

# MĚSTSKÝ ÚŘAD JESENÍK

## Odbor životního prostředí

Č.j.: MJ/54486/2022  
Spis. zn.: MJ/42780/2022/OŽP/Zaj  
Vyřizuje/telefon: Ing. Adriana Zajacová/584498462  
Spis. a skartační znak: 231.2, A/20  
Jeseník, dne 19. 10. 2022

Město Žulová  
Hlavní č. p. 36  
790 65 Žulová  
a  
Státní pozemkový úřad  
Husinecká č. p. 1024/11a  
130 00 Praha

*V zastoupení:*  
VZD INVEST s. r. o.  
Kpt. Nálepky 2332  
530 02 Pardubice

## OZNÁMENÍ O ZAHÁJENÍ ŘÍZENÍ O ZMĚNĚ STAVBY PŘED DOKONČENÍM

**Město Žulová, IČO: 003 03 682, Hlavní č. p. 36, 790 65 Žulová, Státní pozemkový úřad, IČO: 013 12 774, Husinecká č. p. 1024/11a, 130 00 Praha, v zastoupení VZD INVEST s.r.o., IČO: 269 54 834, Staňkova č. p. 597/22, 612 00 Brno,**

(dále jen "žadatel") dne 15. 8. 2022 podal žádost o změnu stavby před jejím dokončením a o povolení k nakládání s vodami na vodní dílo:

### **„Lokální biocentrum Tomíkovice“**

(dále jen "stavba") na pozemku parc. č. 2150, 2151, 2152, 2160, 2161, 2162 v katastrálním území Tomíkovice, parc. č. 4130, 4131, 4132 v katastrálním území Vlčice u Javorníka. Uvedeným dnem bylo zahájeno vodoprávní řízení.

Původní stavební povolení bylo vydáno Městským úřadem Jeseník dne 22. 3. 2011 pod č.j.: MJ/37339/2010/2011/05/OŽP/R-60/Ši a opraveno rozhodnutím č.j.: MJ/37339/2010/06/OŽP/R-84/Ši, ze dne 23. 5. 2011. Povolení ke změně stavby před jejím dokončením bylo vydáno dne 21.11.2018 pod č.j.: MJ/14307/2014/2018/12/OŽPR-103/Ši.

Údaje o požadovaném nakládání s vodami:

Název kraje	Olomoucký
Název obce	Žulová, Vlčice
Identifikátor katastrálního území	748455, 783811
Název katastrálního území	Tomíkovice, Vlčice u Javorníka
Parcelní čísla dle evidence katastru nemovitostí	parc. č. 2150, 2151, 2152, 2160, 2161, 2162 v katastrálním území Tomíkovice, parc. č. 4130, 4131, 4132 v katastrálním území Vlčice u Javorníka

Číselný identifikátor vodního toku	10100371, 10210939
Název vodního toku	Vojtovický potok, Bezejmenný tok
Číslo hydrologického pořadí a podpořadí	2-04-04-0260-0-00
Říční km vodního toku	0,710
Hydrogeologický rajon	6431
Umístění jevu vůči břehu (Č 09)	pravý břeh
Přímé určení polohy (souřadnice Y, X)	550 506.94, 1 037 642.7

v tomto rozsahu:

Vzdouvání, akumulace	akumulace
Další výše neuvedené	krajinotvorné, retenční
Přehrady, hráze a jezy	vodní nádrž, tůň
Zdroj vody (Č 01)	z vodního toku

#### ***Odběr z Vojtovického potoka***

<b>Průměrný odběr</b>	<b>20 l/s</b>
<b>Maximální povolený odběr</b>	<b>900 l/s</b>
<b>Maximální měsíční povolené odvádění vody při prům. odběru</b>	<b>52 560 m<sup>3</sup>/měsíc</b>
<b>Maximální roční povolené odvádění vody při prům. odběru</b>	<b>630 720 m<sup>3</sup>/rok</b>
<b>Minimální zůstatkový průtok</b>	<b>2,4 l/s</b>
<b>Časové omezení platnosti povolení nakládání s vodami – vzdouvání, akumulace</b>	<b>na dobu životnosti vodního díla</b>
<b>Počet měsíců v roce, kdy se s vodami nakládá</b>	<b>12</b>
<b>Časové omezení platnosti povolení nakládání s vodami - jiné nakládání s nimi</b>	<b>do roku 31. 12. 2030</b>

#### **Popis změny:**

1. Změna struktury stavebních objektů.

Parametry navrhované stavby:

