

RGK.6220.01.12.2014

DECYZJA

Na podstawie art. 71 ust. 2 pkt 2, art. 75 ust. 3 oraz art. 82 i art. 85 ust. 1 ustawy z dnia 3 października 2008r. o udostępnianiu informacji o środowisku i jego ochronie, udziale społeczeństwa w ochronie środowiska oraz o ocenach oddziaływania na środowisko (t.j. Dz. U. z 2013 r. poz. 1235, 1238, z 2014 r. poz. 587, 850, 1101, 1133, z 2015 r. poz. 200, 277, 774), zwanej dalej ustawą ooś, a także § 3 ust. 1 pkt 72 rozporządzenia Rady Ministrów z dnia 25 czerwca 2013r.zmieniające rozporządzenie w sprawie przedsięwzięć mogących znacząco oddziaływać na środowisko Dz. U. poz. 817), w związku z art. 104 ustawy z dnia 14 czerwca 1960r. Kodeks postępowania administracyjnego (: t.j. Dz. U. z 2013 r. poz. 267, z 2014 r. poz. 183, 1195, 2015 r. poz. 211, 702), po rozpatrzeniu wniosku i przeprowadzeniu postępowania w sprawie oceny oddziaływania na środowisko

ustalam

środowiskowe uwarunkowania dla przedsięwzięcia polegającego na „Przebudowie jazu w Spale na rzece Gać” i jednocześnie:

określam:

I. Zakres przedsięwzięcia obejmuje:

1. Jaz:

- wykonanie ścianek szczelnych (grodzcy) z grodzic stalowych na stanowisku górnym i dolnym jazu,
- odwodnienie przestrzeni między ściankami,
- rozebranie zniszczonych, kamiennie-betonowych, przyczółków na wlocie jazu,
- rozebranie istniejącej, na płycie dennej, wykładziny z ciosów kamiennych i jej odtworzenie po wykonaniu robót konstrukcyjnych,
- rozebranie betonowej płyty dennej grubości 15 cm, z zapewnieniem stabilności ścian,
- demontaż istniejących zasuw, łącznie z wykuciem prowadnic ze ścian kamiennych, demontażem układu podnoszenia i stalowego pomostu roboczego,
- stabilizacja podłoża pod płytą denną z uzupełnieniem pospółką istniejących kawern,
- wykonanie pod ramą prowadnic i na końcu płyty dennej belek żelbetowych 60 x 70 cm
- ułożenie na podłożu geosiatki,
- rozścielenie i stabilizacja podsypki piaskowo-cementowej grubości 15 cm pod płytą i pod umocnieniem dna wlotu,
- ułożenie bentomaty z bentonitu wapniowego pod umocnieniem wlotu,
- remont murów kamiennych skrzydeł wlotu,

- montaż kompletnego zamknięcia jazu (próg i prowadnice przystosowane do szandorów z belek aluminiowych)
- wylanie betonowej (dozbrojonej siatką stalową) płyty dennej grubości 15 cm,
- odtworzenie na płycie dennej wykładziny z ciosów kamiennych,
- uzupełnienie ubytków szczelin ścian i wypełnienie szczelin w wykładzinie kamiennej płyty dennej,
- umocnienie gabionami i narzutem kamiennymi wylotu jazu,
- montaż podestów i barierek stalowych na stanowiskach obsługi zamknięć szandorowych,
- zamontowanie łąty wodowskazowej na prawym przyczółku wlotu.

2. Śluza:

- rozebranie niesprawnego wylotu żelbetowego z rozkruszeniem i wywiezieniem gruzu,
- obudowa wylotu leżaka śluzy o średnicy 1,0 m gabionami kamiennymi,
- umocnienie skarp i dna odpływu z wylotu gabionami kamiennymi i narzutem z kamienia łamanego,
- wykonanie towarzyszących robót ziemnych z wycięciem i karczowaniem wytypowanych drzew,
- wymiana skorodowanych prowadnic zamknięcia szandorowego w stojaku wlotowym śluzy,
- wymiana szandorów w stojaku śluzy i ich uszczelnienie,
- montaż bolca oznaczającego normalny poziom piętrzenia,
- montaż zamykanej klapy wejścia do stojaka,
- konserwacja kraty na przyczółkach wlotu do leżaka śluzy,
- wymiana stopni wjazdowych w studni stojaka .

