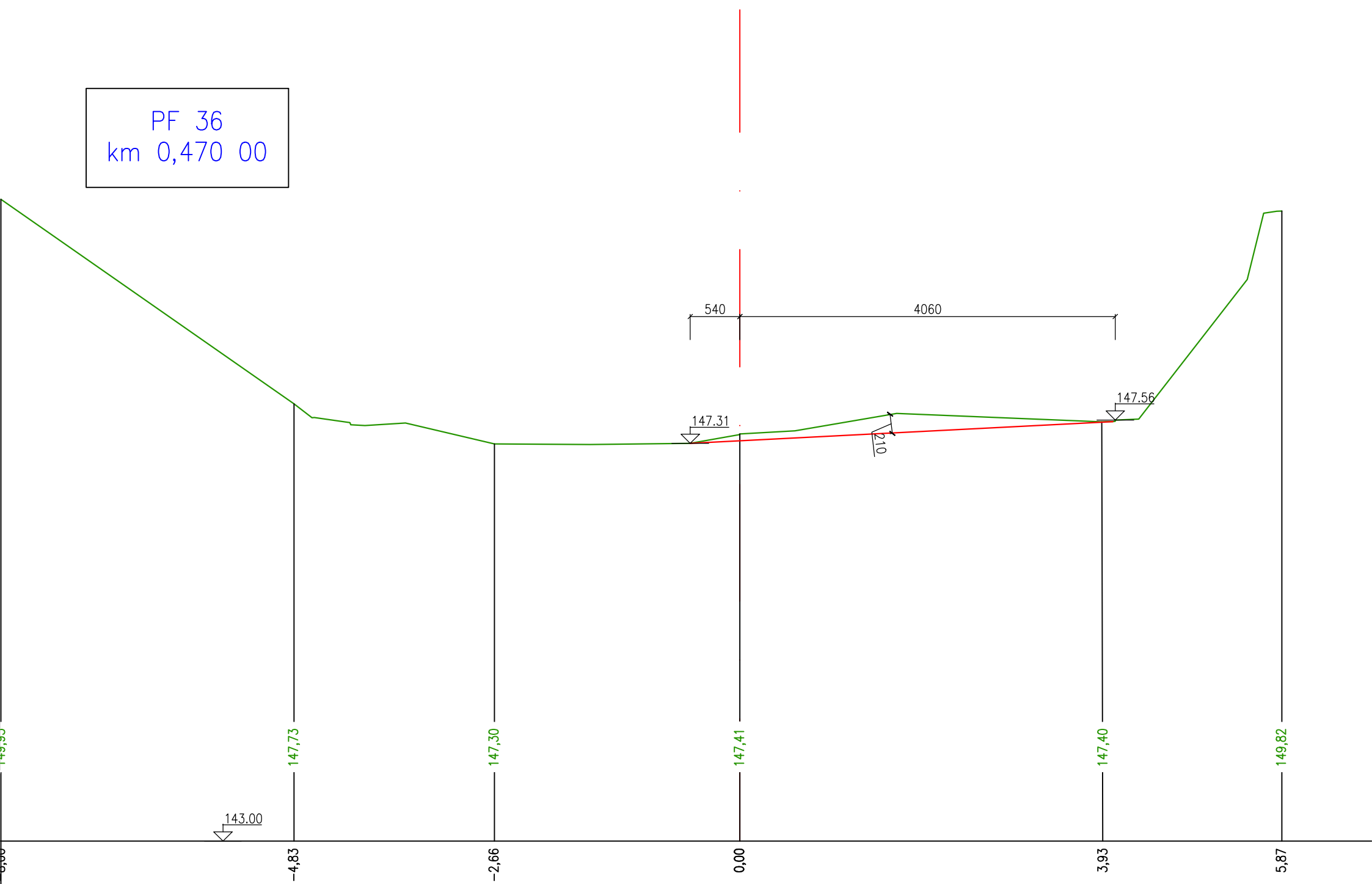
PF 34
km 0,450 00



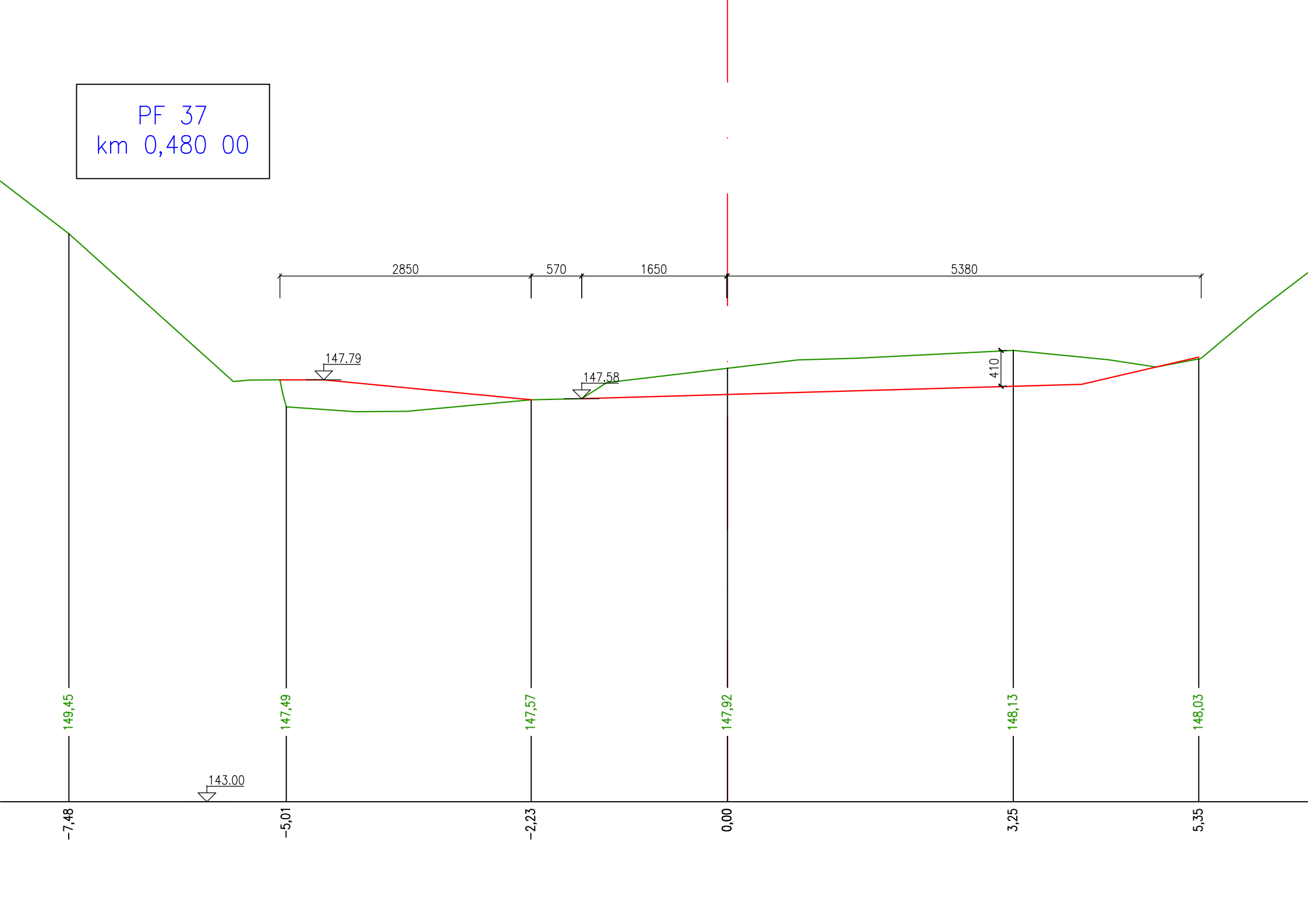
PF 35
km 0,460 00



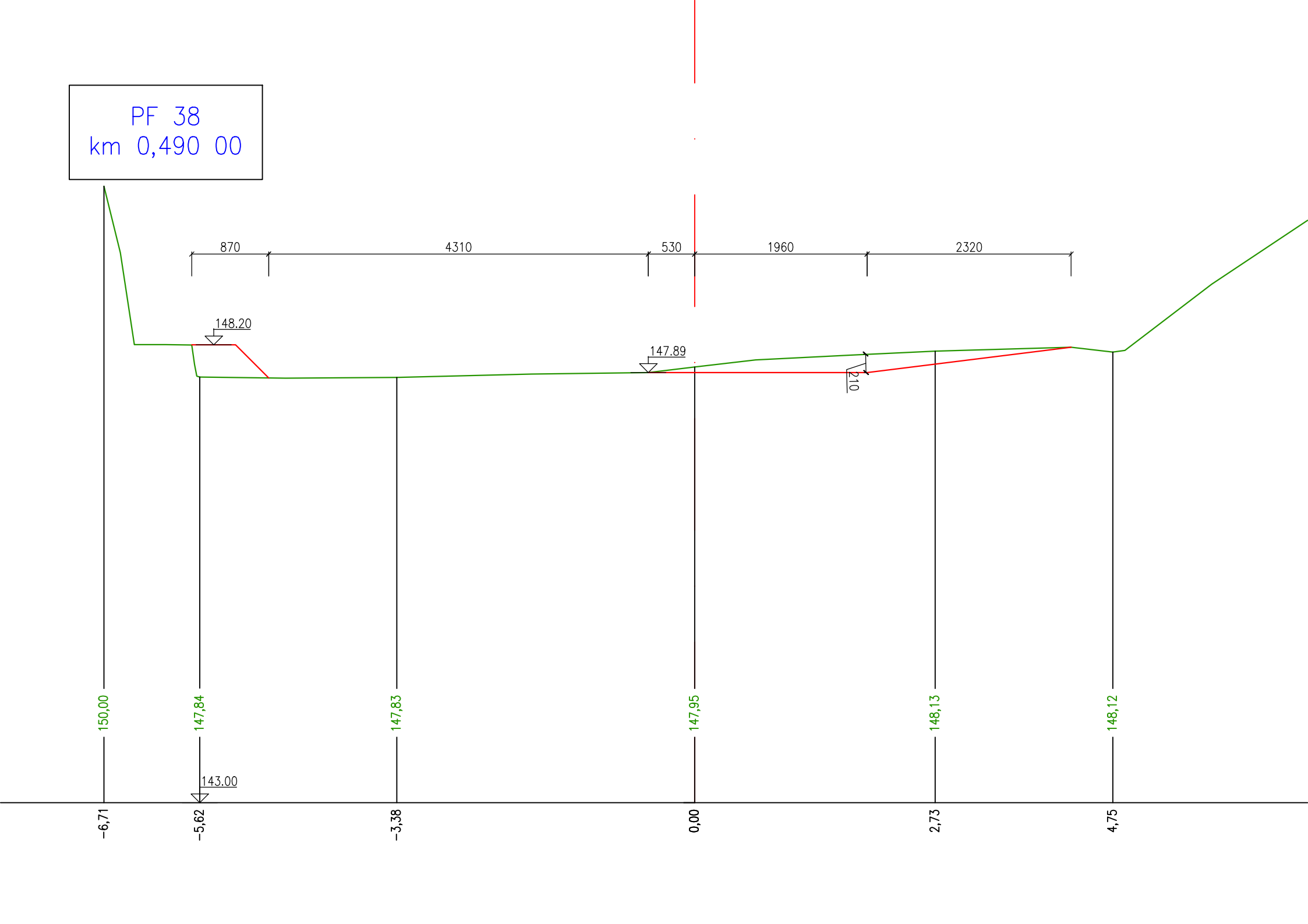
PF 36
km 0,470 00



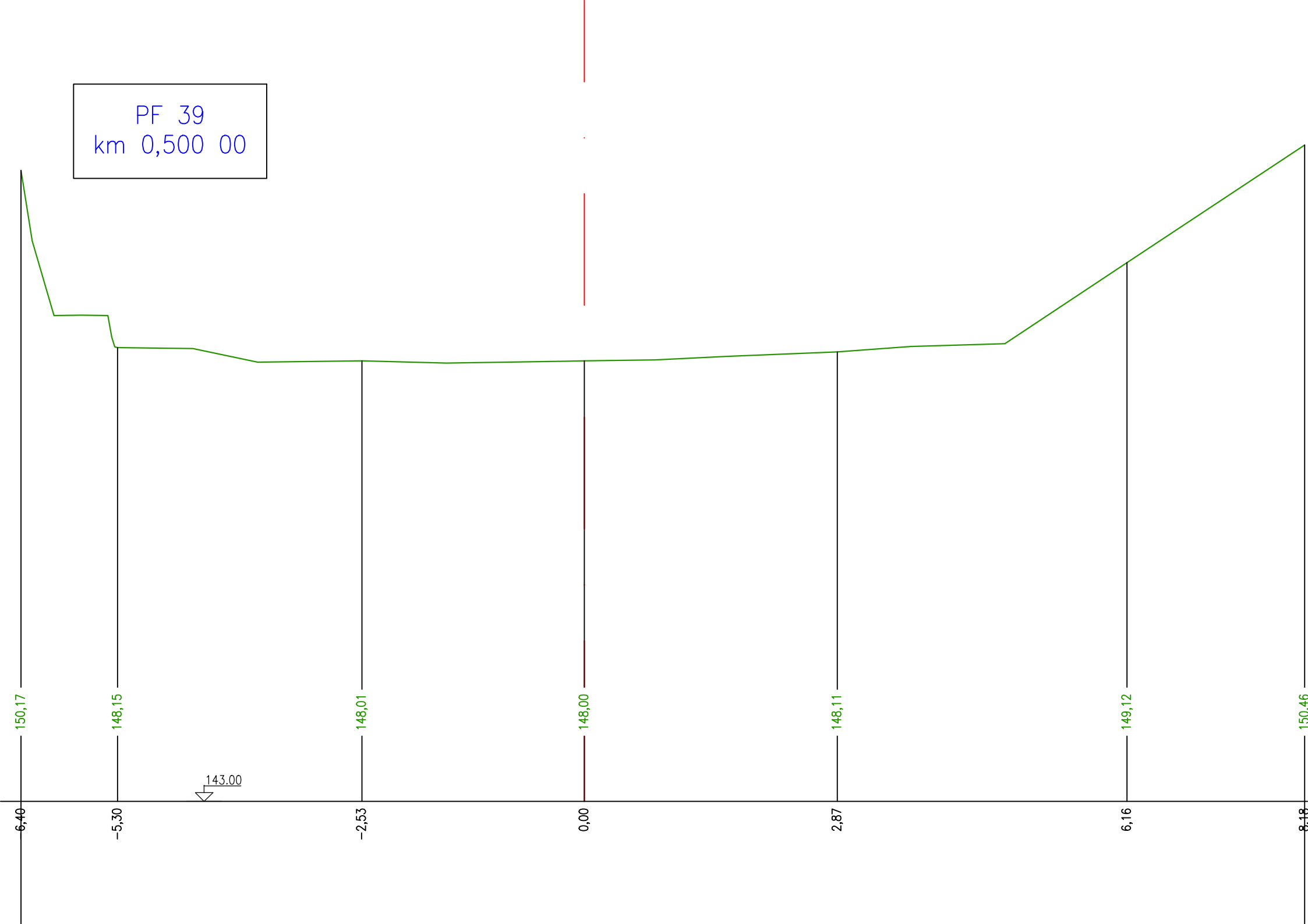
PF 37
km 0,480 00



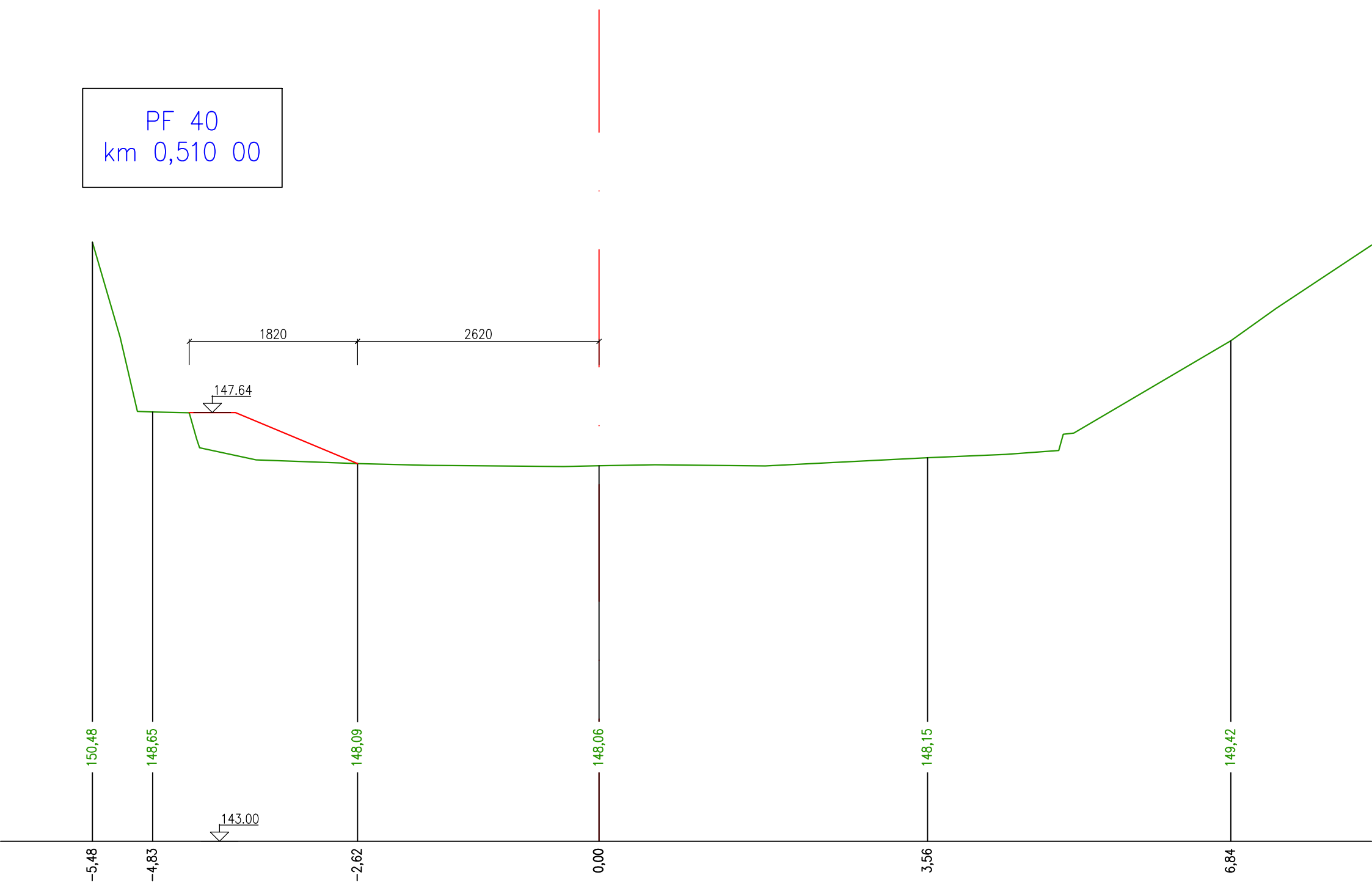
PF 38
km 0,490 00



PF 39
km 0,500 00



PF 40
km 0,510 00





HG partner s.r.o.