#### **Vodní nádrž:**

Kóta hladiny stálého nadržení <b>H<sub>sn</sub></b>	333,15 m n. m.
Kóta hladiny retenčního ovladatelného prostoru <b>H<sub>r,o</sub></b>	333,25 m n. m.
Kóta maximální hladiny <b>H<sub>max</sub></b>	333,77 m n. m.
Kóta maximální hladiny při havarijním stavu <b>H<sub>hav</sub></b>	333,87 mn. m.
Kóta koruny hráze	334,17 m n. m.
Maximální výška hráze	4,9 m
Délka hráze	125,0 m
Šířka koruny hráze	5,0 m
Plocha zatopení při <b>H<sub>sn</sub></b>	94 800 m <sup>2</sup>
Plocha zatopení při <b>H<sub>ro</sub></b>	99 752 m <sup>2</sup>
Plocha litorálního pásma	32 458 m <sup>2</sup> (33%)
Plocha chráněného litorálního pásma	11 538 m <sup>2</sup> (12%)
Objem nadržení vody při <b>H<sub>sn</sub></b>	94 800 m <sup>3</sup>
Objem nadržení vody při <b>H<sub>ro</sub></b>	104 800 m <sup>3</sup>
Retenční objem při H <sub>max</sub> (H <sub>max</sub> -H <sub>r,o</sub> )	71500 m <sup>3</sup>

**Vodní tůň:****Vodní tůň č.1**Plocha hladiny 1850 m<sup>2</sup>

Max. hloubka vody 1,2 m

**Vodní tůň č.2:**Plocha hladiny 1 400 m<sup>2</sup>

Max. hloubka vody 1,2 m

**Vodní tůň č.3:**Plocha hladiny 1 150 m<sup>2</sup>

Max. hloubka vody 1,2 m

**Vodní tůň č.4:**Plocha hladiny 1500 m<sup>2</sup>

Max. hloubka vody 1,2 m

**Vodní tůň č.5:**Plocha hladiny 1500 m<sup>2</sup>

Max. hloubka vody 1,2 m

**Vodní tůň č.6:**Plocha hladiny 800 m<sup>2</sup>

Max. hloubka vody 1,2 m

**Vodní tůň č.7:**Plocha hladiny 650 m<sup>2</sup>

Max. hloubka vody 0,5 m

**Vodní tůň č.8:**Plocha hladiny 200 m<sup>2</sup>

Max. hloubka vody 0,5 m

**Vodní tůň č.9:**Plocha hladiny 700 m<sup>2</sup>

Max. hloubka vody 0,5 m

2. Úprava délky přelivné hrany bezpečnostního přelivu — zmenšení přelivné hrany - původní délka 60,0 m (při paprsku 0,1 m) - **změna na délku 11.5 m (při paprsku 0,52 m).**

- Bezpečnostní přeliv je navržen na bezpečné převedení návrhového průtoku  $Q_{100} = 6,21 \text{ m}^3/\text{s}$ .

3. Změna zajišťovacích prahů ve skluzu z dřevěných pilot a záhozu **na stabilizační kamenné prahy šířky 0.5 m, umístěné po 12 m.**

4. Změna záchytného příkopu na přítokové koryto (změna na parc..č. 4130. 4131, 4132 v k. ú. Vlčice u Javorníka).

5. Vybudování odběrného objektu s odběrem od hladiny  $Q_1$  ve Vojtovickém potoce - trasa původního příkopu zůstává ve stejných intencích.

6. Doplnění dluží do výpustného objektu (změna na parc .č. 2152 v k. ú. Tomíkovice).
  7. Doplnění zařízení pro převádění minimálního zůstatkového průtoku  $Q_{330d} = 2,4 \text{ l/s}$  – pomocí nerezového potrubí a kohoutu.
  8. Změna z opevnění částí návodního líce hráze – návodní líc bude opevněn v celé délce.
  9. Změna těsnění návodního líce hráze.
- Změna z původně navržené tenkostěnné jílovo-cementové těsnící stěny na předsazený těsnící jílový koberec (tl. koberce 0.6 m. předsazeno o 27,0 m před patu hráze).

### **Základní charakteristika objektů:**

#### **SO 101 Zemní hráz**

Vodní nádrž vznikne přehrazením údolí čelní přímou hrází. Území je pro vodní plochu vyčleněno územním plánem a komplexní pozemkovou úpravou.

Hráz je navržena jako homogenní, nasypaná ze zemin vytěžených ze zátopy vodní nádrže. Předpokládá se, že vhodnost těchto zemin pro homogenní hráze dle ČSN 75 241 bude stanovena podrobným doplňkovým průzkumem během stavby, po sejmutí svrchní humózní vrstvy. Budou rovněž posouzeny zeminy v základové spáře hráze a zeminy s vysokým obsahem organických látek a ostatní málo únosné a nevhodné zeminy budou odstraněny.