3. Likwidacja basenu:

- konserwacja przez oczyszczenie rurociągu o średnicy 250 mm odprowadzającego nadmiar wody z niecki basenu,
- odpompowanie wody z niecki basenu i jej oczyszczenie z roślinności i namułu,
- demontaż istniejących elementów stalowych z dna i ścian,
- rozkruszenie betonowego dna, przegród działowych,
- zasypanie, z zagęszczeniem, niecki po basenie urobkiem pozyskanym z odmulania dna zbiornika,
- wykonanie drenażu terenu z odpływem wód do istniejącej w narożniku południowo-zachodnim studni,
- wzmocnienie wschodniej ściany oporowej, od strony zbiornika, gabionami kamiennymi i ziemią z odmulenia,
- wykonanie żwirowej ścieżki spacerowej,
- konserwacja studni w narożniku południowo-zachodnim z montażem stopni wjazdowych i zamykanego wjazdu kanalizacyjnego,
- obsiew terenu nasionami traw.

4. Grobla czołowa:

- umocnienie skarpy odwodnej materacami siatkowo kamiennymi ułożonymi na bentonacie z bentonitu wapniowego,
 - wyrównanie korony grobli z zasypaniem wolnych przestrzeni żwirem i piaskiem z zagęszczeniem.
5. **Umocnienie skarp i dna rzeki Gać na odcinka rzeki między mostem i umocnieniem wylotu jazu i śluzy:**
- karczowanie drzew w korycie rzeki,
 - ułożenie w stopie skarp opaski z gabionów kamiennych,
 - ręczne wyrównanie skarp – wykopy z zasypaniem przestrzeni za gabionami,
 - rozścielenie żwiru grubego na dnie koryta,
 - obsiew skarp nasionami traw.
6. **Odmulanie zbiornika oraz stawu parkowego**

II Na etapie realizacji i eksploatacji przedsięwzięcia należy podjąć następujące działania:

1. odpady zbierać w sposób selektywny, ze wstępnym wyodrębnieniem odpadów nadających się do odzysku, z zakazem ich wzajemnego mieszania, w tym również z odpadami innymi niż niebezpieczne,
2. odpady gromadzić w celu zebrania przed transportem partii wysyłkowej o odpowiedniej wielkości, w szczelnych kontenerach lub pojemnikach przystosowanych pojemnościowo i konstrukcyjnie do odpowiednich rodzajów odpadów, w warunkach uniemożliwiających negatywne oddziaływanie na środowisko,
3. wytworzone odpady, na etapie eksploatacji, w pierwszej kolejności przekazywać do odzysku, a jeżeli jest to technologicznie lub ekonomicznie niemożliwe – przekazywać do unieszkodliwienia w sposób zgodny z zasadami ochrony środowiska (z uwzględnieniem stosowania składowania jako sposobu mniej korzystnego dla środowiska),
4. sposób postępowania z wytworzonymi odpadami nie może negatywnie wpływać na dalsze procesy związane z odzyskiem czy unieszkodliwieniem odpadów,
5. do magazynowania odpadów wydzielić miejsca magazynowe dla pojemników lub opakowań z odpadami, zgodnie z ustawą o odpadach,
6. miejsce gromadzenia odpadów niebezpiecznych zabezpieczyć przed dostępem osób postronnych i zwierząt,
7. odpady niebezpieczne, dla których przepisy o transporcie materiałów niebezpiecznych nie określają sposobu opakowania usuwać w opakowaniach wykonanych z materiału odpornego na działanie składników, które posiadać będą szczelne zamknięcia przed przypadkowym rozproszeniem odpadów w trakcie transportu i czynności ładunkowych,
8. odpady przekazywać do odzysku lub unieszkodliwienia uprawnionym podmiotom, posiadającym aktualne pozwolenie w zakresie gospodarowania odpadami,
9. szlamy i namuły powstałe w wyniku realizacji przedsięwzięcia w pierwszej kolejności wykorzystywać w miejscu ich powstania, pozostałe wykorzystywać zgodnie z przepisami ustawy o odpadach,