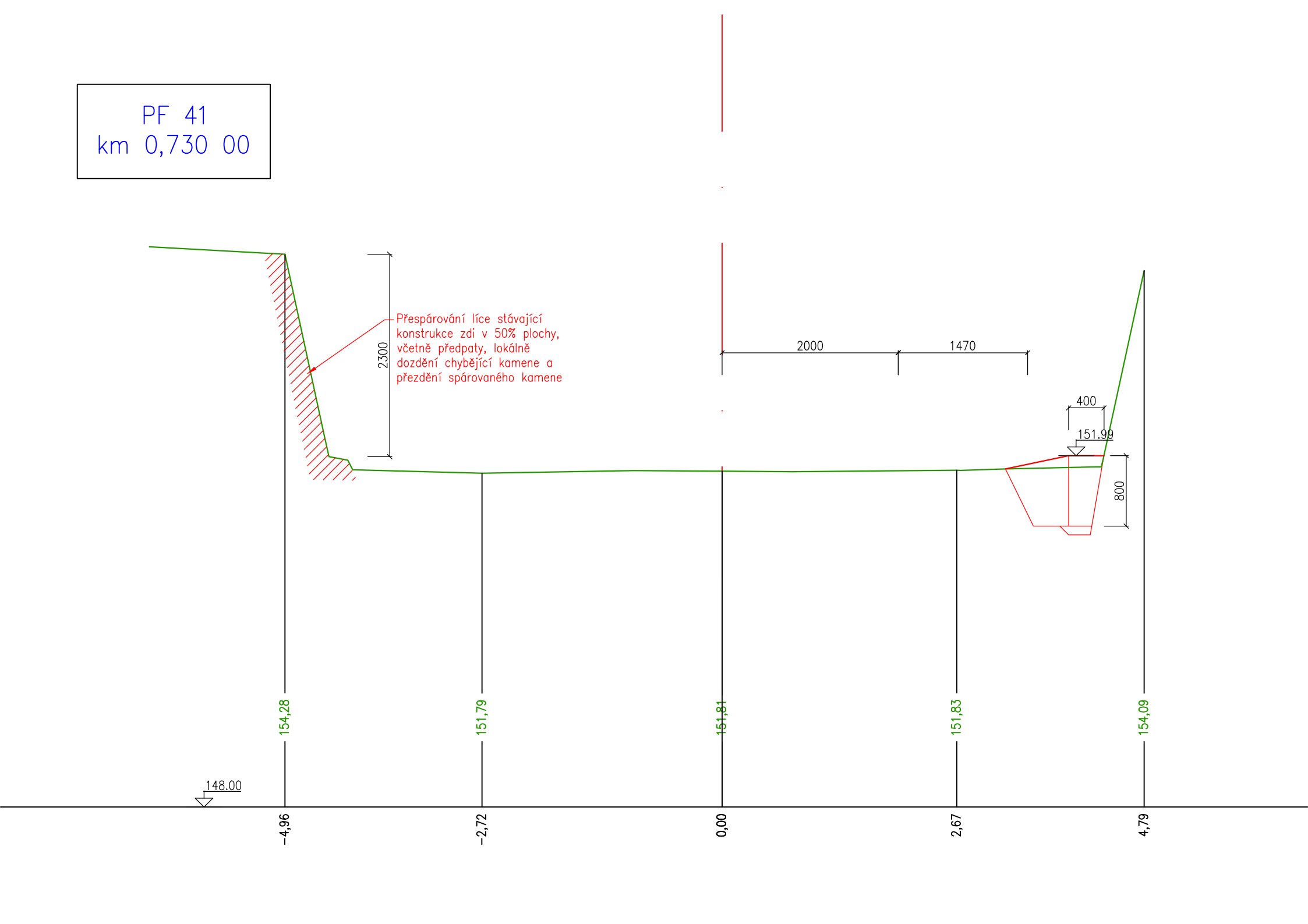
Smetanova 200, 250 82 Úvaly
www.hgpartner.cz

Telefon: 246 082 015
e-mail: hgp@hgpartner.cz

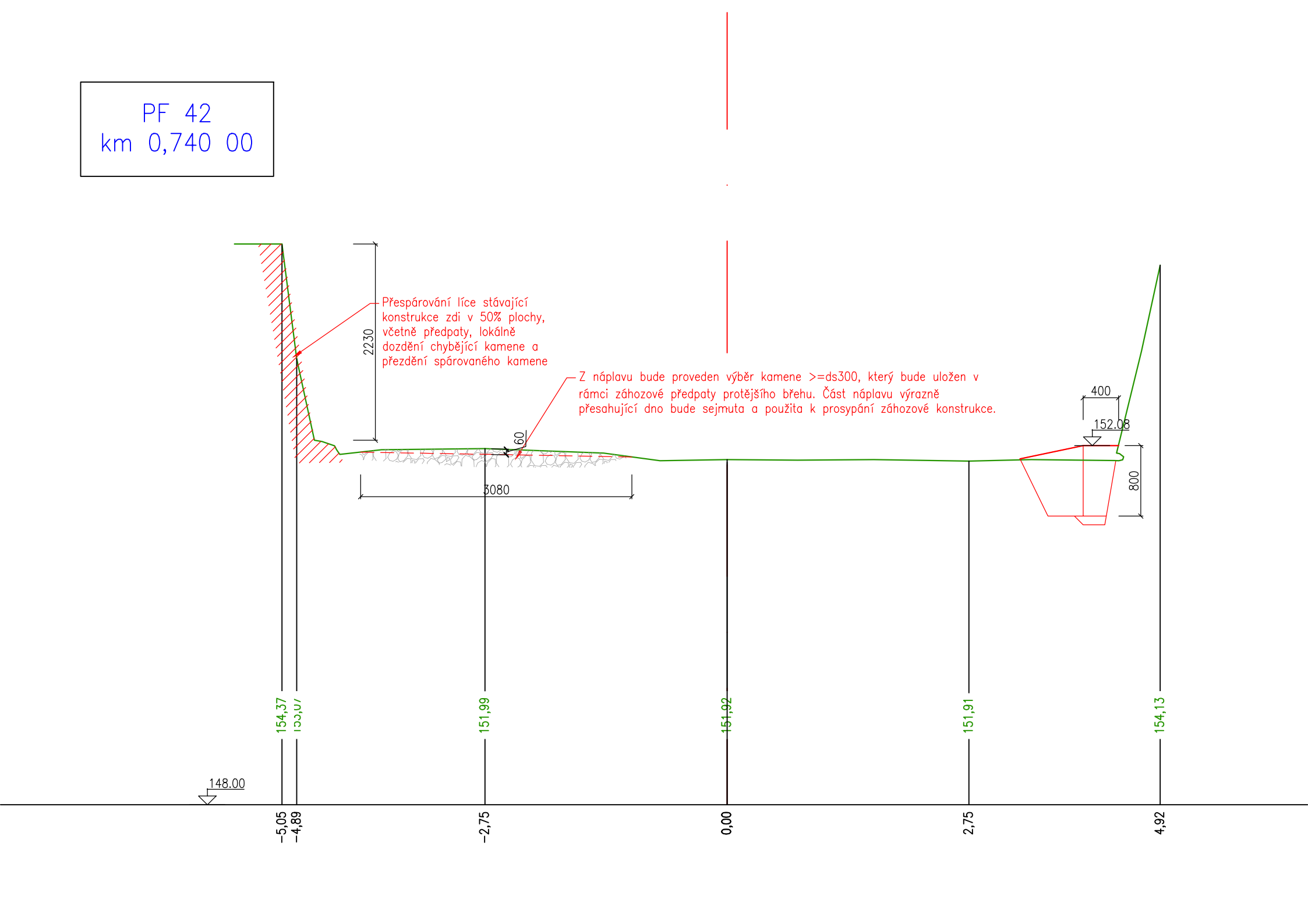
Paré č.:

Investor: Povodí Ohře, státní podnik, Bezručova 4219, 430 03 Chomutov		Datum:	02/2023
Odpovědný projektant:	Ing. Jaroslav Vrzák	Č. zakázky:	H-22/039
Vypracoval:	Ing. Štěpán Krátký	Změna:	-
Akce:	OPŠ 07/2021 - Jílovský potok Děčín - Jílové - 3. etapa	Stupeň:	DSP
Název části:	DOKUMENTACE OBJEKTŮ	Část:	D
Příloha:	PŘÍČNÉ ŘEZY - ČÁST 3	Měřítko: 1:50	Č. přílohy: D.6.3