Je nutné dbát na optimální vlhkost zeminy před hutněním. Sypání zeminy je nutné provádět po vrstvách, jejichž tloušťka před zhutněním není větší než 0,20 m. Při úpravě hráze je nutné dodržet všechny zásady o těsnění, odvodnění a statické i filtrační stabilitě dle ČSN. Všechny materiály musí být řádně zhutněny a to nejméně na 96 % maximální objemové hmotnosti sušiny podle standardní Proctorovy zkoušky. Sypání a zhutňování částí hráze ze soudržných zemin se za deštivého počasí nebo při sněžení a při mrazu neprovádí.

Koruna hráze se navrhuje na kótě 334,17 m n. m., provozní hladina stálého nadržení pak bude na kótě 333,15 m n. m. a maximální hladina na kótě 333,77 m n. m. Maximální hladina je uvažována při povodňových průtocích, kdy budou vody přetékat přes bezpečnostní přeliv v tloušťce přepadového paprsku 0,4 m (při průtoku  $Q_{100}$ ).

V ose hráze bude založení provedeno pomocí zámku o šířce 5,0 m a hloubce min 1,8 m pod povrchem sejmuté ornice (tl. ornice 0,2 m) - zámek musí být založen na nepropustném podloží. Přípravenost základové spáry před násypu tělesa hráze a její hloubka bude při realizaci ověřena a potvrzena geologem - zámek musí být založen na nepropustném podloží. Dle IGP je podloží hráze částečně tvořeno propustnými zeminami. Dle IGP a rozboru zemin se navrhuje sklon návodního svahu 1 : 3,7 sklon vzdušného svahu bude 1 : 2,2, šířka koruny hráze 5,0 m.

V patě vzdušního svahu bude zřízen šterkopískový patní drén s flexibilním drenážním potrubím PVC DN 160 mm. Skladba patního drénu bude tvořena následovně: šterk frakce 63/125, šterk frakce 32/63, geotextilie 400 g/m<sup>2</sup>. Povrch drénu bude dále ohumusován a oset travní směsí. Výtok z drénu se zaústí do koryta spodního odtoku.

Návodní svah hráze ve sklonu 1:3,7 v celé délce opevněn kamennou rovnatinou, hmotnosti kamenů 80 — 200 kg, s podkladním šterkopískovým ložem tl. 0,1 m, frakce 16-32, s podkladní geotextilií gramáže min. 400 g/m<sup>2</sup>. Koruna hráze a vzdušní líc budou ohumusovány a osety travní směsí.

Bude provedeno zajilování části zátopy 27,0 m před patu hráze. Zajilování bude tl. 0,9 m, bude hutněno po vrstvách max 0,2 m, kolmo na sebe. Bude ukončeno těsnícím zářezem hloubky 1,5 m, šířky 0,6 m. Zajilování bude shora chráněno hutněnou vrstvou z vytěžené zeminy. Násyp tělesa cesty současně tvoří pravý břeh vodní nádrže, musí proto být proveden ze zemin vhodných pro homogenní hráze dle ČSN 75 2410 a hutněn po vrstvách max. tloušťky 200 mm na 96% Proctor standard.

#### **SO 102 Spodní výpust**

Vodní nádrž je navržena jako průtočná. Pro možnost vypuštění nádrže je navržen železobetonový monolitický výpustný objekt. Uzavření a otevření výpusti je zajištěno nerezovým stavítkem.

Bude použito vřetenové oboustranně těsnící stavítka DN 300, s prodloužením ovládací tyče (o délku 4,2 m) k litinovému poklopu na vrcholu výpustného objektu. Výpustný objekt bude tvořen monolitickou železobetonovou šachtou s vnějšími půdorysnými rozměry 1,4 m x 0,8 m, vnitřním rozměru 1 x 1 m a celkovou výškou od podkladního betonu 5,9 m. Šachta bude vystrojena ocelovými stupadly s polyethylénovým povlakem. Pod konstrukcí šachty bude proveden podkladní beton tl. 0,4 m, beton třídy C25/30, XC4, XF3. Veškeré konstrukce objektu ve styku s násypem hráze musí být provedeny ve sklonu 10 : 1 tak, aby docházelo v průběhu životnosti stavby k samovolnému gravitačnímu dotěšňování spáry. Šířka stěny šachty bude v horní nejužší části 0,4 m. Pro přístup do šachty bude umístěn uzamykatelný otevíratelný litinový poklop o rozměrech 1450 x 950 mm, s třídou zatížení D 400.