10. dopuszcza się zagospodarowanie gruzu z rozbiórki jazu do budowy nowego obiektu hydrotechnicznego,
11. stałą bazę materiałowo-sprzętową należy zorganizować poza rezerwatem przyrody „Gać Spalska”, oraz minimum 50 m od linii brzegowej rzeki Gać i stawu w Spale,
12. baza postojowa winna być utwardzona i uszczelniona w sposób zabezpieczający przed ewentualnym przedostaniem się substancji ropopochodnych do gleby,
13. tankowanie maszyn winno odbywać się w miejscach do tego specjalnie przeznaczonych, zabezpieczonych przed wyciekami substancji ropopochodnych do gleby,
14. ewentualne naprawy sprzętu winny być prowadzone poza terenem budowy, zabezpieczonych przed wyciekami substancji ropopochodnych do gleby,
15. dopuszcza się czasowe magazynowanie materiałów budowlanych oraz postój sprzętu w pobliżu placu budowy, min. 10 m od wód powierzchniowych i obszarów wodno-błotnych, jednak czas ten winien wynosić nie więcej niż 8 godzin i obejmować wyłącznie godziny prac prowadzenia budowlanych, poza rezerwatem przyrody „Gać Spalska” i cennymi siedliskami przyrodniczymi,
16. czasowe magazynowanie winno być zorganizowane na terenie utwardzonym i zabezpieczone przed możliwością ewentualnego przedostania się substancji ropopochodnych do gleby i wód. W miejscu takim należy bezwzględnie ustawić pojemniki z sorbentem,
17. zaplecze budowy zaopatrzyć w przenośną toaletę i systematycznie ją opróżniać. Dopuszcza się ustawienie kontenerowego pomieszczenia socjalnego dla pracowników budowy. Zaplecze socjalne należy zaopatrzyć w systematycznie opróżniany pojemnik na odpady socjalne,
18. stosować sprzęt w dobrym stanie technicznym, posiadający odpowiednie atesty i certyfikaty,
19. drogi, dojazdy, place postojowe, składy należy tak zlokalizować i rozwiązać aby oszczędzić istniejące biotopy,
20. materiały przeznaczone do realizacji przedsięwzięcia winny być dostarczane bezpośrednio przed ich użyciem,
21. do malowania obiektów należy zastosować farby w barwach neutralnych, nie zawierające substancji toksycznych dla środowiska,
22. drzewa (łącznie 18 szt.) i krzewy (łącznie 400 m²) przeznaczone do wycinki usunąć poza okresem lęgowym ptaków, tj. po 15 października do końca lutego,
23. zrekompensować usunięte drzewa poprzez nasadzenia rodzimych gatunków miododajnych z rodzaju lipa (*Tilia sp.*) i klon (*Acer sp.*) w ilości min. 2 za 1 usuwane.
24. Drzewa przeznaczone do nasadzeń winny mieć dobrze wykształcony system korzeniowy, prawidłowo uformowaną koronę i nie posiadać oznak chorobowych.
25. Nasadzenia wykonać w miejscu realizacji przedsięwzięcia, zrekompensować usunięte krzewy poprzez nasadzenia rodzimych lub parkowych gatunków miododajnych (z wyłączeniem gatunków inwazyjnych) w proporcji 1:1, z czego minimum 25% w miejscu realizacji przedsięwzięcia, a maksymalnie 75% w innych miejscach w centrum Spały,