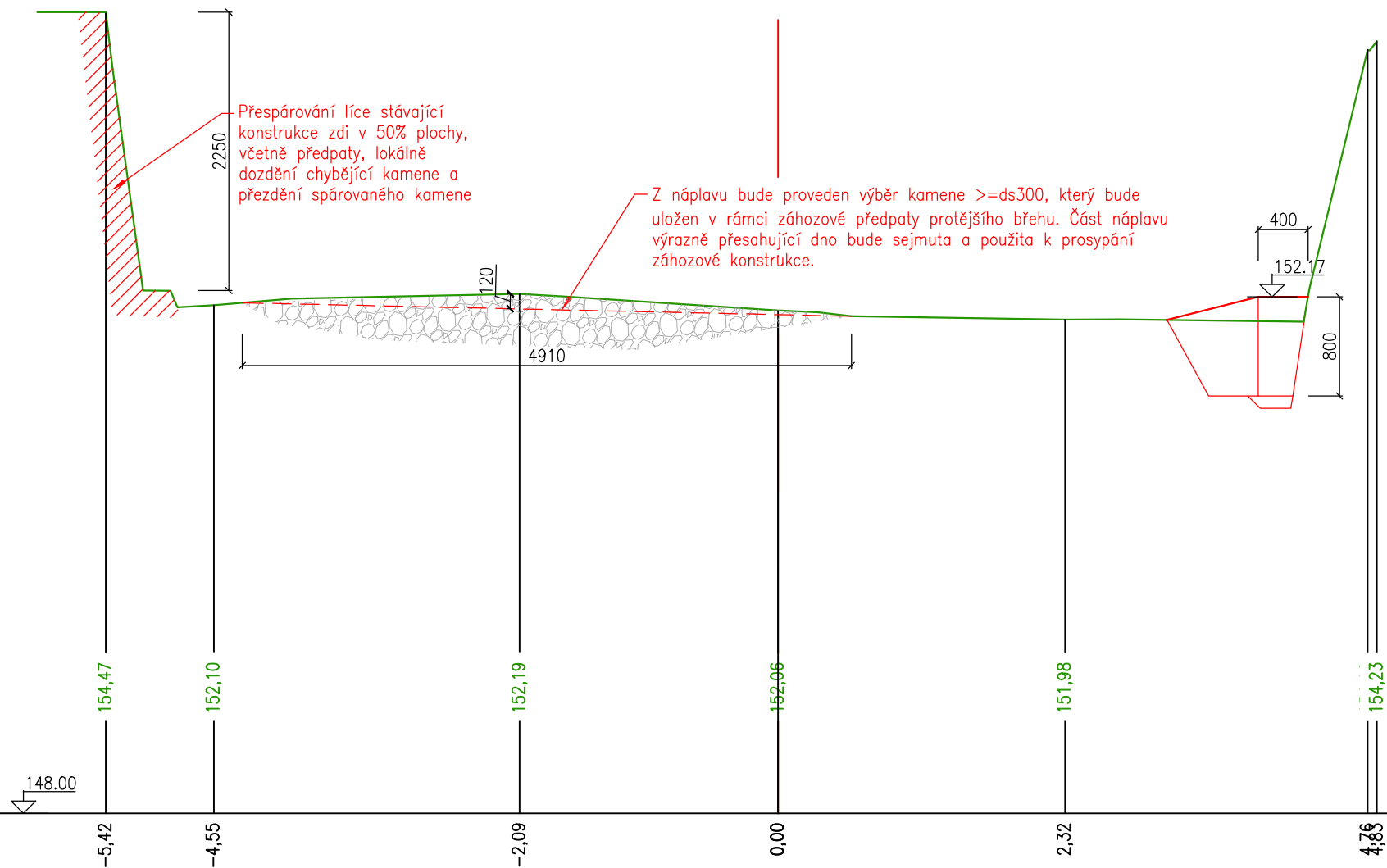
PF 41
km 0,730 00



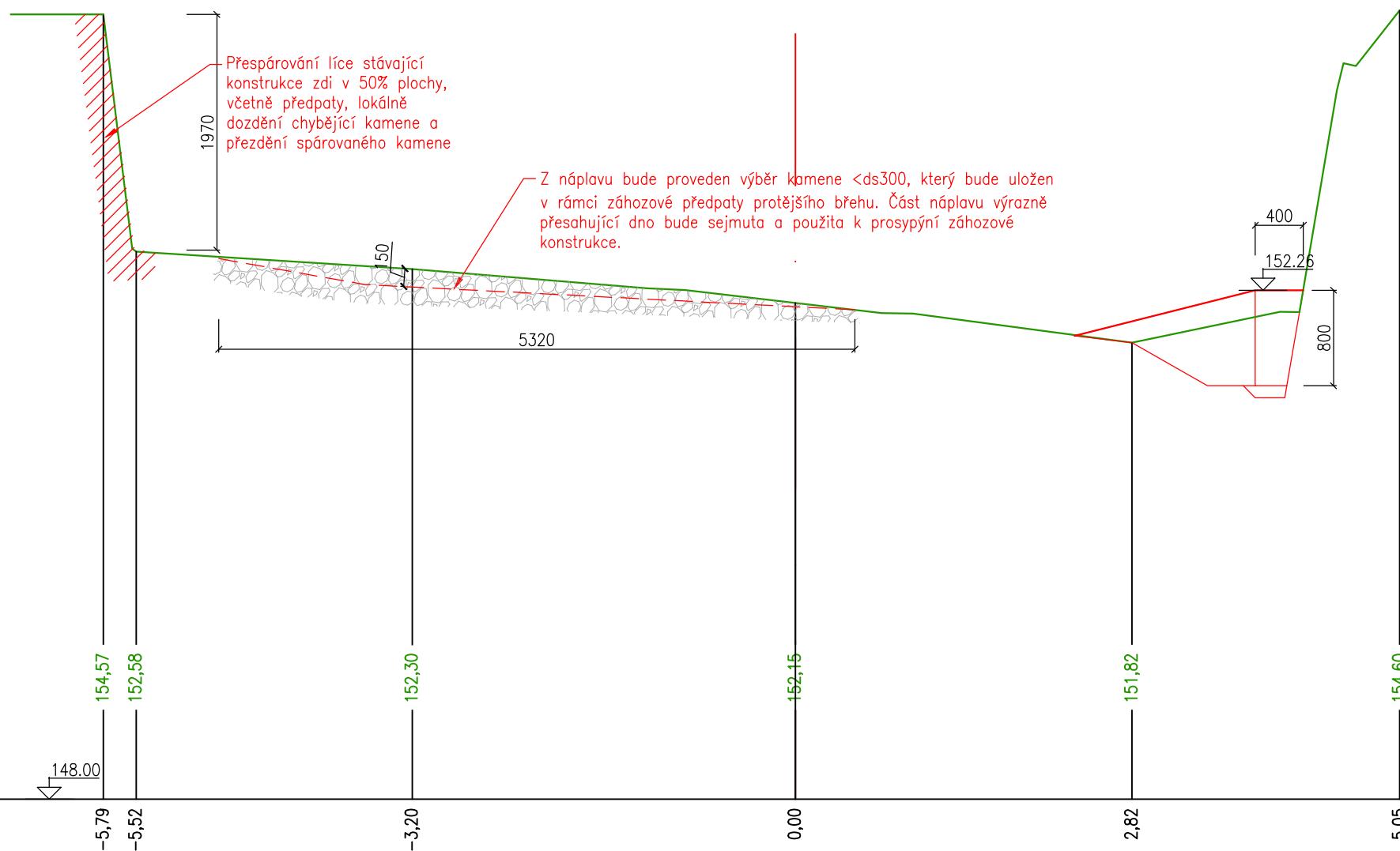
PF 42
km 0,740 00



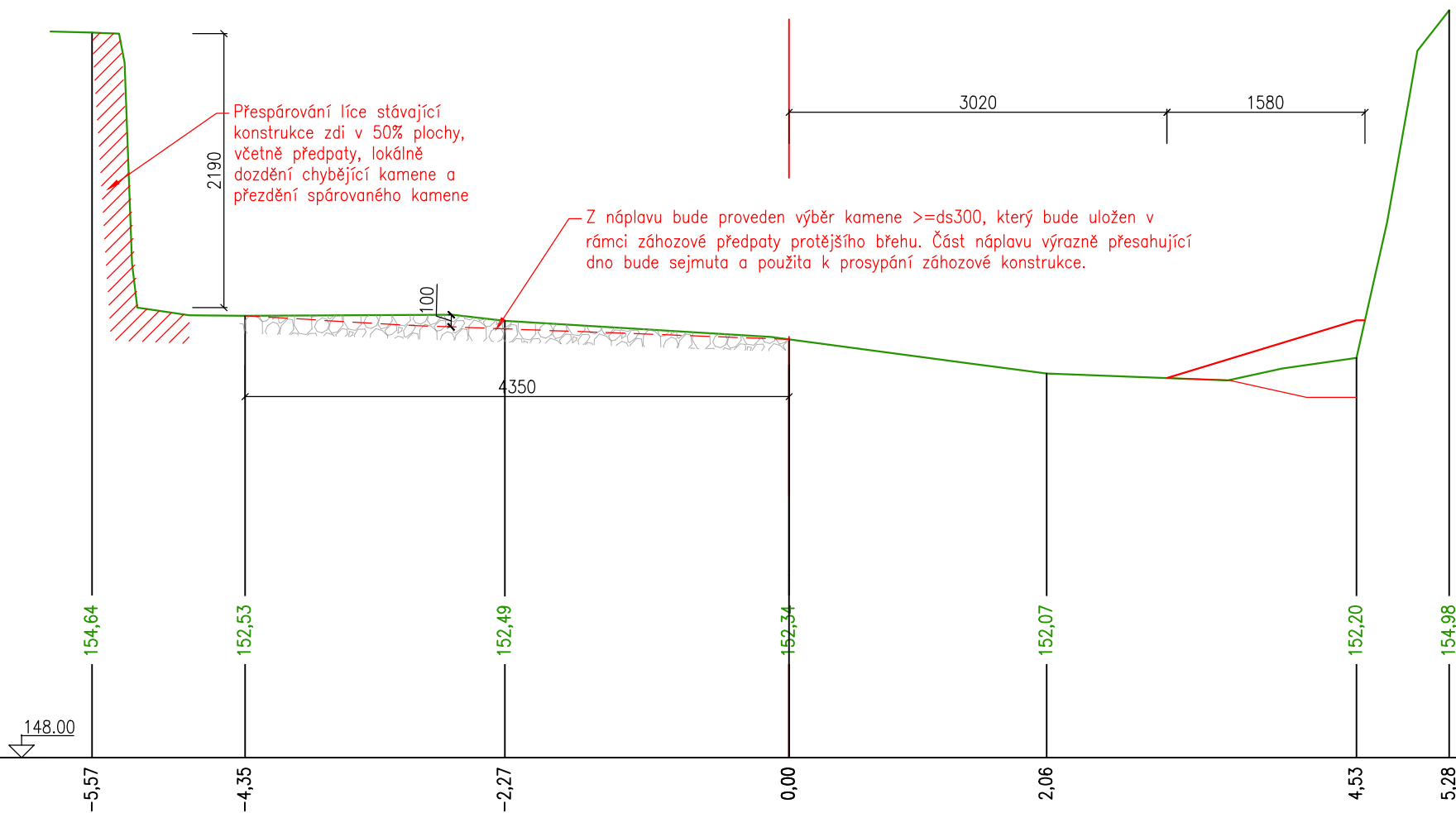
PF 43
km 0,750 00



PF 44
km 0,760 00



PF 45
km 0,770 00



PF 46
km 0,780 00

148.00

-5,28

-4,77

-2,17

0,00

2,77

4,91

5,54

154,71

152,52

152,56

152,47

152,28

152,36

155,21

4790

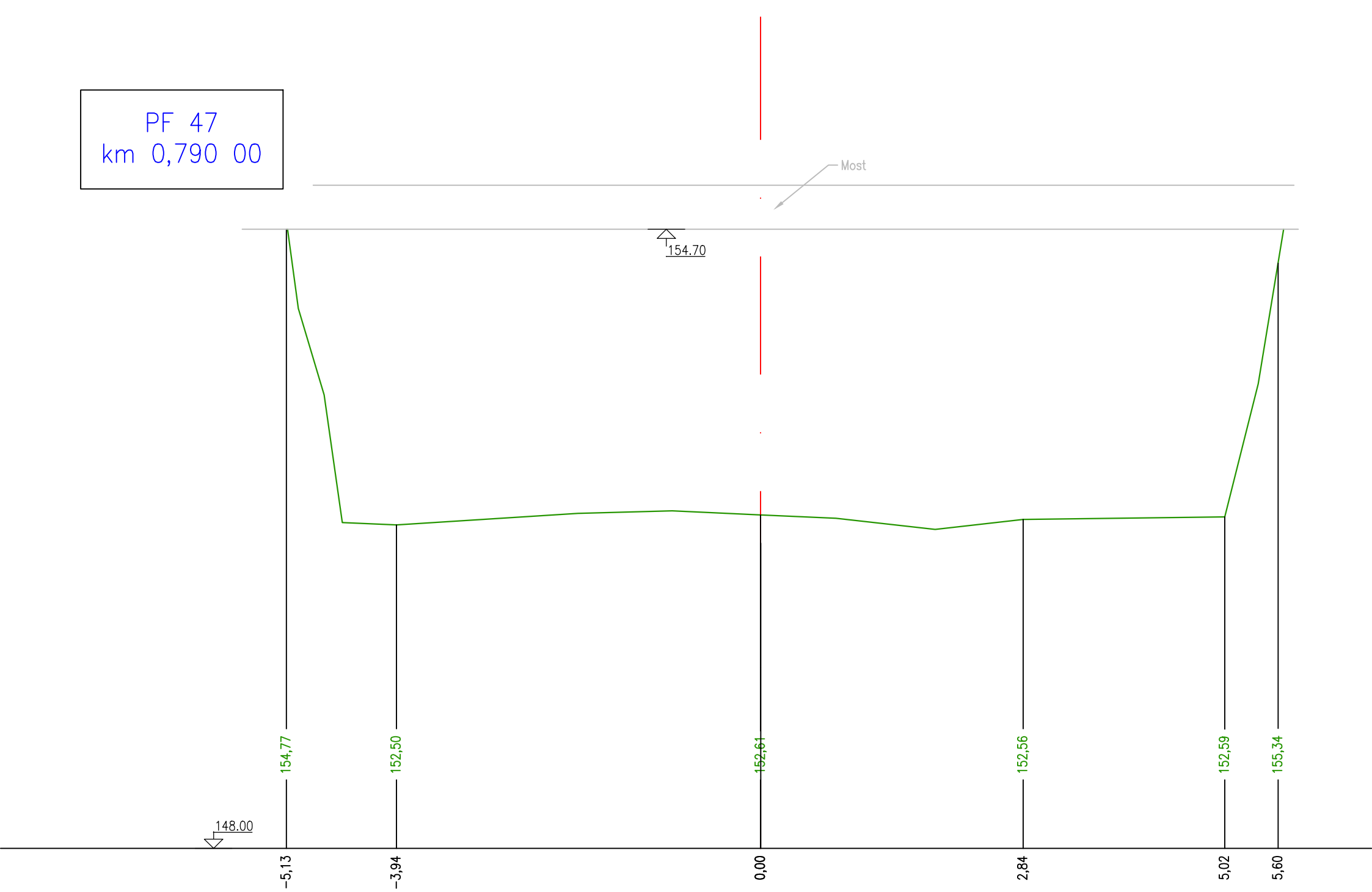
140

3750

1230

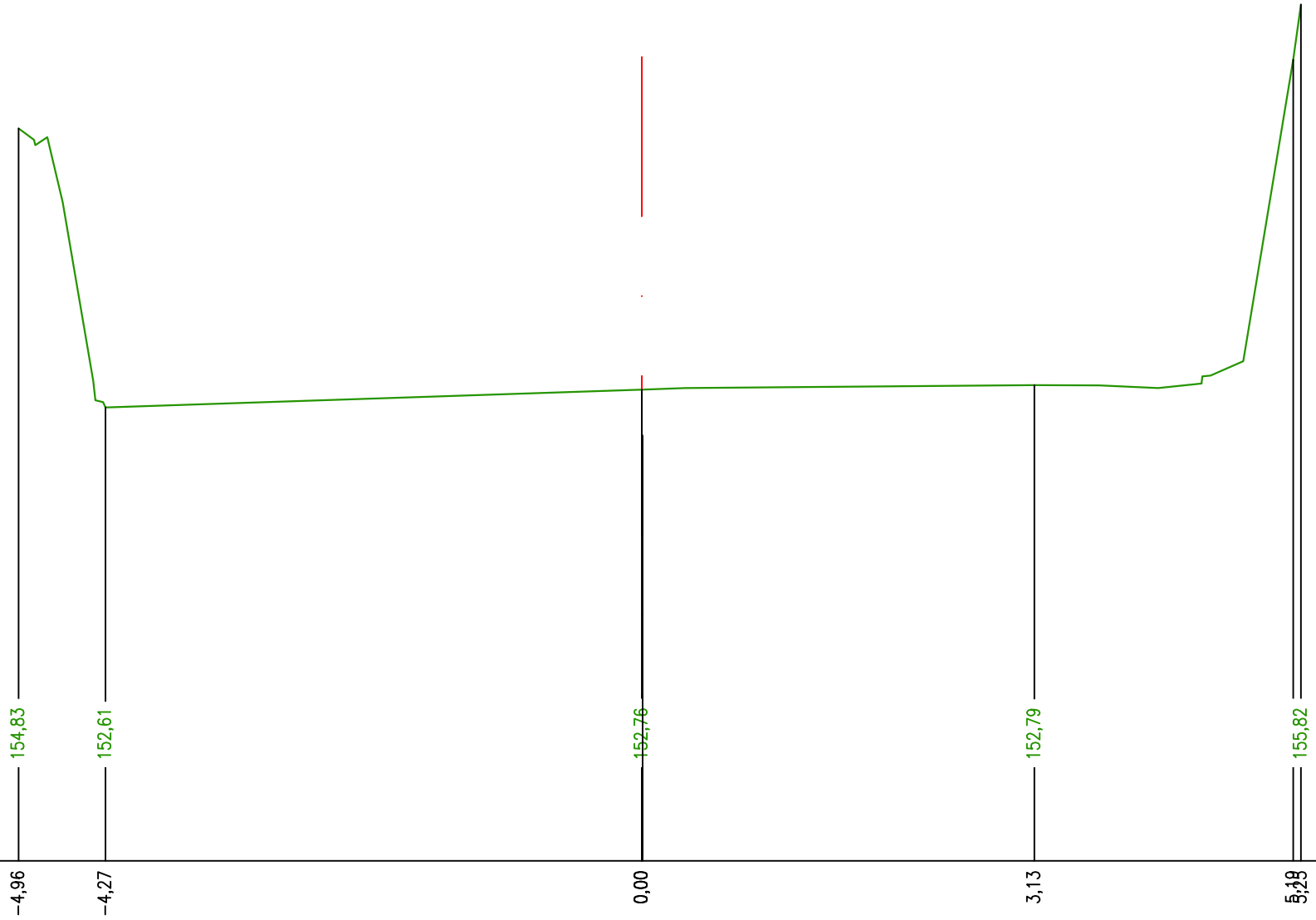
Z náplavu bude proveden výběr kamene <ds300, který bude uložen v rámci záhozové předpaty protějšího břehu. Část náplavu výrazně přesahující dno bude sejmuta a použita k prosypání záhozové konstrukce.