Potrubí spodní výpusti bude betonové, profilu DN 600 mm, bude obetonováno betonem tloušťky min. 0,2 m nad povrch potrubí, beton třídy C25/30. Potrubí bude uloženo v podélném sklonu 0,2 % směrem k odtoku. V délce 0,4 m za stavítkovou šachtou se provede škrťací úsek. Seškrvení bude provedeno z důvodu zajištění odpadního potrubí DN 600 proti tlakovému režimu. Bude použito potrubí ocelové, bezešvé 324 x 14 mm, délky 0,4 m. Odpadní potrubí DN600 bude zavzdušněno pomocí ocelové bezešvé trubky 114 x 7 mm, délky 4,0 m, budou použity ocelová kolena. Potrubí bude procházet stěnou šachty a otvor pro nasávání vzduchu bude prostupovat skrz stěnu nad úrovní maximální hladiny (0,3 m pod litinovým poklopem).

Vtokový objekt bude monolitický železobetonový z betonu C25/30, XC4, XF3. Šířka stěny bude 0,35 m, výška max 1,0 m. Sklon šikmé stěny bude 1:3,7, půdorysné rozměry vtoku budou 4,1 x 1,8 m. Pod konstrukcí vtokového objektu bude proveden základ tl. 0,8 m. Pod vtokem bude proveden podkladní beton tl. 0,2 m, beton třídy C25/30, s vodorovným přesahem 0,3 m. Vtok do výpustného potrubí bude zabezpečen ocelovými česlemi. Vtokové česle 1100/3700 s průlinami šířky 50 mm. Rám bude tvořen pásovou ocelí 10/35 mm, celkové délky 9,6 m. Rám bude k betonové konstrukci připevněn chemickou kotvou. Otvor po vyvrtání bude přes aplikaci kotvy pročištěn tlakovým vzduchem. Česlice budou tvořeny pásovou ocelí 5/35 mm.

Do stěny výpustného objektu bude vloženo obtokové potrubí DN 63, s kulovým kohoutem, které bude sloužit pro převedení minimálního zůstatkového průtoku  $Mzp = Q_{330d} = 2,4 \text{ l/s}$ . Měření převáděného MZP bude možno pomocí objemové metody za tímto obtokovým potrubím nebo na výtoku z odpadního potrubí (kde hrana odpadního potrubí bude přesahovat min. 50 mm před povrch výtokového čela – pro umístění měrné nádoby).

Na potrubí bude navazovat vývar. Dno vývaru bude opevněno kamennou dlažbou na MC, tloušťka 0,4 m, podkladní beton tl. 0,1 m. Délka vývaru je 5,0 m, hloubka 0,6 m. Vývar bude ukončen železobetonovým prahem, šířky 0,5 m, výška prahu 1,4 m. Pod prahem bude proveden podkladní beton tl. 0,2 m, beton třídy C25/30, s vodorovným přesahem 0,3 m. Za vývarem bude následovat opevnění kamennou rovinaninou, v délce 10,0 m, hmotnost kamene 80 - 200 kg.

Požerák bude vybaven 2-mi drážkami ve stěně - budou využity pro dubové dluže, kdy prostor mezi dlužemi (0,2 m) bude vyplněn jílovým těsněním. Dluže budou šířky 0,8 m, tloušťky 0,06 m. U profily budou 60 x 60 mm.

#### SO 103 Odběrný objekt včetně přítokového koryta

Bude realizován odběrný objekt a přítokové koryto. Odběr bude sloužit k nadlepšování stavu vody v nádrži. Voda do přítokového koryta bude odebírána z Vojtovického potoka (IDVT: 10100371) pouze při průtocích větších než  $Q_1 = 5,88 \text{ m}^3/\text{s}$ . Kapacita odběrného objektu je maximálně  $0,9 \text{ m}^3/\text{s}$ .

Odběrný objekt bude realizován jako monolitický železobetonový objekt. Dno odběrného objektu bude na kótě 338,70 m.n.m. (nad hladinou při průtocích  $Q_1 = 5,88 \text{ m}^3/\text{s}$ ). Odběrný objekt bude osazen pozinkovanými česlemi s roztečí 50 mm. Za odběrným objektem bude navazovat plastové obetonované potrubí DN 600, délky 30,0 m. Výtok z potrubí bude opevněn železobetonovým prahem hloubky 1,0 m, za prahem bude provedeno opevnění dna a svahu do výšky 1,0 m pomocí kamenné rovinaniny. Bude použit kámen hmotnosti 80 - 200 kg, tl. 0,4 m.

Pod rovinaninou bude provedena geotextilie gramáže min  $400 \text{ g/m}^2$ . Na geotextilu bude proveden filtr z pískového lože, tl. 0,1 m, frakce 16-32.