26. drzewa nie przeznaczone do wycinki, a narażone na uszkodzenia mechaniczne ogrodzić (w tym również krzewy) lub oszalaować,
27. prace ziemne w obrębie korzeni drzew prowadzić ręcznie i nie dopuścić do przesychania systemu korzeniowego poprzez zraszanie lub okładanie zwilżanymi matami lub tkaninami,
28. usunąć w sposób trwały stanowisko rdestowca sachalińskiego poprzez wykonanie oprysku kontaktowym środkiem roślinobójczym. Oprysk wykonać min. 3 razy w sezonie wegetacyjnym, przy czym pierwszy na rośliny o wysokości 1 - 1,5 m, kolejne na nowe odrosty osiągające wielkość 1 - 1,5 m. Zabieg prowadzić w kolejnych sezonach wegetacyjnych do całkowitego wyeliminowania rośliny,
29. oprysk prowadzić przy pogodzie bezwietrznej, w warunkach temperaturowych i wilgotnościowych gwarantujących najwyższą skuteczność herbicydu,
30. dopuszcza się punktowe i docelowe smarowanie zagęszczonym herbicydem miejsc bezpośrednio po ścięciu łodyg rdestowca sachalińskiego tuż przy ziemi,
31. prace ziemne prowadzić w sposób ograniczający do minimum rozrywanie systemu korzeniowego rdestowca sachalińskiego, co może powodować zwiększone jego namnażanie,
32. masy ziemne z miejsc występowania rdestowca sachalińskiego wykorzystać wyłącznie w miejscu ich wydobycia,
33. stwierdzone w obrębie stawu i koryta rzeki Gać (w granicach budowy) gatunki inwazyjne raków wyłowić i nie wprowadzać ponownie do wód,
34. wykonać wykop, na trasie kanału rezerwowego, po stronie północnej kanału ulgowego przy grobli północnej, zagłębienia w dnie górnej części zbiornika w celu czasowego przeniesienia małży zebranych z dna zbiornika głównego,
35. zagwarantować powolne opróżnianie zbiornika poprzez stopniowe obniżanie piętrzenia śluzy. Powolne opróżnianie należy rozumieć jako zdejmowanie zdjęcia kolejnego szandora po ustabilizowaniu się wielkości przepływu po zdjęciu szandora poprzedniego. Po wstępnym opróżnieniu (spuszczeniu z wodą ryb i przeniesieniu małży) zbiornik należy powtórnie podpietrzyć o ca 20 - 30 cm na okres 24 godzin, w celu umożliwienia pełnej ewakuacji pozostałej w zbiorniku hydrofauny. Po 24 godzinach należy powtórnie dokonać spuszczenia wody. Spuszczanie wody nie może powodować odpływu namulów z dna zbiornika do koryta rzeki poniżej śluzy,
36. zapewnić nadzór hydrobiologa nad prowadzonymi pracami oraz przeszkolić ekipę budowlaną w zakresie zasad ochrony przyrody,
37. prace w obrębie zbiornika prowadzić za pomocą koparek gąsienicowych z ewentualnym wykorzystaniem mat i podkładów,
38. prace okres opróżnienia zbiornika zaplanować w sposób eliminujący uciążliwości odorowe, w sytuacjach pojawiania się odorów podejmować doraźne działania zmniejszające emisję odorów,
39. zrzut wody prowadzić w tempie nie powodującym osuwania w nieckę osadów ze strefy brzegowej i gwałtownego zrywania osadów odłożonych w rejonie jazu spustowego do rzeki poniżej oraz pozostawiania małży na odsłoniętym dnie,

40. z uwagi na ryzyko strat rybackich obniżanie lustra wody prowadzić stopniowo, w sposób umożliwiający ewakuację ryb i innych organizmów wodnych z zastoin, z powiadomieniem użytkownika rybackiego przy nadzorze hydrobiologa,
41. pozostające na brzegu, w śladzie koryta rzeki i w niecce małże (głównie chronioną szczeżuję wielką), należy zbierać w jak największej ilości i przenosić w docelowe miejsce zastępcze po każdym obniżeniu lustra wody. Za docelowe miejsce należy uznać w górnej części analizowanego zbiornika powyżej dawnego mostu, w rozlewisku stworzonym przez sztuczne podpiętrzenie stałą groblą,
42. w pierwszej kolejności, przed rozpoczęciem wszelkich prac należy wykonać w miejscu tym specjalne zagłębienie, trwale zalane wodą, o minimalnej powierzchni około 40 m² (z możliwością wymiany wody). Obszar przenoszenia małży należy wytypować w odległości bezpiecznej od prowadzonych prac nad budową grobli. Obszarem przydatnym do przemieszczenia i zachowania w zbiorniku małży może być również znajdujące się powyżej zbiornika Spała rozlewisko bobrowe. Prace nad przenoszeniem i zabezpieczaniem małży wykonać do końca października, z preferowanym okresem jesiennym. Prace pod nadzorem hydrobiologa. Po zrealizowaniu inwestycji należy część małży ponownie wprowadzić w większą część zbiornika, w celu szybszego ponownego zasiedlenia. W przypadku wystąpienia zjawiska śmiertelności małży, ich wyginięcia w czasie prac i na skutek realizacji przedsięwzięcia, należy opracować i zrealizować plan reintrodukcji 2 gatunków małży na stanowisko na stawie w Spale,
43. zamontować na wpływie rzeki do zbiornika (poza rezerwatem, na wysokości dawnego mostu) stałą groblę,
44. okres spuszczenia zbiornika: czerwiec – październik, prace nad spuszczeniem głównego zbiornika i tworzeniem rozlewiska zastępczego prowadzić sprawnie, w miarę równoległe i stopniowo,
45. należy ze zbiornika głównego przenieść do rozlewiska zastępczego około 20 prób bentosu, wody ze zbiornika, roślin wodnych, bezkręgowców wodnych, w ilości zapewniającej optymalne, samorzutne i ponowne zasiedlenie „stanowiska dolnego” po realizacji inwestycji.
46. nadbrzeżne ziołorośla należy odtworzyć co najmniej 1 ich płat poprzez wysiew i wysadzenie roślin charakterystycznych pod nadzorem botanika,
47. nie obsiewać w sposób sztuczny nowych skarp i brzegów, w miejscu dotychczasowego występowania ziołorośli i pozostawić do naturalnej sukcesji,
48. prace prowadzić w czasie dnia, należy wprowadzić zakaz prac w nocy przy sztucznym świetle w okresie wegetacyjnym, zakłócając rytmy zegara biologicznego organizmów wodnych, płoszenie nietoperzy,
49. prace prowadzić w sposób zapewniający ciągłość przepływu wody w rzece, zachować minimum biologiczny przepływ,
50. po zakończeniu prac i ponownym zalaniu zbiornika, należy w ciągu 2 lat przeprowadzić ponowną inwentaryzację przyrodniczą, nakierowaną głównie na ocenę występowania w zbiorniku i ocenę udatności ponownego zasiedlenia przez szczeżuję wielką. W przypadku braku i nie wykazania głównych gatunków chronionych na terenie zbiornika należy podjąć działania naprawcze polegające na reintrodukcji

