

Státní pozemkový úřad  
Krajský pozemkový úřad pro Zlínský kraj  
Ing. Vladimír Jedlička  
Pobočka Zlín

váš dopis značky / ze dne

naše značka (uveďte v odpovědi)

Olomouc

VA/136/21

17. 03. 2021

**VĚC: STANOVISKO PROJEKTANTA K POSUDKU PROJEKTOVÉ DOKUMENTACE:**

Polní cesty a PEO v k.ú. Kvítkovice u Otrokovic, **UCELENÁ ČÁST 2 – ZÁCHYTNÉ NÁDRŽE ZN1 A ZN2.**

Posudek byl zpracován firmou VODNÍ DÍLA – TBD a.s., v listopadu 2020.

Jako zpracovatelé výše uvedené PD reagujeme na závěry posudku.

#### **Ad 2.1 Soulad PD s vyhláškou č. 499/2006 Sb., v platném znění**

PD je zpracována v rozsahu dle zadání a následných upřesnění na pravidelných výrobních výborech. Smlouva o dílo je z roku 2014.

#### **Ad 2.2 Inženýrskogeologický průzkum**

-

#### **Ad 2.3 Hydrologické podklady a průzkumy**

Pro celou lokalitu provedl projektant model srážko-odtokových poměrů, včetně stanovení průběhu teoretických povodňových vln pro průtok Q100, viz. příloha 2.3.

#### **Ad 2.4 Vodohospodářské řešení vodního díla**

V rámci návrhu vodních děl byly samozřejmě zpracovány potřebné hydrotechnické výpočty, včetně konzumpčních křivek spodních výpustí a bezpečnostních přelivů. Bez těchto hodnot by nebylo možné provést výpočet transformace povodňové vlny jednotlivých nádrží.

Celková koncepce vodohospodářského řešení vychází z KoPÚ, která vymezila pro jednotlivá opáření parcely a dotčení parcel mimo PSZ (plán společných zařízení) není možné. Proto byla PD rozšířena o tzv. propojovací úseky, které zabezpečily propojení nových vodohospodářských opatření mimo obvod KoPÚ.

#### **Ad 2.5 Hydrotechnické výpočty a návrh kapacity objektů**

V rámci návrhu vodních děl byly samozřejmě zpracovány potřebné hydrotechnické výpočty, včetně konzumpčních křivek spodních výpustí a bezpečnostních přelivů. Bez těchto hodnot by

nebylo možné provést výpočet transformace povodňové vlny jednotlivých nádrží. Do výstupu byla doložena pouze vypovídající data o transformačním účinku jednotlivých nádrží.

#### **Ad 2.6 Kategorizace z hlediska TBD a posouzení bezpečnosti při povodních**

Průběh teoretických povodňových vln pro průtok Q100 stanovil projektant, viz. bod 2.3.

#### **Ad 2.7 Konstrukční řešení**

- a) Konstrukční řešení hráze bylo řešeno na výrobních výběrech a vzhledem k rozsahu VD a nepojízdné koruně je osetí koruny hráze dostačující.
- b) Podklad štěrkopísku 0-16 mm pod opevněním návodního svahu bude upraven na tl. 200 mm. Navíc PD řeší překrytí návodního opevnění humózní vrstvou tl. 100 mm a osetím.
- c) Rozsah opevnění návodního svahu je dostačující. Při průběhu povodně Q100 dojde k naplnění zdrže na úroveň bezpečnostního přelivu, proto by bylo nevhodné navyšovat opevnění.
- d) Patní drén bude aktualizován viz. příloha 2.7.d. Bude provedena oprava v soupisu prací.
- e) V prostoru hráze projekt řeší zásyp stávajícího koryta v parametrech násypu hráze. Mimo hráz bude koryto zasypáno zemním materiálem.
- f) Vyústění drenážního potrubí bude vytaženo s přesahem 100 mm nad navržené opevnění.
- g) Podkladní beton bude změněn na kvalitu C30/37. Pokud bude základová spára vykazovat nižší únosnost, než předepisuje statické posouzení, bude provedeno vyztužení - doplnění spáry zatlačením lomového kamene bez geotextílie. Na tuto ztužující kostru bude položen podkladní beton (C30/37).
- h) Nádrže se nachází na suché údolnici, nelze provést zkušební napouštění.
- i) Česlová stěna na nátoku do spodní výpusti má dostatečnou výšku pro zachycení splavů.
- j) Do soupisu prací bude doplněna štěrková drenáž za rubem výtokových betonových křídel s propojením s patním drénem na vzdušné straně. U každé nádrže s dl. 2 x 2,5 m.
- k) Upřesňujeme: váha balvanů u skluzů je 185 kg a největší rozměr je 600 mm. TZ byl přepis.

#### **Ad 2.8 Návrh manipulací a provozu, zkušební napouštění - ověřovací provoz**

Nádrže se nachází na suché údolnici, nelze provést zkušební napouštění.

#### **Ad 2.9 Technickobezpečnostní dohled**

Nádrže budou doplněny o vodočetné latě. Na svahu hráze podél funkčního bloku bude položena vodočetná lať v délce ZN1 = 9,50 m (100x10 mm) a v délce ZN2 = 8,00 m (100x10 mm). Lať bude uložena do betonového pásu 300x200 mm.

#### **Ad 2.10 Zhodnocení efektivity**

Parametry nádrží vychází ze schválené KoPÚ.

V Olomouci, březen 2021

Zodpovědný projektant:  
Ing. Miroslav Skácel