Na odběrný objekt bude dále navazovat lichoběžníkové koryto s šířkou ve dně 0,6 m a hloubkou min. 1,0 m, maximálně 2,0 m. Zaústění přítokového koryta do vodní nádrže se zpevní kamennou rovnaninou hmotnosti kamenů 80 - 200 kg, která bude rovněž ohumusována a oseta.

Maximální kapacita přítokového příkopu je 1,0 m<sup>3</sup>/s. Koryto příkopu je lichoběžníkového tvaru, šířka ve dně 0,60 m, sklony svahů 1:2. Před výkopem příkopu bude sejmuta ornice v mocnosti 0,2 m. Hloubka koryta je maximálně 2,0 m. V úseku, kde by vzhledem k velkému sklonu terénu vznikala hluboký zářez, se na levém břehu provede nízká zemní hrázka. Zemní hrázka bude mít v koruně šířku 1,0 m, sklony svahů hrázky budou 1:2. Příkop i hrázka budou v celé šířce ohumusovány a zatravněny. Zaústění příkopu do vodní nádrže se zpevní kamennou rovnaninou, která bude rovněž ohumusována a oseta.

V místě křížení záchytného příkopu a stávající polní cesty se zřídí trubní propustek DN 800 mm, délky 7,5 m, se svislými betonovými čely, krytými římsou se zábradlím. Koryto příkopu před a za propustkem se zpevní kamennou rovnaninou, zajištěnou kamennými prahy.

#### SO 104 Bezpečnostní přeliv

Vodní nádrž bude vybavena bezpečnostním přelivem navrženým na bezpečné převedení návrhového průtoku  $Q_{100} = 6,21 \text{ m}^3/\text{s}$ , včetně maximálního přítoku z přítokového koryta ( $0,9 \text{ m}^3/\text{s}$ ). Bude se jednat oboční bezpečnostní přeliv. Průtoky budou přepadat přes přelivnou stěnu, která je navržena na úrovni 333,25 m n.m.

Délka přelivné hrany je 11,5 m. Výška přepadového paprsku činí 0,52 m. Minimální hloubka spadiště na začátku skluzu je 2,35 m. Stěny přelivu mají v horní části šířku 0,5 m, a rozšiřují se ve sklonu 10:1 na vnější straně přelivu směrem k základu (z důvodu lepšího hutnění). Pod stěnou bude proveden železobetonový základ výšky 1,2 m, šířky 0,9 m. Pod základem bude proveden podkladní beton tl. 0,2 m, beton třídy C25/30, s vodorovným přesahem 0,3 m. Dno spadiště a svah bude opevněno kamennou dlažbou do malty cementové. Tloušťka dlažby je 0,4 m, pod dlažbou bude provedena betonová deska tl. 0,4 m, pod deskou bude proveden podkladní beton tl. 0,15 m. Šířka dna spadiště je 2,5 m, sklon dna spadiště je 1 %, délka spadiště od stěny po ukončovací práh je 20,2 m. Prostup skrz těleso hráze bude opatřen protiprůsakovým žebrem délky 2,0 m. Žebro bude kolmé na vnější stěnu přelivu. Prostup bude shora osazen římsami na obou stranách. Na římsu bude umístěno pozinkované zábradlí výšky min 1,1 m. Zábradlí bude z pozinkovaných ocelových trubek. Bude připevněno k betonové konstrukci pomocí ocelových pozinkovaných patek. Patky budou ke konstrukci připevněny chemickou kotvou.

Spadiště bude ukončeno železobetonovým prahem šířky 0,5 m. Za prahem bude navazovat opevnění dna v délce 8,0 m pomocí kamenné rovnaniny, hmotnost kamenů 200 — 500 kg. Opevnění dna bude poprouděně ukončeno kamenným prahem šířky 0,5 m. Pod kamennou rovnaninou bude provedeno filtrační šterkopískové lože tl. 0,1 m, frakce 16-32. Pod filtračním ložem bude položena geotextilie s gramáží min. 400 g/m<sup>2</sup>.

Přírodní charakter koryta se zdůrazní samostatně nepravidelně osazenými vyčnívajícími kameny položenými delší stranou vzhůru (na štet). V úseku za hrází bude šířka dna proměnlivá a z vyčnívajících kamenů se místy vytvoří vzdouvací přehrážky. Koryto bude stabilizováno příčnými prahy po 12,0 m. Prahy budou hluboké 0,8 m, široké 0,5 m a budou provedeny do, výšky min. 0,7 m nad dno.