- gatunków pod ochroną na teren zbiornika,
51. sztuczne umocnienia koryta rzeki Gać, ograniczyć tylko do bezpośredniego sąsiedztwa istniejącego szeregu urządzeń hydrotechnicznych (takich jak zrzuty, odprowadzenia odwodnień, zrzutów oczyszczonych ścieków, mlichów, jazów),
 52. wyerodowane dno rzeki umocnić poprzez podwyższenie usypując drobny materiał mineralny tożsamy z istniejącym charakterem dna (piasek, drobny żwir) lub zastosować niską zabudowę poprzeczną koryta (niskie progi do wysokości 10 cm, kaskadowo) umożliwiającą powolną sedimentację wleczonego przez wodę materiału mineralno-organicznego i zapobiegającą sukcesywnie postępującej erozji dna rzeki,
 53. przed rozpoczęciem prac odmulających należy z koryta rzeki poniżej jazu, wybrać i przenieść w bezpieczne miejsce osobniki raka szlachetnego, którego stanowisko jest wrażliwe w kontekście zamulenia rzeki poniżej jazu w wyniku prowadzonych robót ziemnych. Czynność pod nadzorem hydrobiologa.
 54. Wykonanie ścieżki edukacyjnej.

III. W dokumentacji wymaganej do wydania pozwolenia na budowę należy uwzględnić następujące wymagania dotyczące ochrony środowiska:

1. Jaz:

- 1) rozebranie kamiennych ścian skrzydeł wlotu na długości po 1,0 m każde, w linii projektowanej ścianki szczelnej. Obmiar $2 \times 1,0 \times 0,6 \times 2,2 = 2,64 \text{ m}^3$. Kamień zachować do odtworzenia ściany,
- 2) wykonanie górnej ścianki szczelnej z grodzie stalowych G-20 długości 6,0 m. Rzędna oczepu 152,70 m n.p.m., długość ścianki 22,30 m, powierzchnia ścianki 134 m^2 ,
- 3) ręczne wydobycie kamieni i ciosów kamiennych z trasy dolnej ścianki szczelnej w ilości $1,50 \text{ m}^3$,
- 4) wykonanie dolnej ścianki szczelnej z grodzie stalowych G-20 długości 3,0 m. Rzędna oczepu 149,70 m n.p.m., długość ścianki 13,60 m, powierzchnia 41 m^2 ,
- 5) demontaż układu piętrzącego – zasuw, rama prowadnic zamknięcia głównego, łącznie z urządzeniami podnoszenia. Górna część ramy wraz z systemem ślimacznicy po zakonserwowaniu pozostawić w celu eksponowania obok przebudowanego jazu.
Obmiar:

rama:	23,0 m x 29,4 kg/m	= 676,2 kg,
zasuw (wartości szacunkowe):	2 x 60,0 kg	= 120,0 kg,
belki zębate (szacunek):	4 x 25,0 kg	= 100,0 kg,
mechanizmy podnoszenia (szacunek):	2 x 100,0 kg	= 200,0 kg,
- 6) demontaż (alternatywnie) kładki roboczej z ceownika stalowego 300 x 100, długości 8,50 m. Obmiar $8,50 \times 49,5 = 421,0 \text{ kg}$,
- 7) demontaż prowadnicy zamknięcia remontowego. Obmiar $2,0 \times 18,3 \text{ kg/m} = 36,6 \text{ kg}$,
- 8) ręczne oczyszczenie z namułu wlotu jazu między ścianką szczelną i progiem warstwą 0,50 m. Obmiar $14,3 \text{ m}^3$,
- 9) rozebranie ręczne kamiennej wykładziny płyty dennej jazu o grubości 30 cm. Obmiar $64,35 \text{ m}^2 \times 0,30 \text{ m} = 19,30 \text{ m}^3$ (ca 48,2 t). Ciosy kamienne zabezpieczyć do ponownego ułożenia,

- 10) rozkruszenie i ręczne wydobycie betonowej płyty dennej grubość szacunkowa 10 cm.
Obmiar $64,35 \text{ m}^2 \times 0,10 \text{ m} = 6,43 \text{ m}^3$ (ca 1,40 t),
- 11) wycięcie pozostałości dolnej, drewnianej ścianki szczelnej grubości 8,0 cm. Obmiar 10,40 m,
- 12) wykop ręczny pod belkę progę, grunt kat. 4. Obmiar $0,70 \times 0,75 \times 3,90 = 2,05 \text{ m}^3$,
- 13) ułożenie i ręczne zagęszczenie podsypki cementowo-piaskowej grubości 15 cm.
Obmiar $0,70 \times 3,90 = 2,73 \text{ m}^2$ ($0,41 \text{ m}^3$)
- 14) wykonanie żelbetowej belki podprogowej o wymiarach $3,90 \times 0,7 \times 0,6 \text{ m}$, zbrojonej prętami stalowymi $\varnothing 12 \text{ mm}$ —10 szt, ze strzemionami $\varnothing 6 \text{ mm}$ co 30 cm. Obmiar: beton hydrotechniczny B 20 - $1,64 \text{ m}^3$, stal 40,5 kg,
- 15) odtworzenie rozebranych części kamiennych ścian skrzydeł wlotu przez wykonanie muru kamiennego grubości 60 cm i wysokości 2,20 m z użyciem kamienia z rozbiórki. Łączenie zaprawą z betonu hydrotechnicznego klasy B 20. Obmiar $2,64 \text{ m}^3$,
- 16) uzupełnienie ubytków w spoinach murów kamiennych skrzydeł, przyczołków i ścian zaprawą z betonu hydrotechnicznego klasy B 20. Obmiar $2 \times 35,50 \text{ m}^2 = 71 \text{ m}^2$,
- 17) wykop ręczny w gruncie kat. 4, pod umocnienie dna wlotu. Obmiar $28,6 \text{ m}^2 \times 0,50 \text{ m} = 14,3 \text{ m}^3$,
- 18) wykonanie podsypki piaskowej grubości 15 cm. Obmiar $28,6 \text{ m}^2 \times 0,15 \text{ m} = 4,29 \text{ m}^3$,
- 19) ułożenie bentomaty z bentonitu wapniowego, z wywinieciem brzegów na wysokość 0,50 m. Obmiar $28,6 + 0,5 * (10,2 + 6,3 + 3,8 + 3,8) = 40,7 \text{ m}^2$,
- 20) wykonanie materaca siatkowo-kamiennego, bez wyprawy, grubości 0,50 m. Obmiar $28,6 \text{ m}^2$,
- 21) montaż zamknięcia głównego w postaci stalowej ramy prowadnic i aluminiowych belek zaporowych (typ DB 150H-225) o szerokości 150 mm do rzędnej NPP 152,50 m n.p.m. (7 szt.), z uszczelnieniami. Światło 3,90 m, wysokość zamknięcia 1,60 m. powierzchnia zamknięcia netto $390 \times 1,60 = 6,24 \text{ m}^2$,
- 22) ułożenie na żelbetowej belce progę, między progową, stalową ramą prowadnic i materacem siatkowo-kamiennym dna wlotu, płyt kamiennych o grubości 10 cm i szerokości 45 cm. Obmiar $3,90 \times 0,45 = 1,75 \text{ m}^2$,
- 23) wykop ręczny pod belkę końcową płyty w gruncie kat. 4. Obmiar $0,6 \times 0,85 \times 10,40 = 5,30 \text{ m}^3$,
- 24) ułożenie i ręczne zagęszczenie podsypki cementowo-piaskowej grubości 15 cm.
Obmiar $0,60 \times 10,40 = 6,24 \text{ m}^2$ ($0,94 \text{ m}^3$),
- 25) wykonanie żelbetowej belki końcowej płyty dennej o wymiarach: $0,60 \times 0,70 \times 10,40 \text{ m}$, zbrojonej prętami stalowymi $\varnothing 12 \text{ mm}$ – 10 szt. ze strzemionami $\varnothing 6 \text{ mm}$ co 30 cm. Obmiar beton hydrotechniczny B 20 – $4,37 \text{ m}^3$, stal – 108 kg.
- 26) wyrównanie i zagęszczenie podłoża pod płytą denną. Obmiar $64,35 \text{ m}^2$,
- 27) wzmocnienie podłoża pod płytą denną geosiatką syntetyczną. Obmiar $64,35 \text{ m}^2$,
- 28) ułożenie i ręczne zagęszczenie podsypki cementowo-piaskowej grubości 15 cm.
Obmiar $64,35 \text{ m}^2$ ($9,65 \text{ m}^3$),
- 29) wykonanie betonowej płyty dolnej z betonu hydrotechnicznego B 20 grubości 15 cm z dozbrojeniem siatką z prętów stalowych $\varnothing 6 \text{ mm}$, o oczkach $10 \times 10 \text{ cm}$, ze szczeliną dylatacyjną 20 mm na załamaniu płyty. Obmiar beton hydrotechniczny B 20 – $64,35 \text{ m}^2 \times 0,15 \text{ m} = 9,65 \text{ m}^3$, siatka z prętów stalowych $\varnothing 6 \text{ mm}$ $64,35 \text{ m}^2$,