PF 47
km 0,790 00

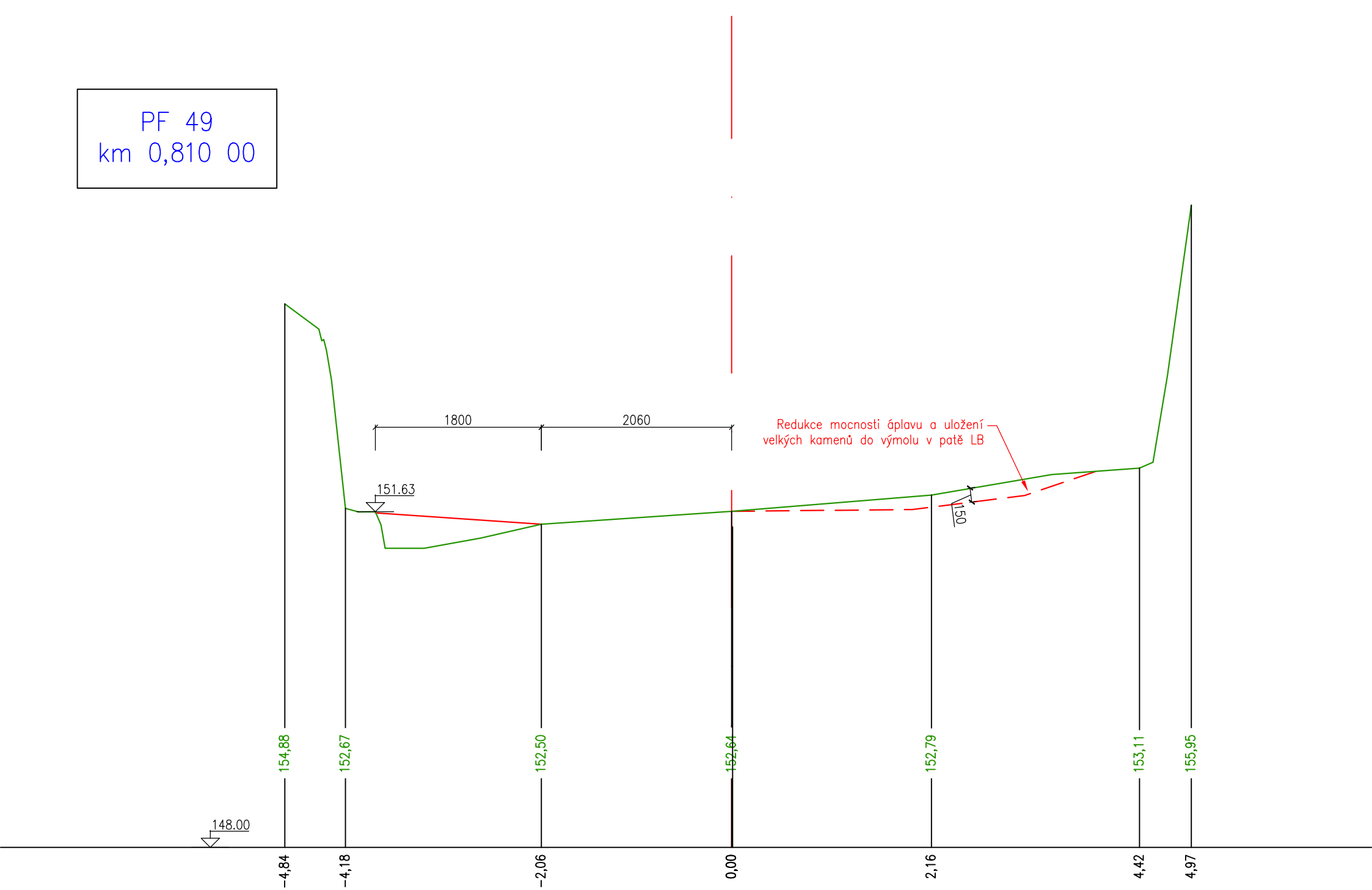


PF 48
km 0,800 00

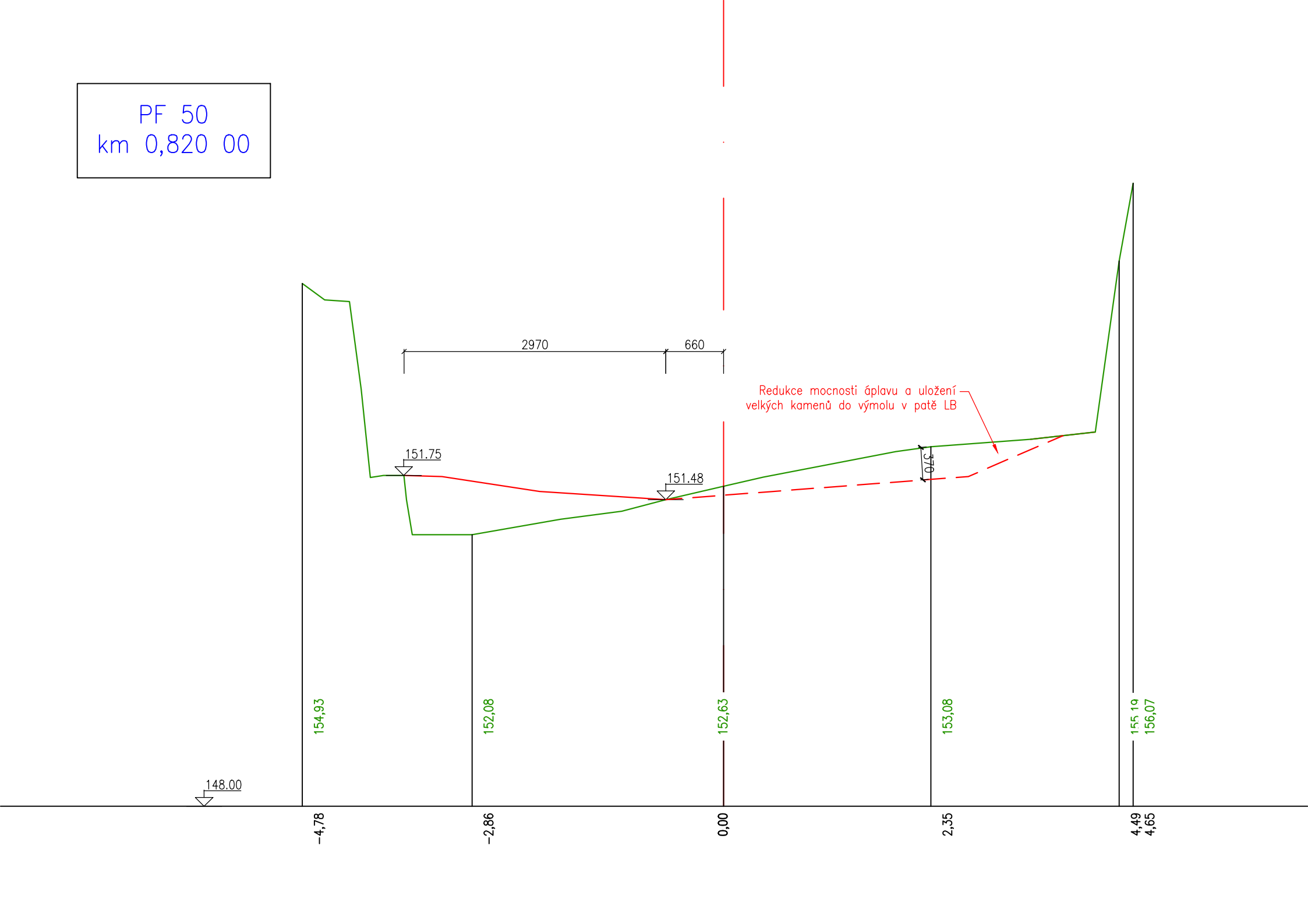
148.00



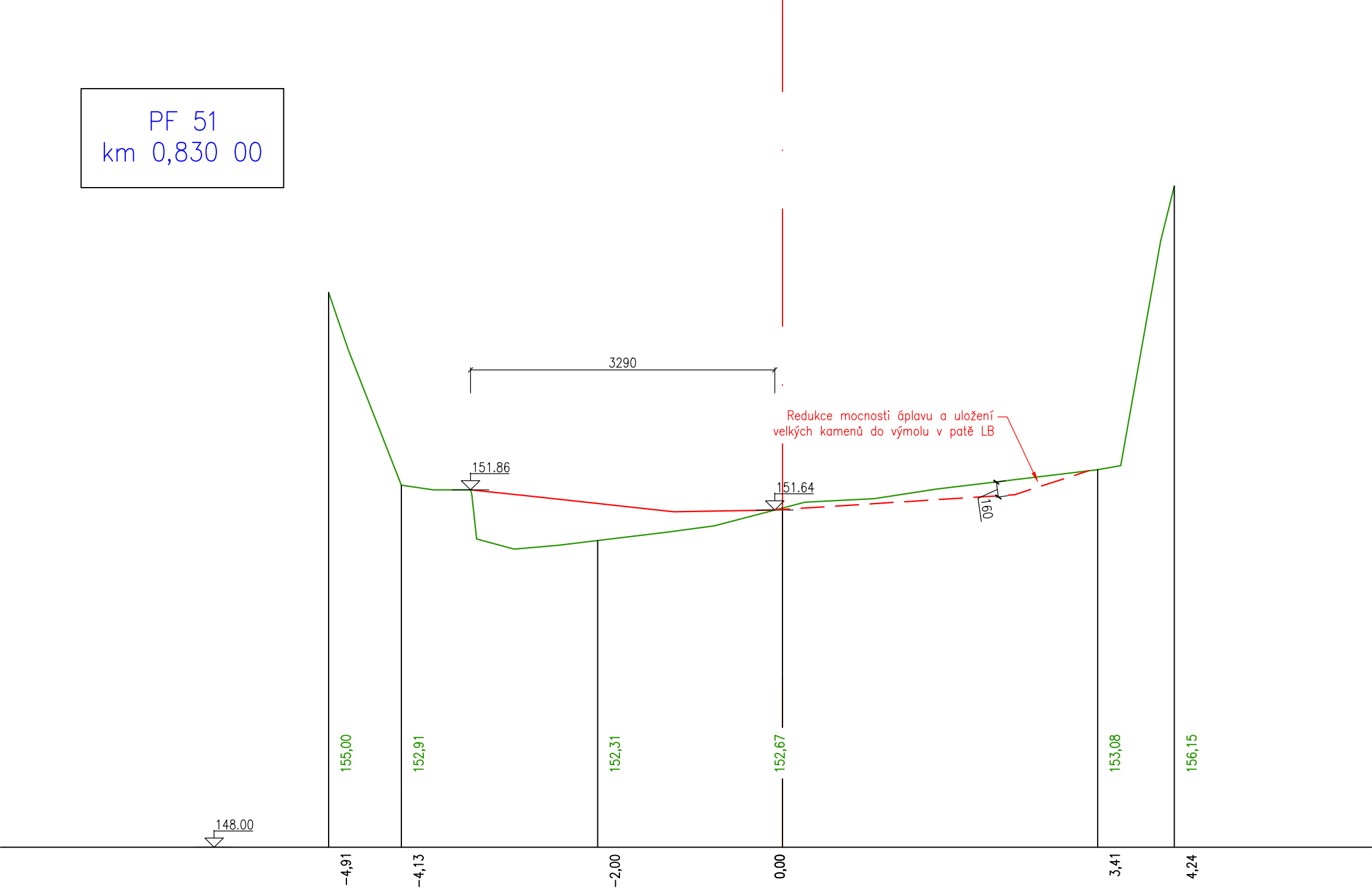
PF 49
km 0,810 00



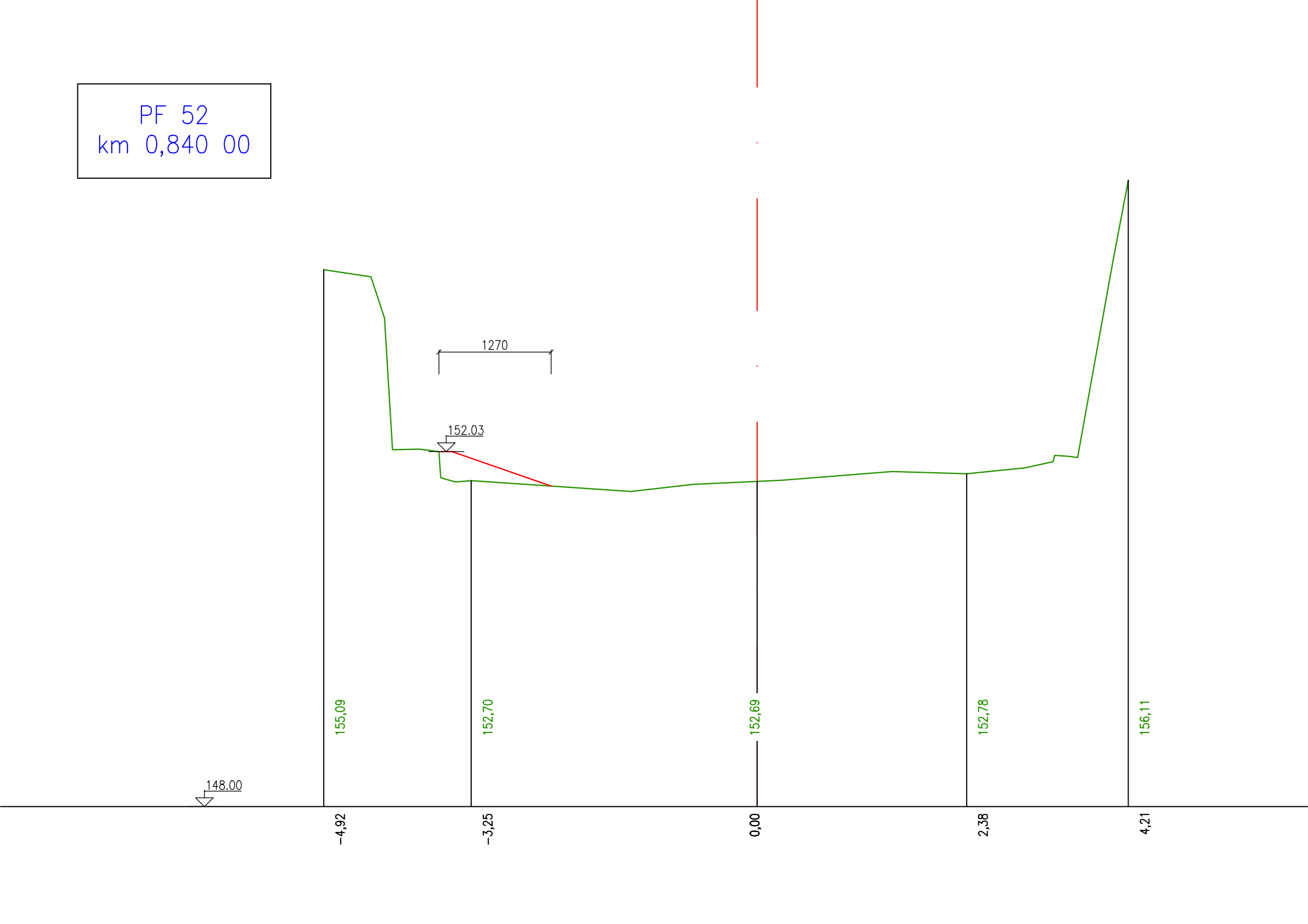
PF 50
km 0,820 00



PF 51
km 0,830 00



PF 52
km 0,840 00



PF 53
km 0,850 00

148.00

-4,19

-3,26

0,00

3,90

4,78

155,19

153,01

152,67

152,79

155,99

2150

90

PF 54
km 0,860 00

148.00

-3,94

-3,16

0,00

2,13

4,23

5,11

155,13

153,14

152,92

152,78

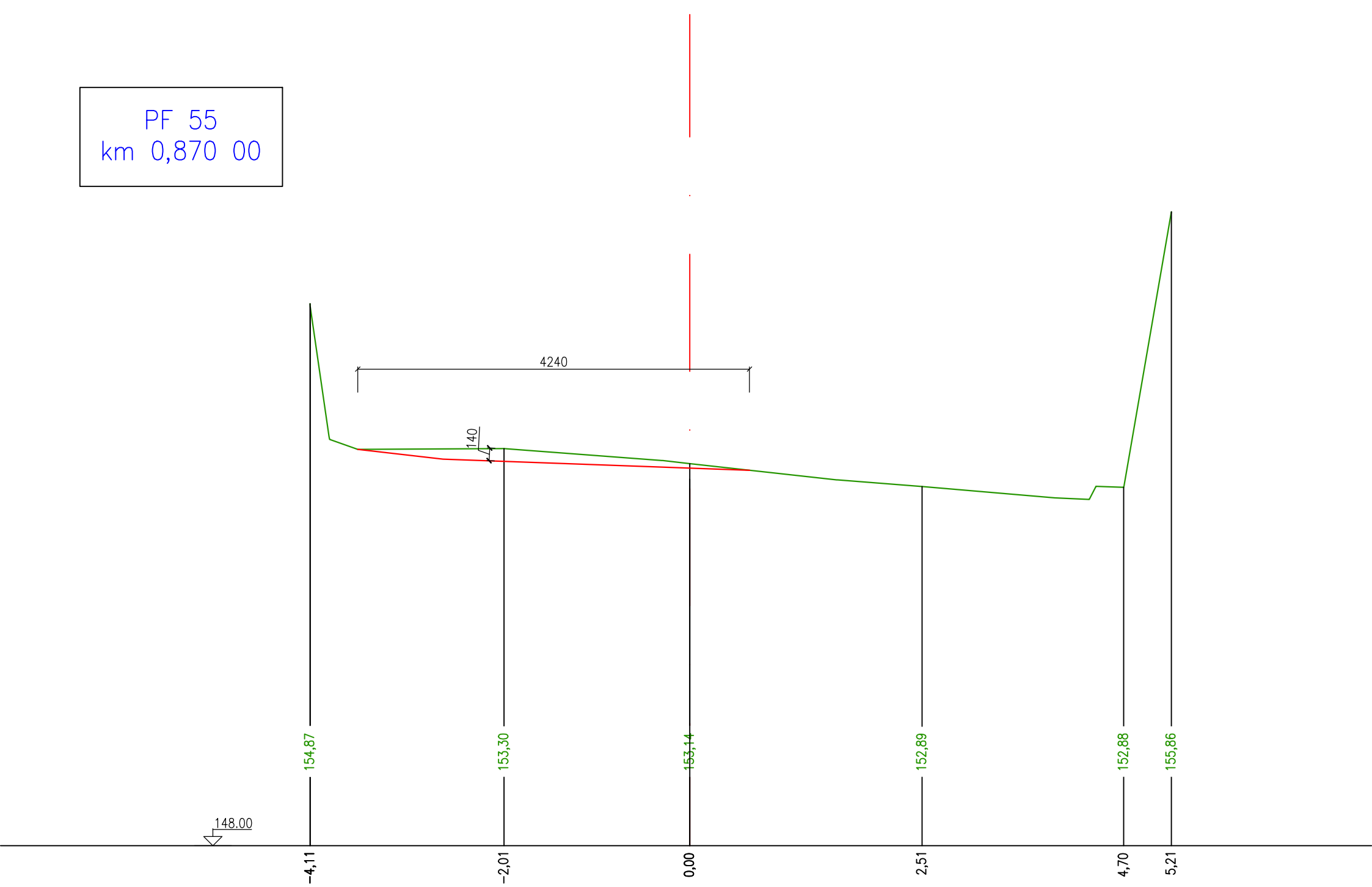
152,71

155,94

3500

160

PF 55
km 0,870 00



PF 56
km 0,880 00

148.00

-3,86

154,89

-2,06

153,38

0,00

153,17

2,80

152,96

4,94

154,70

5,16

155,94

2540

100

PF 57
km 0,890 00

148.00

-3,72

-3,04