#### SO 105 Terénní úpravy zátopy a přilehlého okolí

Vzhledem ke tvaru reliéfu údolí, ve kterém je vodní nádrž situovaná, se nenavrhují žádné větší terénní úpravy. Mírné svahy údolí přirozeně vytváří mělké litorální pásmo s hloubkou 0,3 - 0,7 m. Maximální hloubka nádrže je 3,95 m.

Původní trasa bezejmenného toku bude zachována jako odvodňovací příkop, pouze v místě hráze bude upravena tak, aby spodní odtok s výpustným potrubím vedl kolmo k ose hráze.

V celé ploše zátopy nádrže se sejme svrchní humózní vrstva (ornice) o tl. 200 mm. Následně se použije k ohumusování hráze a k rekultivaci pozemků v okolí vodní nádrže. Předpokládá se, že těžená zemina ze zátopy vodní nádrže bude ukládána přímo do zemních konstrukcí (hráz). V místě severního zavázání hráze (na parcele s p.č. 2161 a 2163, k.ú. Tomíkovice) bude z důvodu stávajícího reliéfu terénu provedena

terénní modelace-bude uložena zemina, poté zhutněna po vrstvách max. 0,2 m a následně ohumusována a oseta travní směsí.

Část plochy vodní nádrže se dotýká drenážního odvodnění. Tato drenáž v současné době není plně funkční a její zrušení přispěje ke zvýšení ekologické stability území. Svodný drén z plochy na východní straně sinice III/4538, bude vyústěn do vodní nádrže pomocí mělkého příkopu ve dně nádrže. Součástí objektu je ochranný kamenný val zabraňující průniku ryb do chráněného litorálního pásma. Koruna valu je 0,2 m nad hladinou stálého nadržení. Šířka valu v koruně 1,0 m, sklony svahů 1:1,5 délka 325 m.

Bude umístěno celkem 6 ks biotechnických prvků — 3 ks broukoviště a 3 ks plazníku.

#### SO 106 Revitalizace toku a založení mokřadu

Bezejmenný tok bude ve zbývajícím úseku nad vodní nádrží až po výúst' melioračního potrubí revitalizován. Je navrženo rozvolnění jeho trasy, stávající prudké břehy budou položeny do sklonu až 1:20. Úprava toku bude řešena dle zásad přírodě blízkých úprav a revitalizací toků. Podél nově navržené kynety toku bude snížen terén tak, aby byl vyčleněn meandrový pás, kde bude více umožněno kynetě toku se samovolně vyvíjet dle přírodních zákonů.

Stávající koryto toku se částečně zasype a proud vody se nasměruje do nové kynety toku. Revitalizační opatření na tomto toku se navrhuje v celkové délce (mimo vodní plochu) 240 m. Na území v okolí vodní nádrže se již v současné době nachází mokřady vzniklé důsledkem špatné funkce melioračního systému. Tyto stávající mokřady budou ponechány bez úprav. Na levém břehu vodní nádrže a v území nad vodní nádrží budou doplněny řadou nových tůň o různé velikosti.

#### Budou vytvořeny vodní tůň:

##### **Vodní tůň č.1**

Plocha hladiny tůně činí 1 850 m<sup>2</sup>. Předpokládaná úroveň hladiny bude v úrovni 333,15 m n.m. Nejhlubší dno tůně bude provedeno na kótě 331,95 m n.m., čímž bude vytvořena hloubka vody 1,2 m. Vyšší dno tůně bude provedeno na kótě 332,65 m n.m., čímž bude vytvořeno hloubka vody 0,6 m. Svahy této tůně se pohybují ve sklonu od 1:10 do 1:15. Břehové hrany budou v místě napojení na dno a stávající terén zaobleny.

##### **Vodní tůň č.2**

Plocha hladiny tůně činí 1 400 m<sup>2</sup>. Předpokládaná úroveň hladiny bude v úrovni 333,15 m n.m. Nejhlubší dno tůně bude provedeno na kótě 331,95 m n.m., čímž bude vytvořena hloubka vody 1,2 m. Vyšší dno tůně bude provedeno na kótě 332,65 m n.m., čímž bude vytvořeno hloubka vody 0,6 m. Svahy této tůně se pohybují ve sklonu od 1:5 do 1:10. Břehové hrany budou v místě napojení na dno a stávající terén zaobleny.

##### **Vodní tůň č.3**

Plocha hladiny tůně činí 1 150 m<sup>2</sup>. Předpokládaná úroveň hladiny bude v úrovni 333,15 m n.m. Nejhlubší dno tůně bude provedeno na kótě 331,95 m n.m., čímž bude vytvořena hloubka vody 1,2 m. Vyšší dno tůně bude provedeno na kótě 332,65 m n.m., čímž bude vytvořeno hloubka vody 0,6 m. Svahy této tůně se pohybují ve sklonu od 1:5 do 1:15. Břehové hrany budou v místě napojení na dno a stávající terén zaobleny.

##### **Vodní tůň č.4**

Plocha hladiny tůně činí 1 500 m<sup>2</sup>. Předpokládaná úroveň hladiny bude v úrovni 333,15 m n.m. Nejhlubší dno tůně bude provedeno na kótě 331,95 m n.m., čímž bude vytvořena hloubka vody 1,2 m. Svahy této tůně se pohybují ve sklonu od 1:5 do 1:10. Břehové hrany budou v místě napojení na dno a stávající terén zaobleny.

##### **Vodní tůň č.5**

Plocha hladiny tůně činí 1 500 m<sup>2</sup>. Předpokládaná úroveň hladiny bude v úrovni 333,15 m n.m. Nejhlubší dno tůně bude provedeno na kótě 331,95 m n.m., čímž bude vytvořena hloubka vody 1,2 m. Vyšší dno tůně bude provedeno na kótě 332,65 m n.m., čímž bude vytvořeno hloubka vody 0,6 m. Svahy této tůně

se pohybují ve sklonu od 1:5 do 1:15. Břehové hrany budou v místě napojení na dno a stávající terén zaobleny.

#### **Vodní tůň č.6**

Plocha hladiny tůně činí 800 m<sup>2</sup>. Předpokládaná úroveň hladiny bude v úrovni 333,15 m n.m. Nejhlubší dno tůně bude provedeno na kótě 331,95 m n.m., čímž bude vytvořena hloubka vody 1,2 m. Vyšší dno tůně bude provedeno na kótě 332,65 m n.m., čímž bude vytvořena hloubka vody 0,6 m. Svahy této tůně se pohybují ve sklonu od 1:5 do 1:15. Břehové hrany budou v místě napojení na dno a stávající terén zaobleny.

#### **Vodní tůň č.7**

Plocha hladiny tůně činí 650 m<sup>2</sup>. Předpokládaná úroveň hladiny bude v úrovni 333,15 m n.m. Bude od zátopy oddělena zemní hrázkou šířky 1,0 m. Nejhlubší dno tůně bude provedeno na kótě 332,95 m n.m., čímž bude vytvořena hloubka vody 0,3 m. Svahy této tůně se pohybují ve sklonu od 1:5 do 1:15. Břehové hrany budou v místě napojení na dno a stávající terén zaobleny.

#### **Vodní tůň č.8**

Plocha hladiny tůně činí 200 m<sup>2</sup>. Předpokládaná úroveň hladiny bude v úrovni 333,15 m n.m. Bude od zátopy oddělena zemní hrázkou šířky 1,0 m. Nejhlubší dno tůně bude provedeno na kótě 332,95 m n.m., čímž bude vytvořena hloubka vody 0,3 m. Svahy této tůně se pohybují ve sklonu od 1:5 do 1:15. Břehové hrany budou v místě napojení na dno a stávající terén zaobleny.

#### **Vodní tůň č.9**

Plocha hladiny tůně činí 700 m<sup>2</sup>. Předpokládaná úroveň hladiny bude v úrovni 333,15 m n.m. Bude od zátopy oddělena zemní hrázkou šířky 1,0 m. Nejhlubší dno tůně bude provedeno na kótě 332,75 m n.m., čímž bude vytvořena hloubka vody 1,0 m. Svahy této tůně se pohybují ve sklonu od 1:5 do 1:30. Břehové hrany budou v místě napojení na dno a stávající terén zaobleny.

### SO 107 Výsadba

V rámci objektu SO 107 se provedou vegetační úpravy v řešeném území, které představují výsadbu dřevin a zatravnění území.

Městský úřad Jeseník, odbor životního prostředí, jako vodoprávní úřad příslušný podle § 104 odst. 2 písm. c) a § 106 odst. 1 zákona č. 254/2001 Sb., o vodách a o změně některých zákonů (vodní zákon), ve znění pozdějších předpisů (dále jen "vodní zákon") a jako speciální stavební úřad podle § 15 odst. 5 vodního zákona a § 15 odst. 1 zákona č. 183/2006 Sb., o územním plánování a stavebním řádu (stavební zákon), ve znění pozdějších předpisů (dále jen "stavební zákon"), a jako místně příslušný vodoprávní úřad podle § 11 zákona č. 500/2004 Sb., správní řád, ve znění pozdějších předpisů, oznamuje v souladu s ustanovením § 47 odst. 1 správního řádu podle § 115 odst. 1 vodního zákona a § 118 stavebního zákona zahájení vodoprávního řízení, ve kterém podle § 112 odst. 2 stavebního zákona upouští od ohledání na místě a ústního jednání. Dotčené orgány mohou uplatnit závazná stanoviska a účastníci řízení své námitky, popřípadě důkazy do