0,00

3,18

5,25

154,96

153,48

153,19

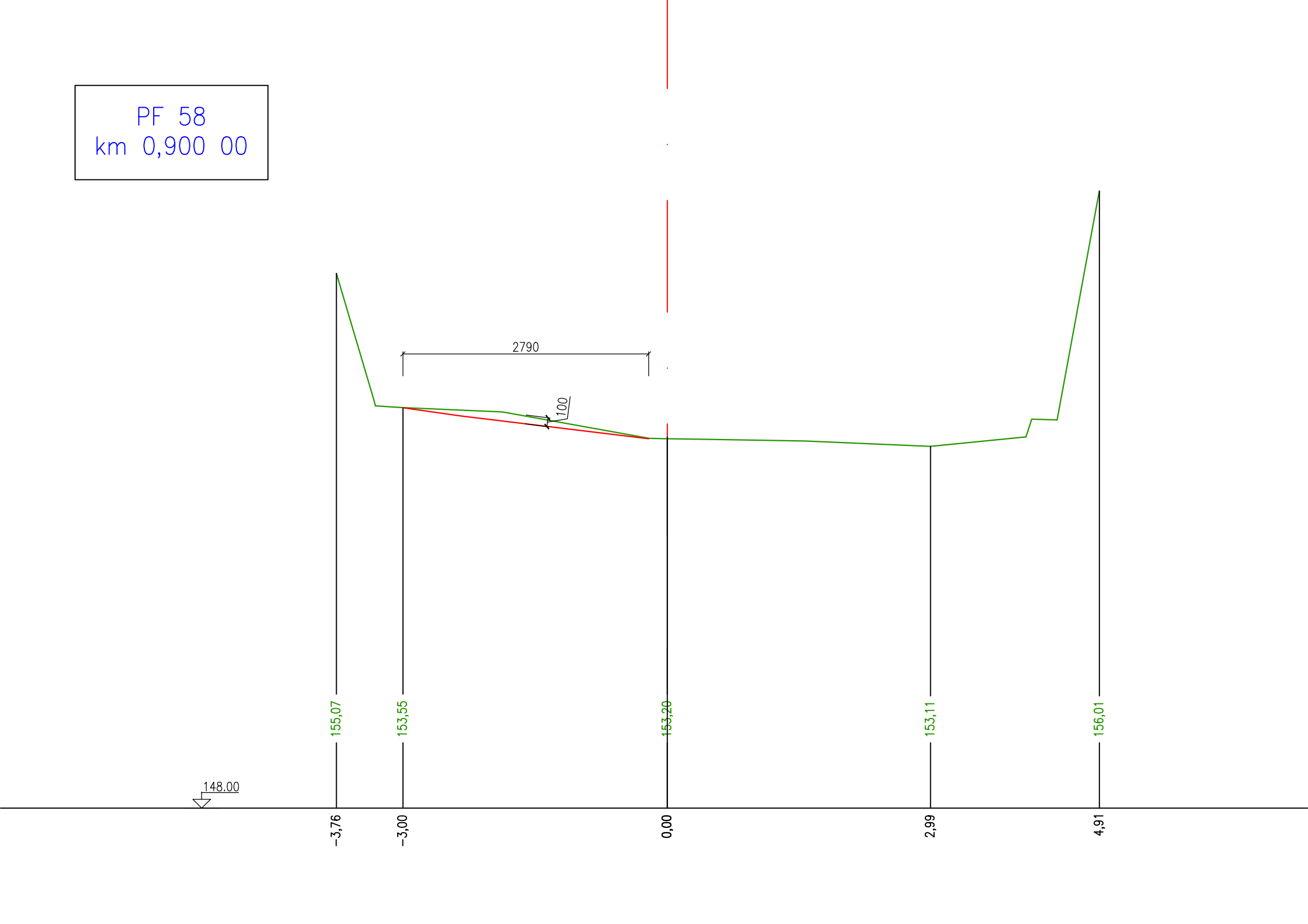
153,05

156,02

3520

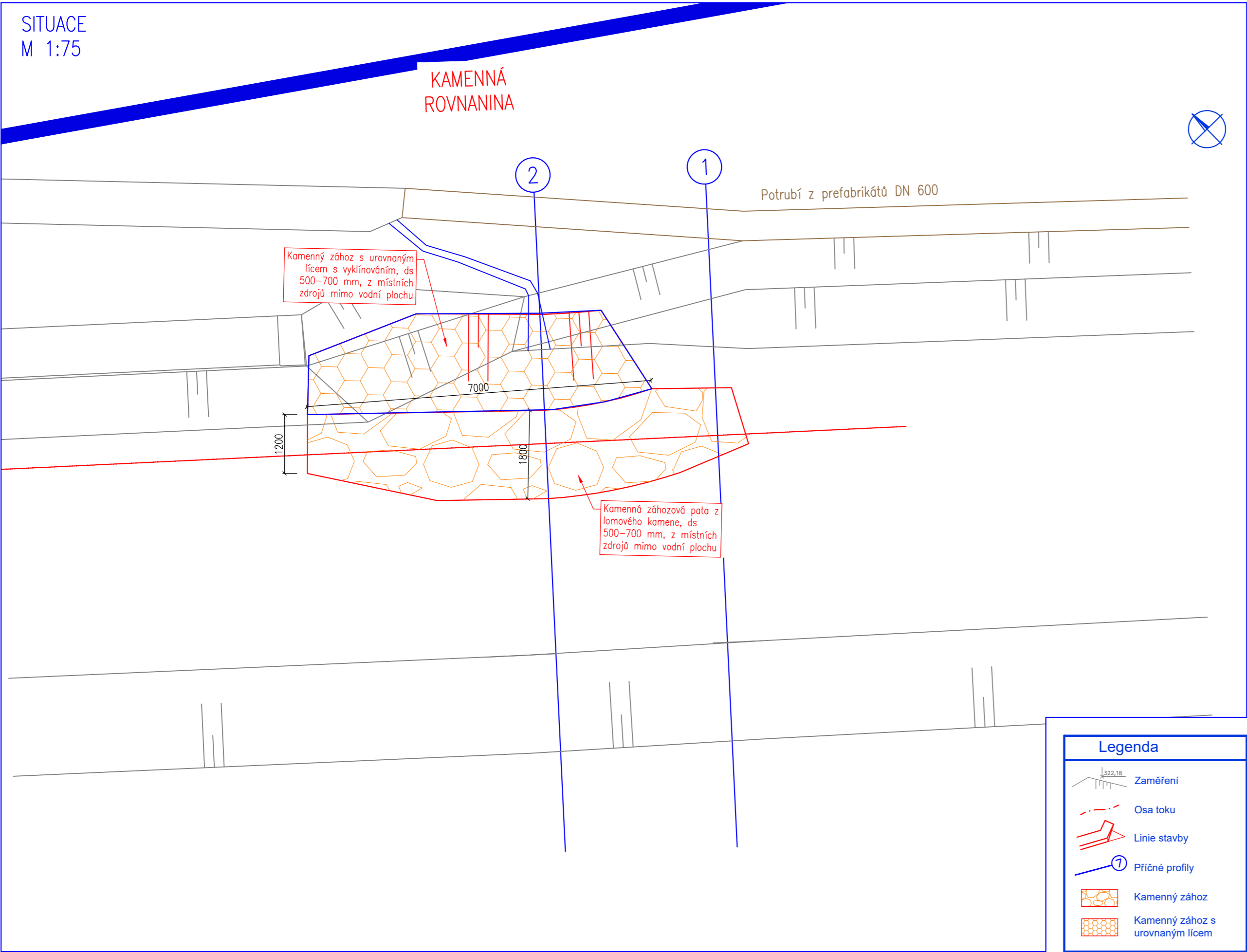
60

PF 58
km 0,900 00

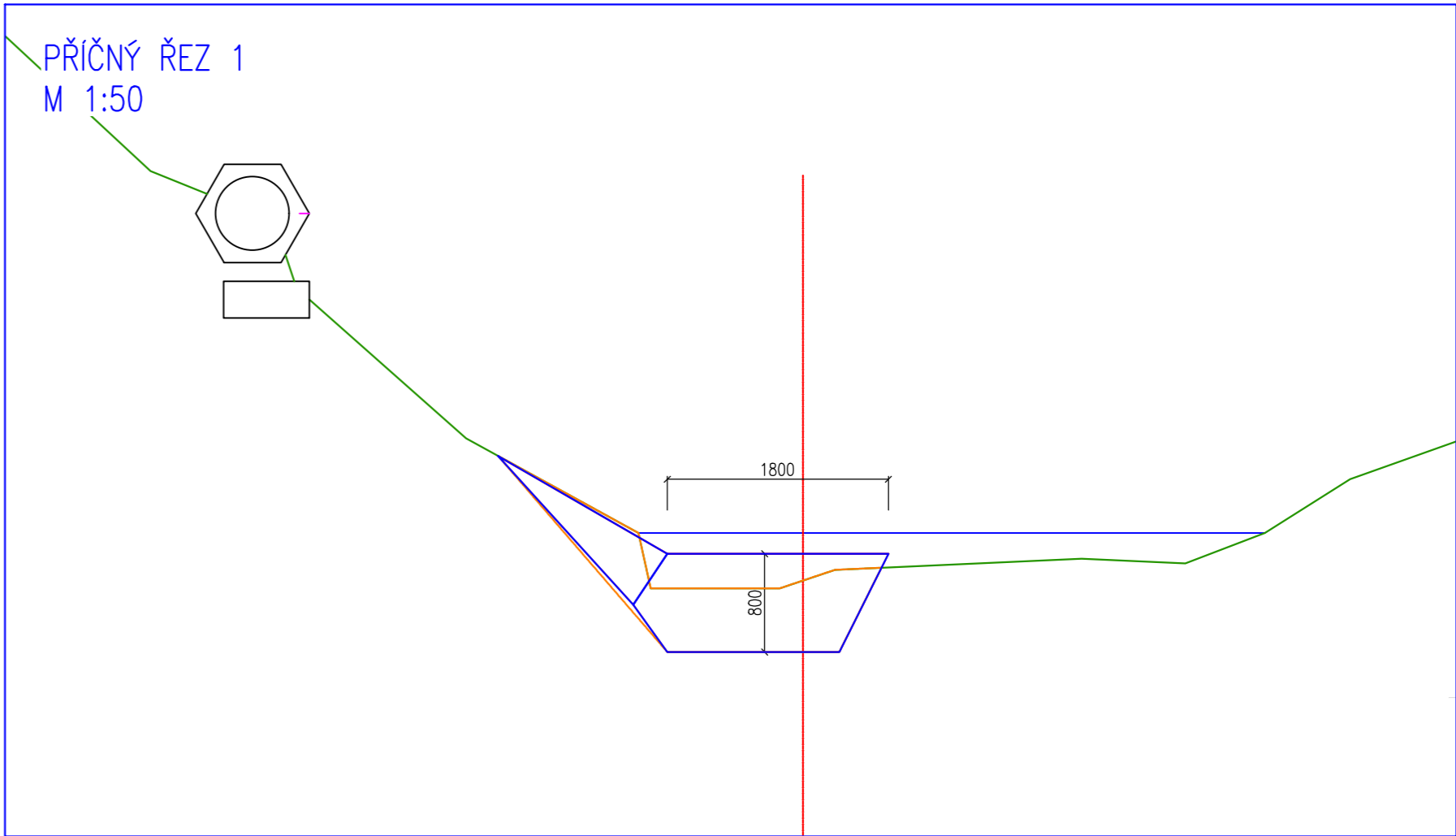


NÁVRH SO 01
M 1:50, 1:75

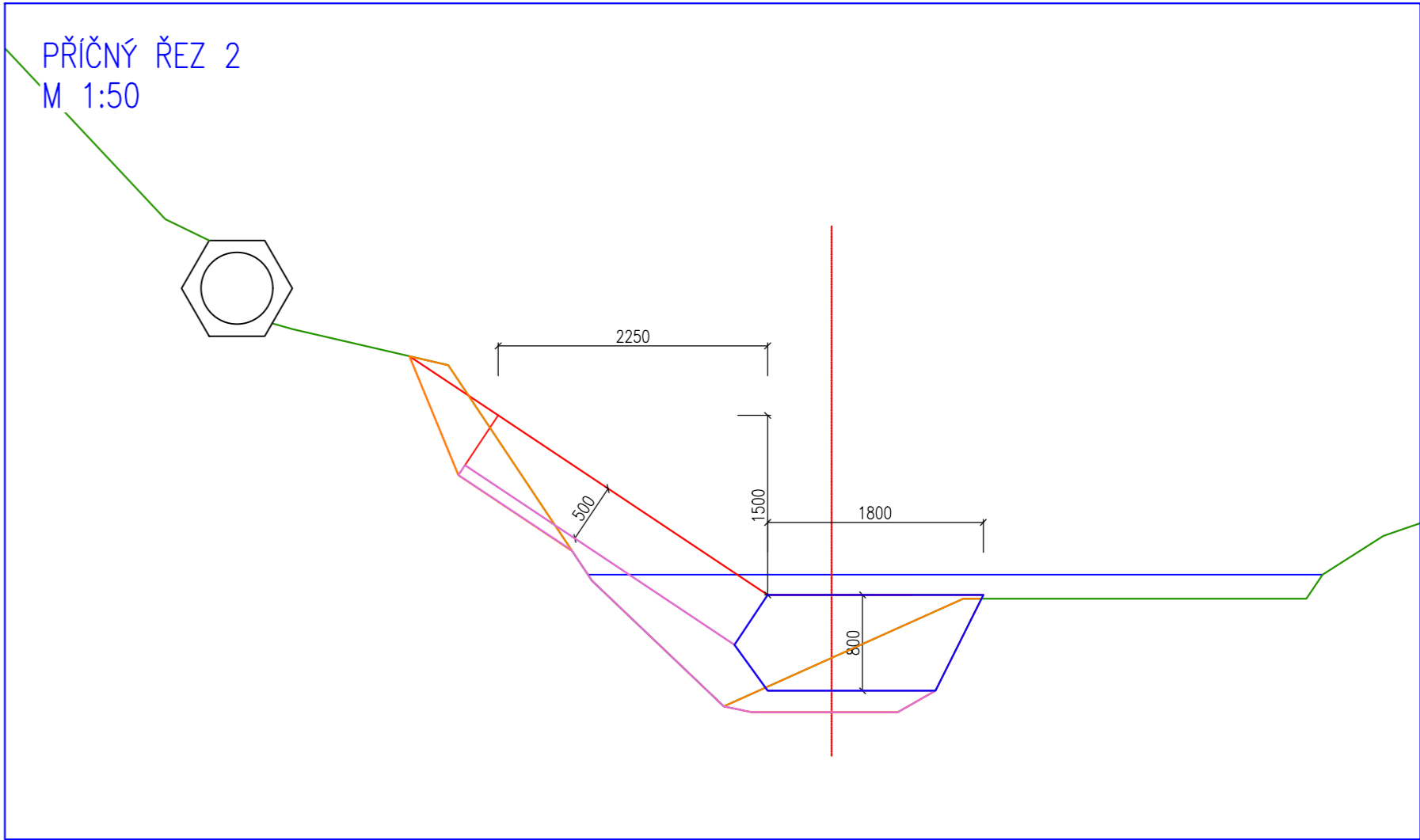
SITUACE
M 1:75



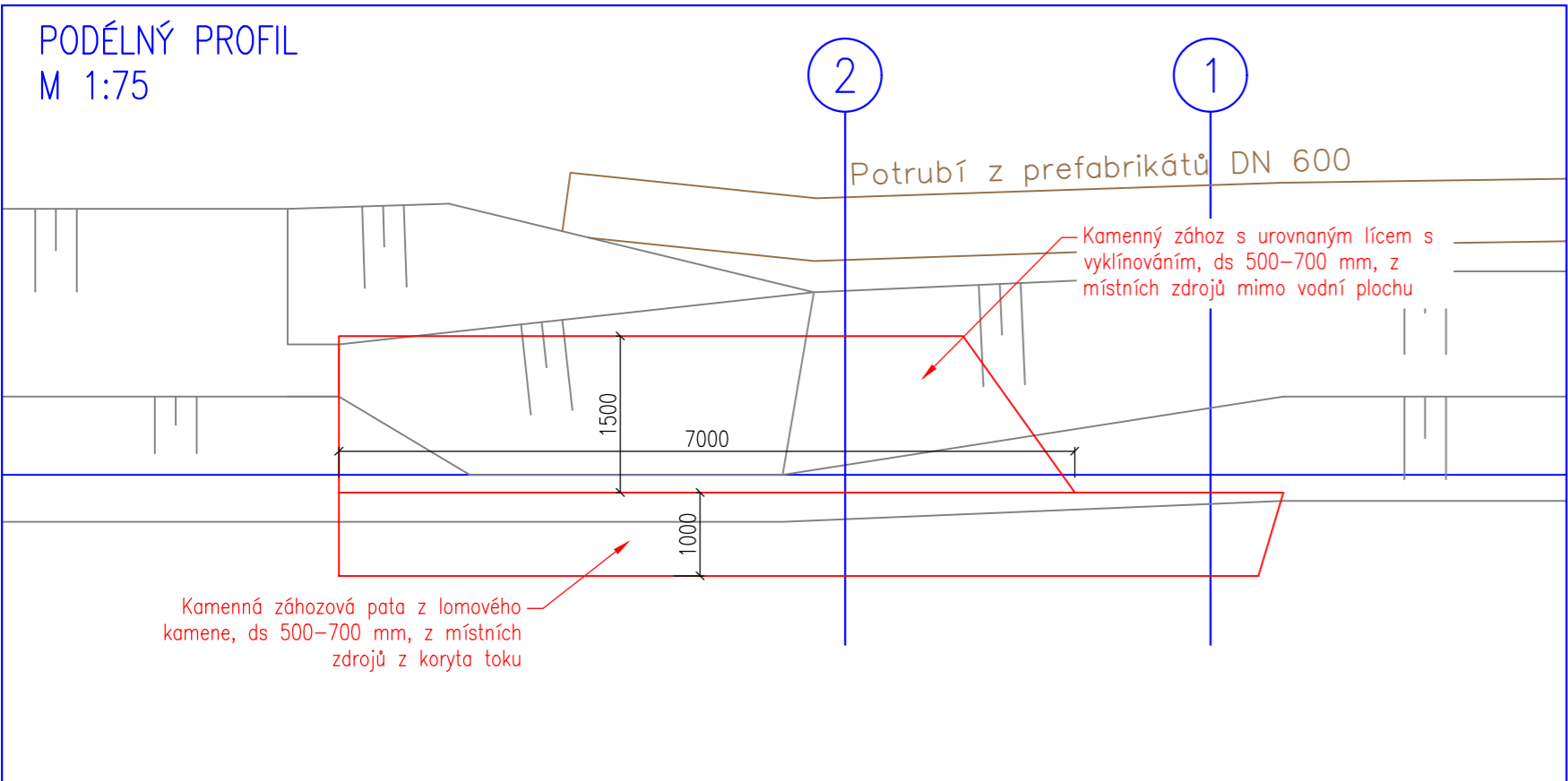
PŘÍČNÝ ŘEZ 1
M 1:50



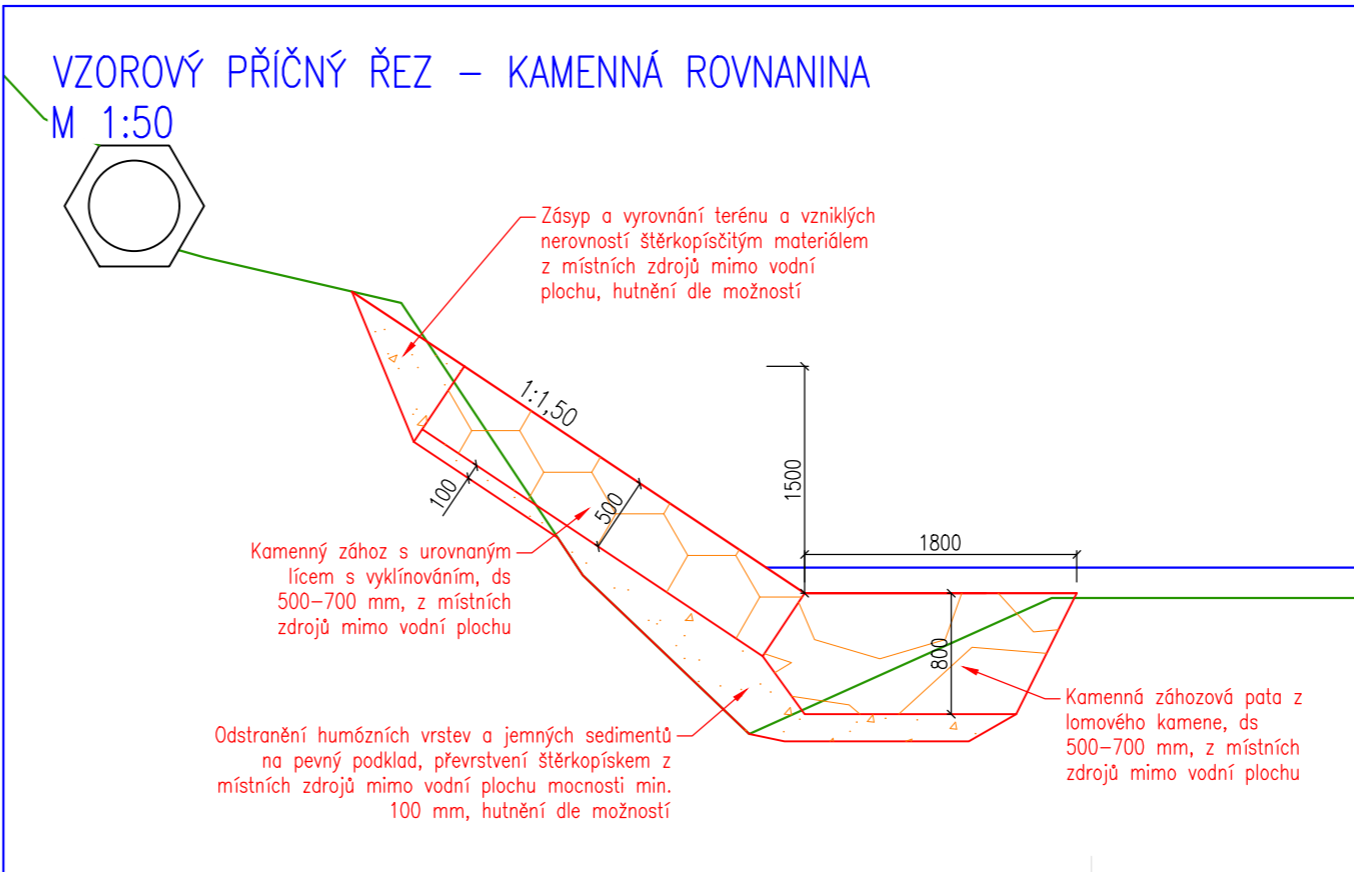
PŘÍČNÝ ŘEZ 2
M 1:50



PODÉLNÝ PROFIL
M 1:75



VZOROVÝ PŘÍČNÝ ŘEZ – KAMENNÁ ROVNANINA
M 1:50



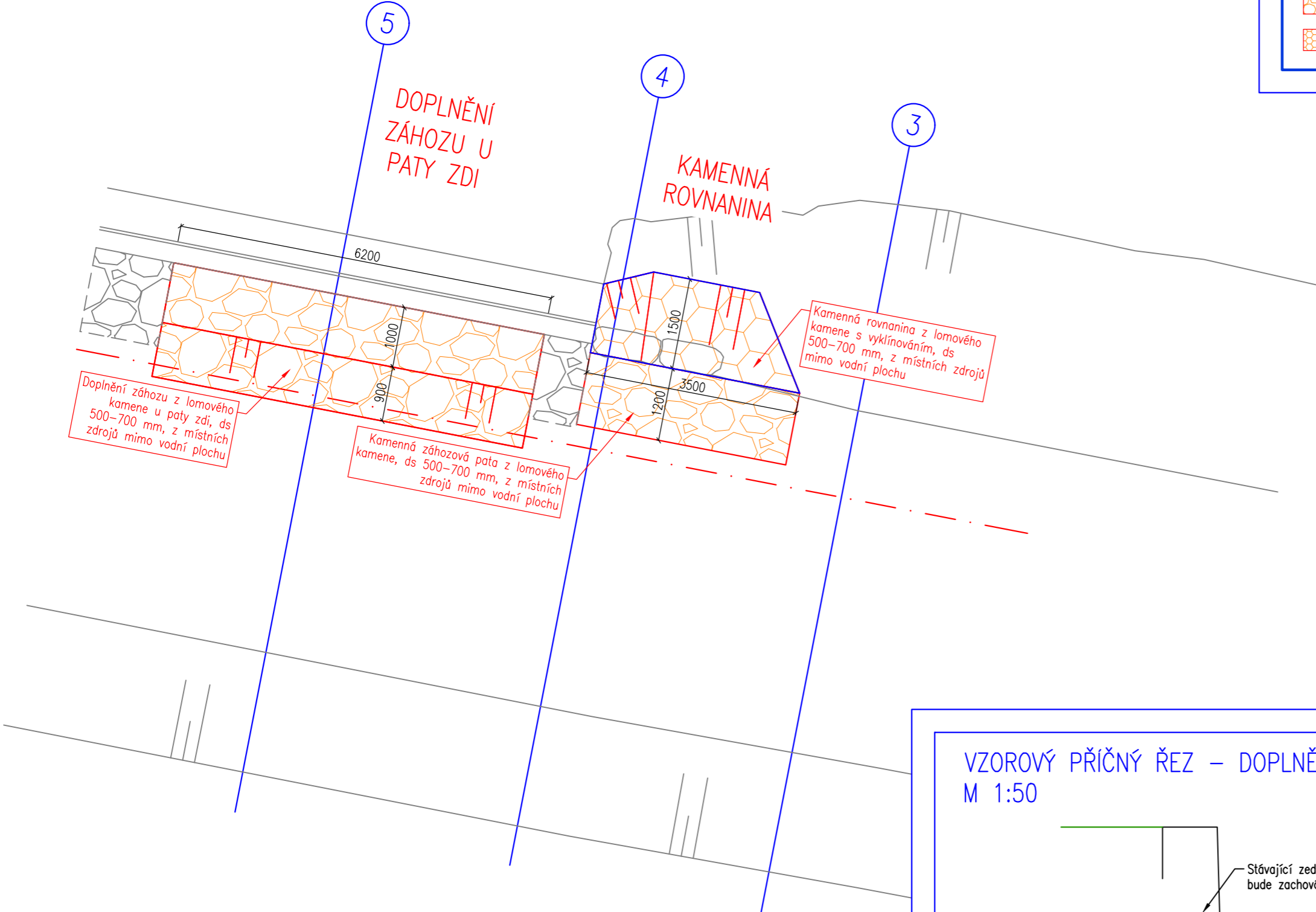
POZNÁMKY

- Kámen bude vybírán z úseku nad a pod navrženým opevněním z koryta toku
- Bude vybírán ostrohranný kámen co největších rozměrů
- Podkladem není geodetické zaměření, pouze lokální oměření pásmem, konstrukce proto není umístěna v přesných souřadnicích ani výškách

HG partner s.r.o. Smetanova 200, 250 82 Úvaly www.hgpartner.cz Telefon: 246 082 015 e-mail: hgp@hgpartner.cz		Paré č.:	
Investor: Povodí Ohře, státní podnik, Bezručova 4219, 430 03 Chomutov		Datum:	02/2023
Odpovědný projektant:	Ing. Jaroslav Vrzák	Č. zakázky:	H-22/039
Vypracoval:	Ing. Štěpán Krátký	Změna:	-
Akce:	OPŠ 07/2021 - Jílovský potok Děčín - Jílové - 3. etapa		Stupeň: DSP
Název části:	DOKUMENTACE OBJEKTŮ		Část: D
Příloha:	NÁVRH SO 01		Měřítko: 1:50, 1:75 Č. přílohy: D.7

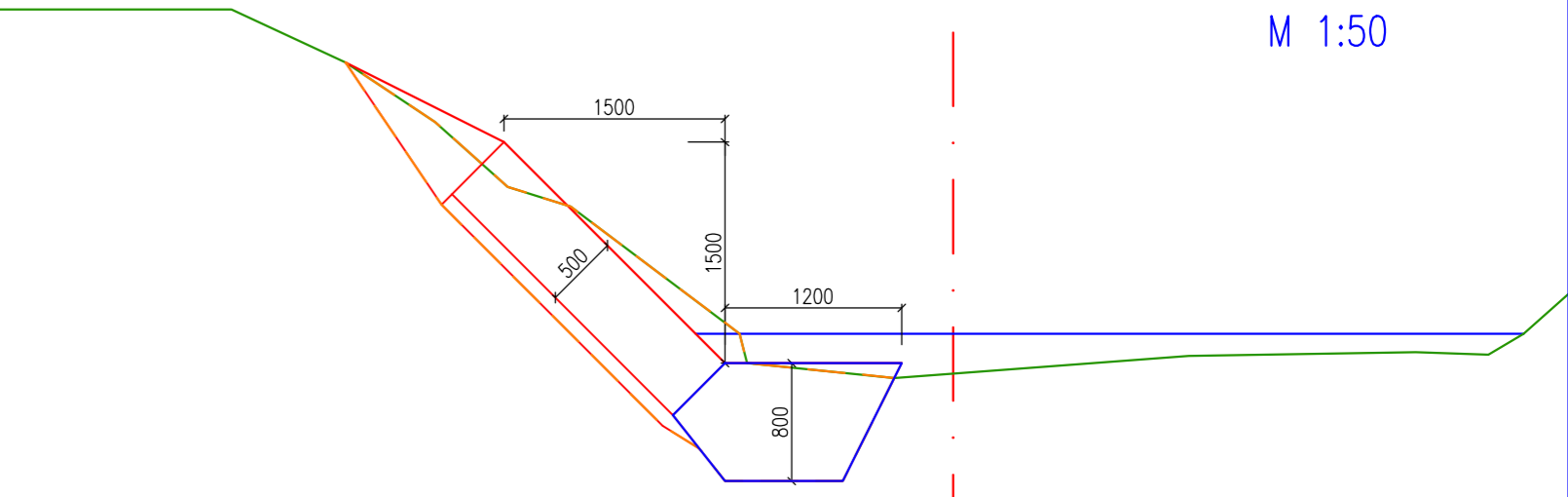
NÁVRH SO 02
M 1:50, 1:75

SITUACE
M 1:75

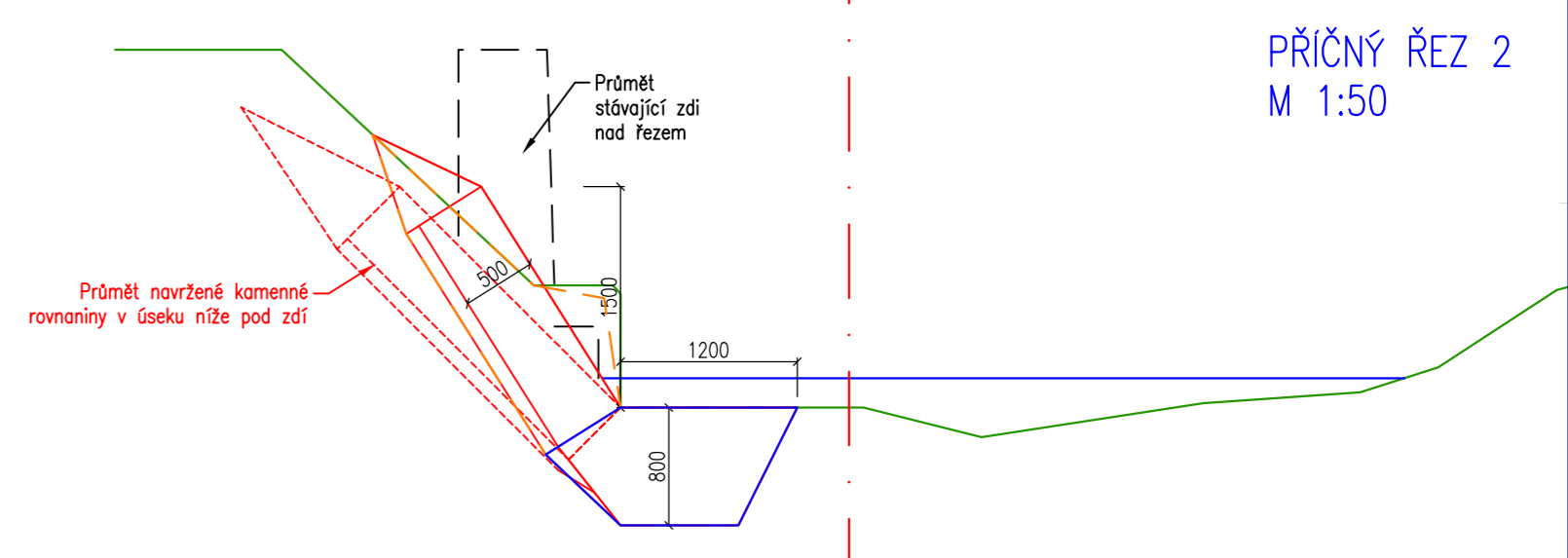


Legenda	
	Zaměření
	Osa toku
	Linie stavby
	Příčné profily
	Kamenný zához
	Kamenná rovnanina