#### **15 dnů od doručení tohoto oznámení.**

K později uplatněným závazným stanoviskům, námitkám, popřípadě důkazům nebude přihlédnuto. Účastníci řízení mohou nahlížet do podkladů rozhodnutí (Městský úřad Jeseník, odbor životního prostředí, úřední dny Po a St 8.00 - 11.00 a 12.00 - 17.00 hod.).

#### **Poučení:**

Účastník řízení může podle § 114 odst. 1 stavebního zákona uplatnit námitky proti projektové dokumentaci, způsobu provádění a užívání stavby nebo požadavkům dotčených orgánů, pokud je jimi přímo dotčeno jeho vlastnické právo nebo právo založené smlouvou provést stavbu nebo opatření nebo právo odpovídající věcnému břemenu k pozemku nebo stavbě. Účastník řízení ve svých námitkách uvede skutečnosti, které zakládají jeho postavení jako účastníka řízení, a důvody podání námitek; k námitkám, které překračují rozsah uvedený ve věci první, se nepřihlíží.

K námitkám účastníků řízení, které byly nebo mohly být uplatněny při územním řízení, při pořizování regulačního plánu nebo při vydání územního opatření o stavební uzávěře anebo územního opatření o asanaci území, se podle § 114 odst. 2 stavebního zákona nepřihlíží.

**Vodoprávní úřad tímto oznamuje, že po uplynutí lhůty k podání námitek budou shromážděny všechny podklady pro vydání rozhodnutí. Vzhledem k ustanovení § 36 odst. 3 správního řádu, dle kterého mají účastníci řízení možnost před vydáním rozhodnutí v předmětné věci vyjádřit se k podkladům i ke způsobu jejich zjištění, popřípadě navrhnout jejich doplnění, vodoprávní úřad poskytuje účastníkům řízení možnost k uplatnění tohoto práva, k čemuž stanovuje lhůtu 5 dnů od skončení lhůty určené k podání námitek. Jedná se o lhůtu pro seznámení s kompletním spisem před vydáním rozhodnutí ve věci, nikoliv o další lhůtu pro podání námitek. Námitky uplatněné by byly námitkami opožděnými, k nimž stavební úřad nepřihlíží ve smyslu zásady koncentrace řízení zakotvené v § 89 odst. 1 a § 112 odst. 2 stavebního zákona. Po uplynutí této lhůty bude ve věci vydáno rozhodnutí, které Vám bude v souladu s § 72 správního řádu oznámeno.**

Nechá-li se některý z účastníků zastupovat, předloží jeho zástupce písemnou plnou moc.

„otisk razítka“

Ing. Adriana Zajacová  
referentka odboru ŽP

#### **Obdrží:**

Účastníci řízení:

1. Město Žulová, IDDS: j5ub744
2. VZD INVEST s.r.o., IDDS: 55gbjzq
3. Státní pozemkový úřad, IDDS: z49per3
4. Povodí Odry, státní podnik, IDDS: wwit8gq
5. Obec Vlčice, IDDS: 64yaww6
6. Vendulka Vašíčková, Vlčice č.p. 81, 790 65 Žulová
7. Jiří Bečička, Dolní Les č.p. 3, Vlčice, 790 65 Žulová
8. Vlastislav Lux, Uhelná č.p. 145, 790 70 Javorník u Jeseníku
9. Správa silnic Olomouckého kraje, příspěvková organizace, IDDS: ur4k8nn
10. AGROPARKL spol. s r.o., IDDS: gzvjsxib
11. Olomoucký kraj, odbor majetkový, právní a správních činností, IDDS: qiabfmf
12. Lesy České republiky, s.p., IDDS: e8jcfsn

Dotčené orgány:

13. MěÚ Jeseník, odbor ŽP-orgán státní správy lesů, Karla Čapka č.p. 1147/10, 790 01 Jeseník 1
14. MěÚ Jeseník, odbor ŽP-orgán ochrany ZPF, Karla Čapka č.p. 1147/10, 790 01 Jeseník 1
15. MěÚ Jeseník, odbor ŽP-orgán ochrany přírody, Karla Čapka č.p. 1147/10, 790 01 Jeseník 1
16. MěÚ Jeseník, odbor dopravy a silničního hospodářství, Karla Čapka č.p. 1147/10, 790 01 Jeseník 1