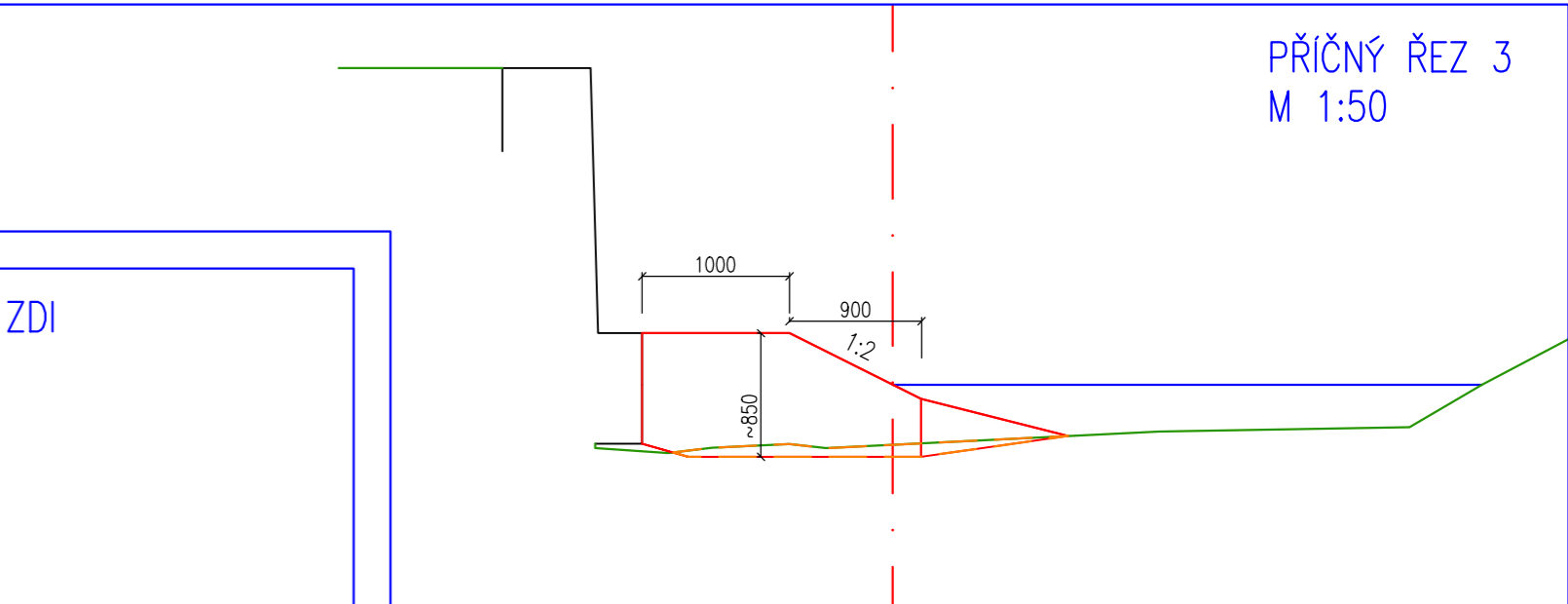
PŘÍČNÝ ŘEZ 1
M 1:50



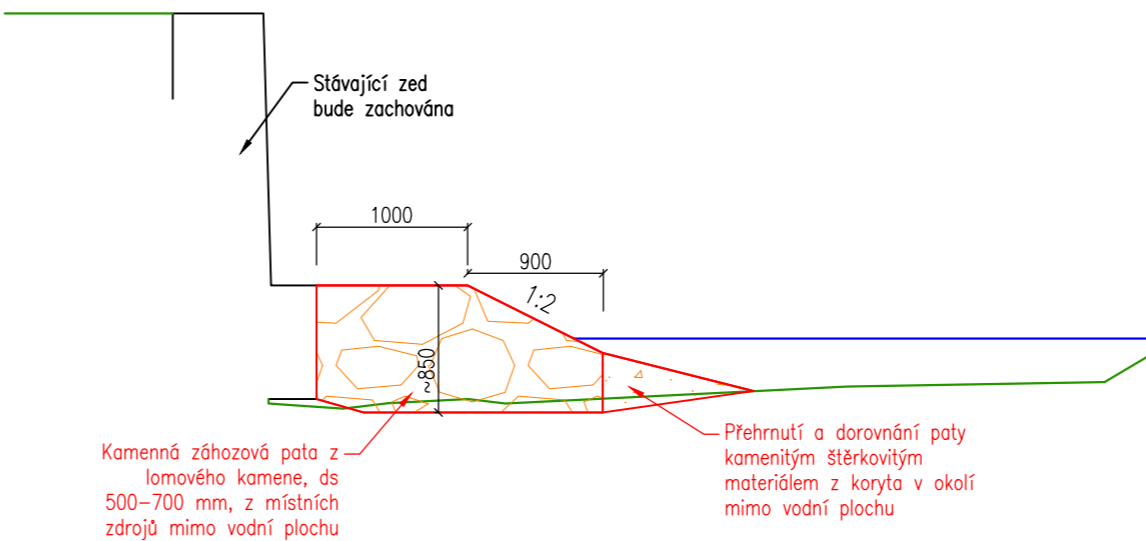
PŘÍČNÝ ŘEZ 2
M 1:50



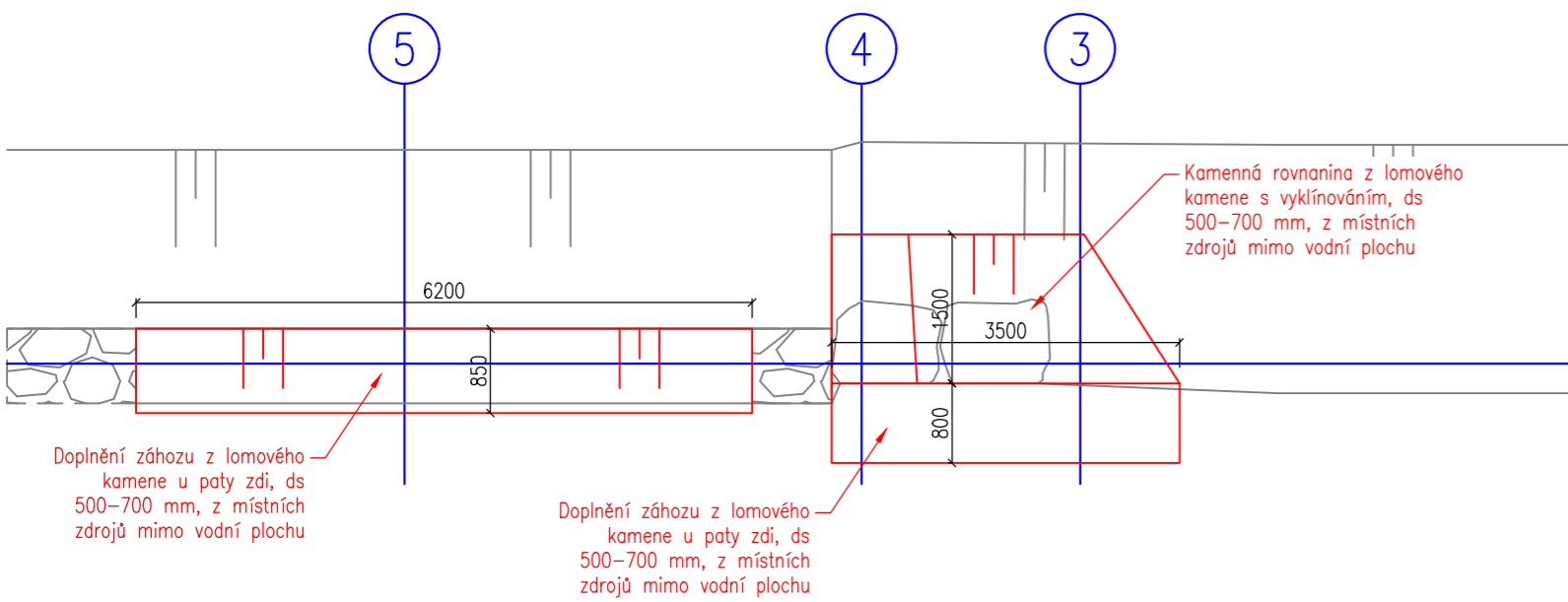
PŘÍČNÝ ŘEZ 3
M 1:50



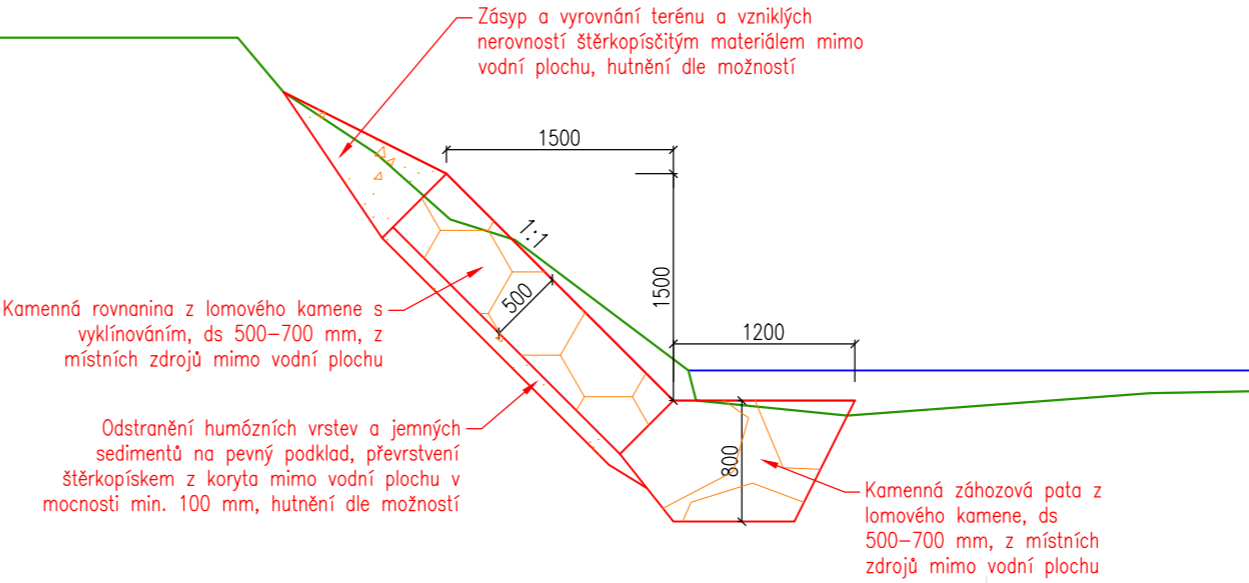
VZOROVÝ PŘÍČNÝ ŘEZ – DOPLNĚNÍ ZÁHOZU U PATY ZDI
M 1:50



PODÉLNÝ PROFIL
M 1:75



VZOROVÝ PŘÍČNÝ ŘEZ – KAMENNÁ ROVNaNINA
M 1:50



POZNÁMKY

- Kámen bude vybírán z úseku nad a pod navrženým opevněním z koryta toku
- Bude vybírán ostrohranný kámen co největších rozměrů
- Podkladem není geodetické zaměření, pouze lokální oměření pásmem, konstrukce proto není umístěna v přesných souřadnicích ani výškách

HG partner s.r.o. Smetanova 200, 250 82 Úvaly www.hgpartner.cz Telefon: 246 082 015 e-mail: hgp@hgpartner.cz		Paré č.:	
Investor: Povodí Ohře, státní podnik, Bezručova 4219, 430 03 Chomutov		Datum:	02/2023
Odpovědný projektant:	Ing. Jaroslav Vrzák	Č. zakázky:	H-22/039
Vypracoval:	Ing. Štěpán Krátký	Změna:	-
Akce: OPŠ 07/2021 - Jílovský potok Děčín - Jílové - 3. etapa		Stupeň: DSP	
Název části: DOKUMENTACE OBJEKTŮ		Část:	D
Příloha: NÁVRH SO 02		Měřítko: 1:50, 1:75	Č. přílohy: D.8

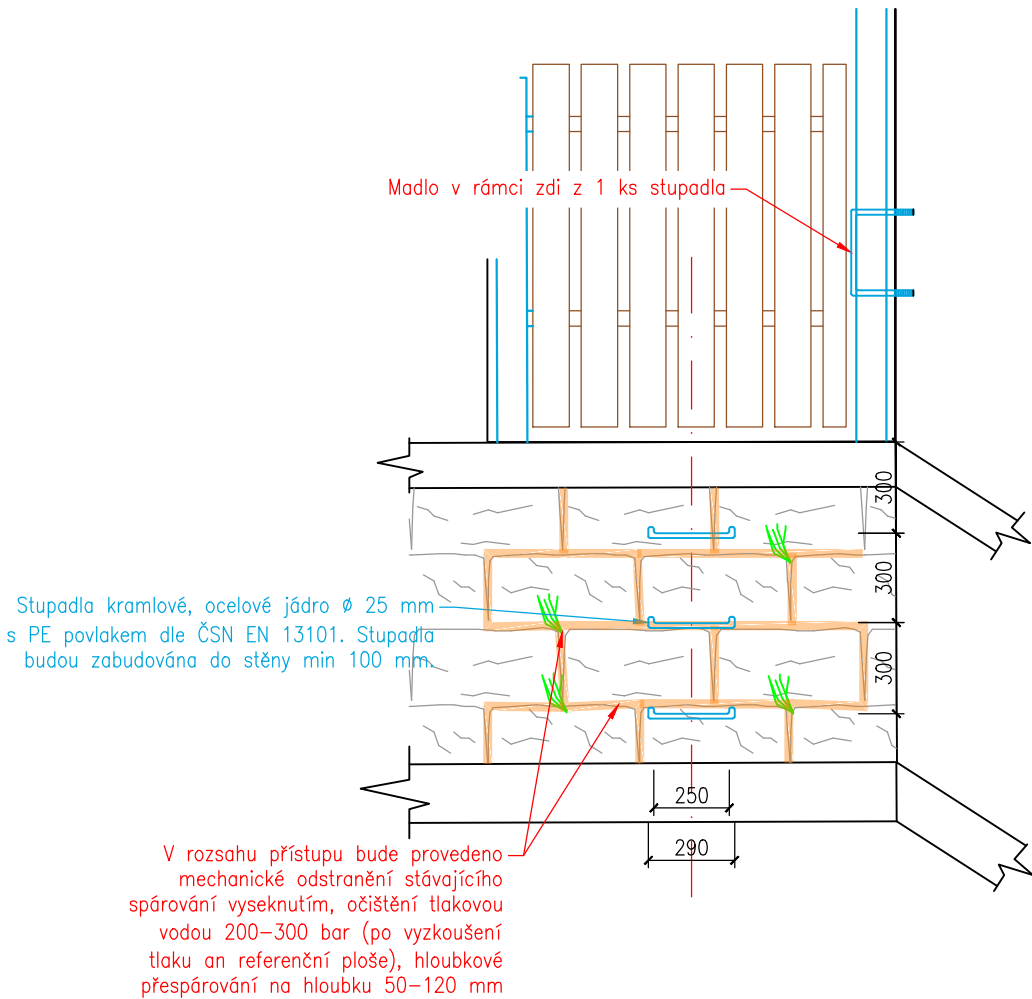
SO 03 - STUPADLA V KM 0,093

M 1:25

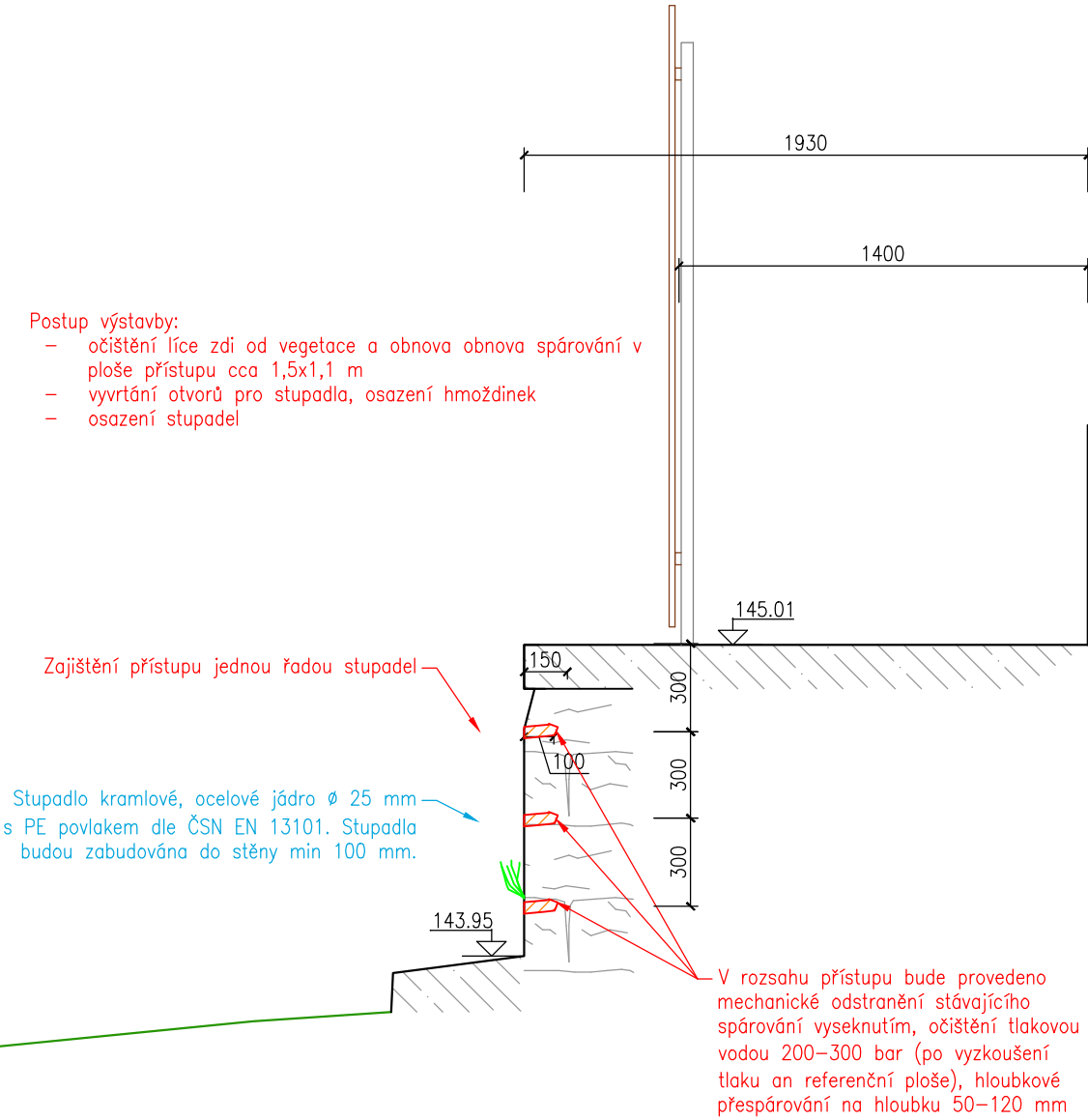
POHLED

Poznámky:
Bude preferován výrobce stupadel se systémem hmoždinek pro zabudování stupadel do předvrtaných otvorů v pevné ploše
Lze upravit dle technického postupu výrobce
Nároky na stupadlo:

- Svislé zatížení 2 kN nesmí způsobit prohnutí více než 10 mm s trvalým prohnutím max. 2 mm
- stupadlo musí odolat horizontální vytažovací síle o velikosti 5 kN
- Krytí za kotevní částí stupadla či hmoždinkou po instalaci neklesne pod 40 mm
- Vrtaný otvor do betonu Ø 26 mm, do otvoru lze stupadla s variantou křídélek zarazit úderem, před zaražením do betonu je doporučeno hroty stupadla namočit do cementového mléka
- Před zaražením stupadem je otvor očištěn
- Hmoždinky stupadel PE-HD s odolností proti vytržení min. 5 kN



ŘEZ

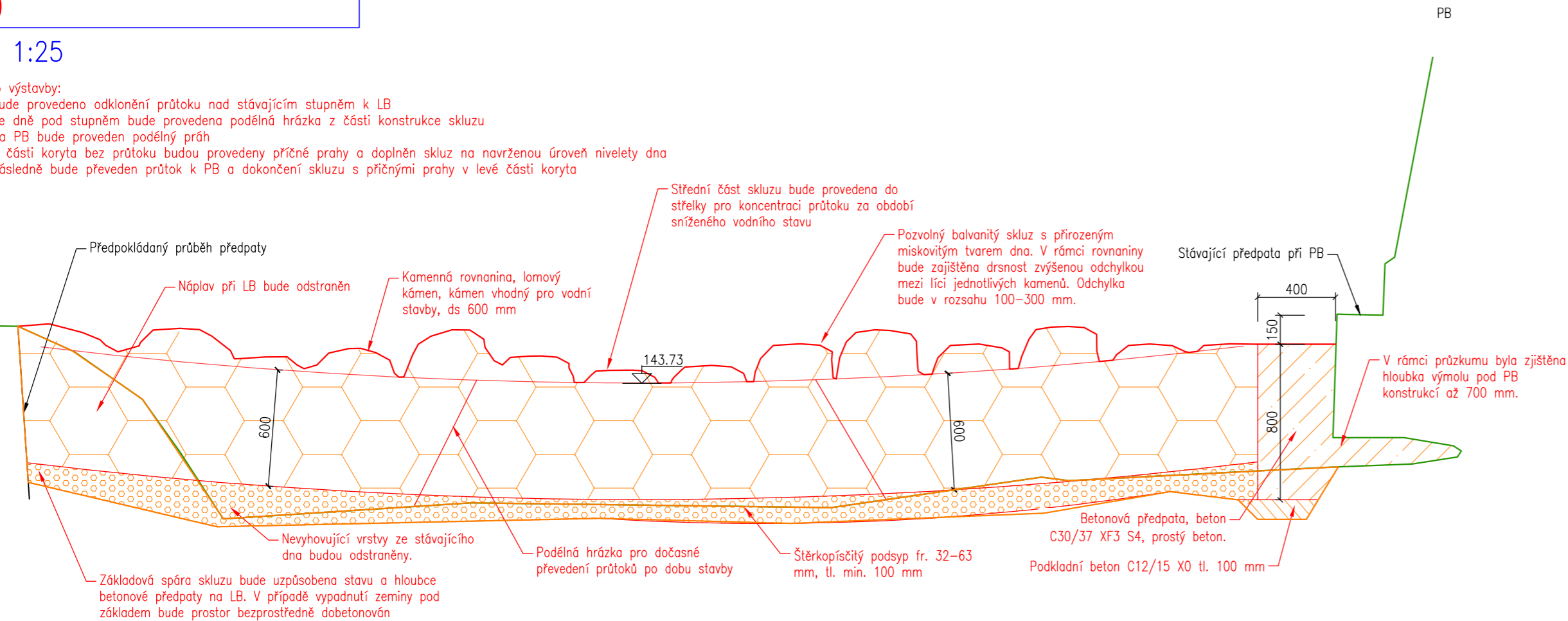


 HG partner s.r.o. Smetanova 200, 250 82 Úvaly www.hgpartner.cz Telefon: 246 082 015 e-mail: hgp@hgpartner.cz			Paré č.:	
Investor: Povodí Ohře, státní podnik, Bezručova 4219, 430 03 Chomutov			Datum:	02/2023
Odpovědný projektant:	Ing. Jaroslav Vrzák		Č. zakázky:	H-22/039
Vypracoval:	Ing. Štěpán Krátký		Změna:	-
Akce: OPŠ 07/2021 - Jílovský potok Děčín - Jílové - 3. etapa			Stupeň: DSP	
Název části: DOKUMENTACE OBJEKTŮ			Část:	D
Příloha: STUPADLA V KM 0,093			Měřítko: 1:25	Č. přílohy: D.9

M 1:25, 1:50

Postup výstavby:

- Bude provedeno odklonění průtoku nad stávajícím stupněm k LB
- Ve dně pod stupněm bude provedena podélná hrázka z části konstrukce skluzy
- Na PB bude proveden podélný práh
- V části koryta bez průtoku budou provedeny příčné prahy a doplnění skluzy na navrženou úroveň nivelety dna
- Následně bude převeden průtok k PB a dokončení skluzy s příčnými prahy v levé části koryta



PODELNÝ REZ 1:50

Kamenný zához výkopu pro provedení prahu z místních zdrojů, kámen ds 300

ŽB závěrný práh

Tlumicí objekt vytvářející charakter tůně pod částí skluzu. Povrch tůně bude proveden se zvýšenou drsností zvýšenou odchylkou mez povrchy jednotlivých kamenů na cca 300 mm

Podkladní beton C12/15 X0 tl. 100 mm

Štěrkopísčitý podsyp fr. 32-63 mm, tl. min. 100 mm

Kamenná rovnánina, lomový kámen, kámen vhodný pro vodní stavby, ds 600 mm

ŽB práh v patě skluzu

Kamenná rovnánina, lomový kámen, kámen vhodný pro vodní stavby, ds 600 mm

Předpokládaný rozsah odstranění nevhodných jemných částí ze dna pro založení konstrukce skluzu. Jemnozrný materiál bude použit k prosypání např. záhozové předpaty úseků níže. Dosypání pod úroveň podkladní vrstvy skluzu bude provedeno hutněným kamenitým a štěrkokamenitým materiálem z místních zdrojů.

Pozvolný balvanitý skluz s přirozeným miskovitým tvarem dna. V rámci rovnání bude zajištěn drsnost dna zvýšenou odchylkou mezi jednotlivými povrchy kamenů na cca 300 mm

Stávající betonový práh stupně bude ponechán jako závěrný práh nového skluzu

Stávající balvany za prahem skluzu budou použity ke stabilizaci výmola v rámci náporových břehů níže položeného úseku.

143.23

1:5.0

400

142.92

1:5.0

1000

143.39

1000

1:20.0

143.73

143.90

600

1810

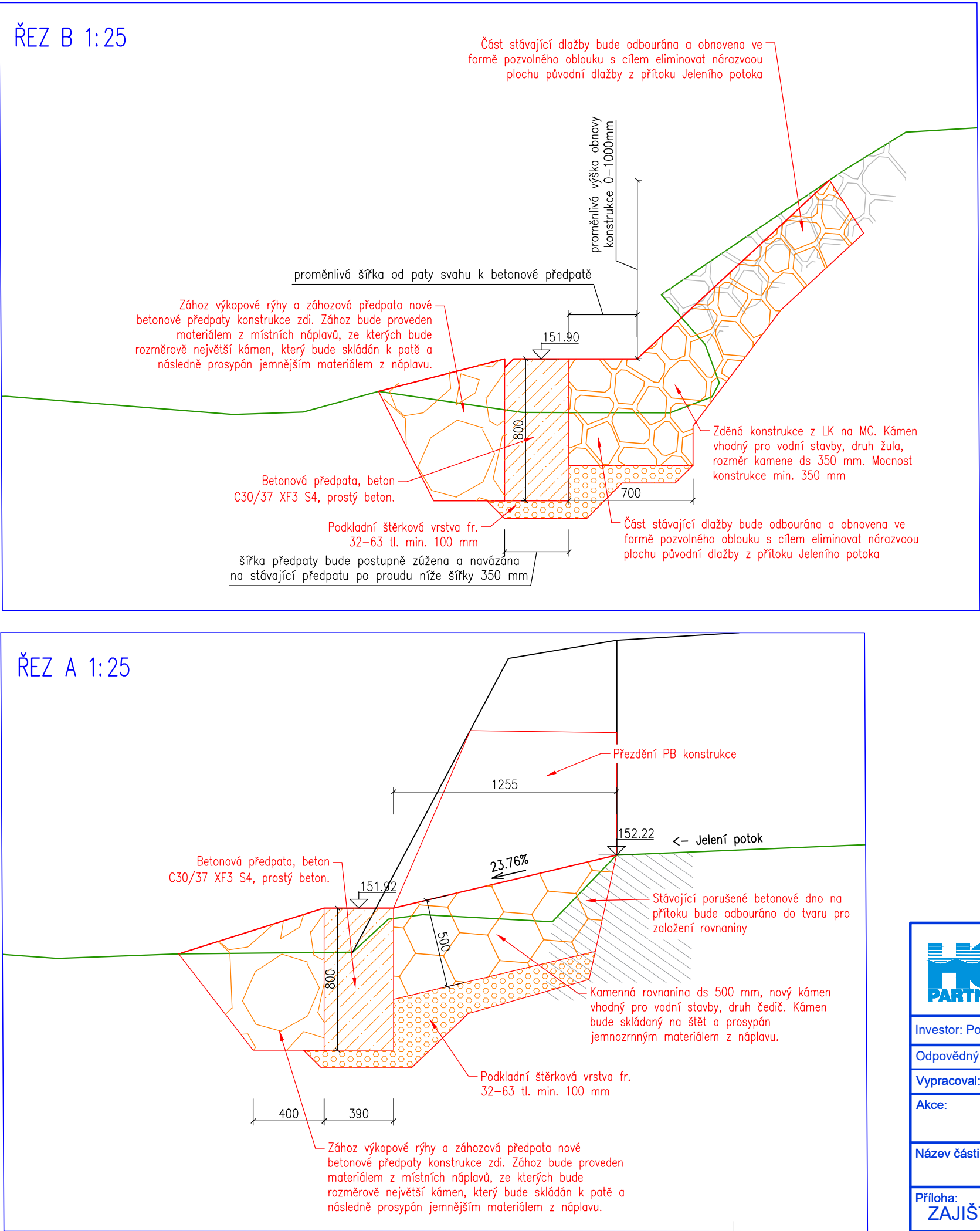
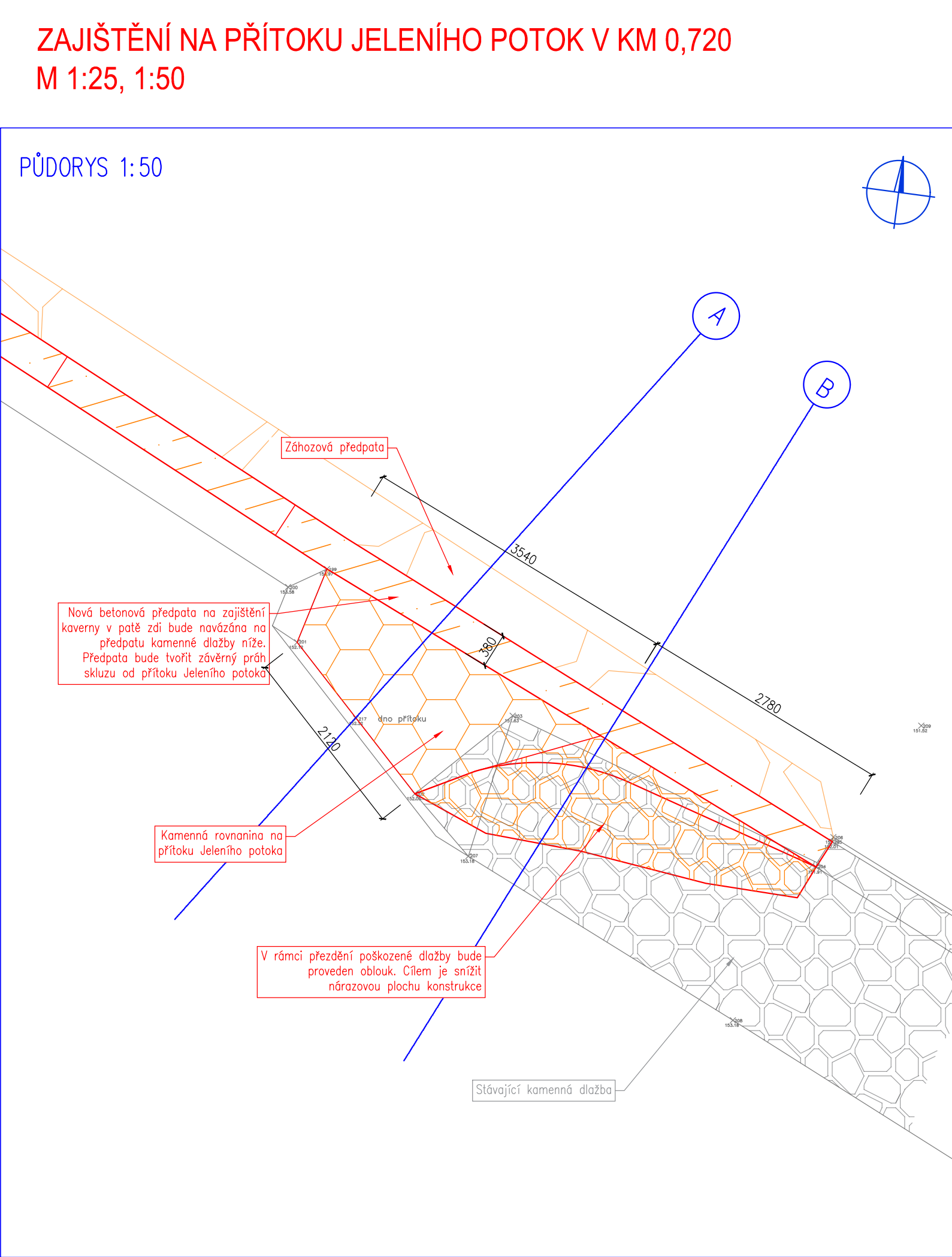
3720

2250

600

10100

		HG partner s.r.o. Smetanova 200, 250 82 Úvaly www.hgpartner.cz		Telefon: 246 082 015 e-mail: hgp@hgpartner.cz		Paré č.:	
Investor: Povodí Ohře, státní podnik, Bezručova 4219, 430 03 Chomutov				Datum:		02/2023	
Odpovědný projektant:		Ing. Jaroslav Vrzák		Č. zakázky:		H-22/039	
Vypracoval:		Ing. Štěpán Krátký		Změna:		-	
Akce: OPŠ 07/2021 - Jílovský potok Děčín - Jílové - 3. etapa				Stupeň:			
Název části:				Část:			
DOKUMENTACE OBJEKTŮ				D			
Příloha: BALVANITÝ SKLUZ V KM 0,155 - 0,175				Měřítko: 1:50 1:25		Č. přílohy: D.10	



HG partner s.r.o. Smetanova 200, 250 82 Úvaly www.hgpartner.cz Telefon: 246 082 015 e-mail: hgp@hgpartner.cz			Paré č.:	
Investor: Povodí Ohře, státní podnik, Bezručova 4219, 430 03 Chomutov			Datum:	02/2023
Odpovědný projektant:	Ing. Jaroslav Vrzák		Č. zakázky:	H-22/039
Vypracoval:	Ing. Štěpán Krátký		Změna:	-
Akce: OPŠ 07/2021 - Jílovský potok Děčín - Jílové - 3. etapa			Stupeň: DSP	
Název části: DOKUMENTACE OBJEKTŮ			Část:	D
Příloha: ZAJIŠTĚNÍ NA PŘÍTOKU JELENÍHO POTOK V KM 0,720			Měřítko: 1:25,1:50	Č. přílohy: D.14