- 30) wbudowanie taśmy dylatacyjnej z PCV o szerokości 12 –16 cm. Obmiar 6,30 m,
- 31) uzupełnienie brakujących płyt parapetowych na zwieńczeniach skrzydeł. Płyty z betonu 60 x 60 x 10 cm. Obmiar 10 szt.,
- 32) wykonanie, na płycie betonowej, okładziny z rozebranych ciosów kamiennych grubości 30 cm. Obmiar 58,10 m² (ca 17,43 m³ = 43,58 t),
- 33) wycięcie drzew rosnących w sąsiedztwie jazu o śr.: Ø30 cm – 2 szt., Ø50 cm –1 szt.,
- 34) wykarczowanie pni drzew,
- 35) wykonanie umocnień rzeki na wylocie jazu jak budowli siatkowo kamiennych (gabionów). Obmiar 38,5 m³,
- 36) umocnienie dna rzeki materacami siatkowo-kamiennymi. Obmiar 12,0 m³,
- 37) zasypanie wnek za budowlami siatkowo-kamiennymi ziemią z ubiciem warstwami. Obmiar 12 m³,
- 38) profilowanie i obsiew skarp. Obmiar 80 m²,
- 39) montaż barierek ochronnych, wysokości 1,0 m, na stanowiskach obsługi zamknięcia głównego, na przyczółkach. Obmiar 2 x 4,0 = 8,0 m,
- 40) montaż łąty wodowskazowej wysokości 2,0 m na zachodnim skrzydle wlotu 1 szt.,
- 41) wycięcie grodzie stalowych górnej ścianki szczelnej do rzędnej 150,90 m n.p.m. na długości 10,80 m. (wycięcie grodzie powinno być wykonane po opróżnieniu zbiornika w celu odmulenia dna, roboty przebudowy jazu winny być realizowane w okresie przepływów niskich i średnich kierowanych do dolnego stanowiska jazu przez służę wałową.);

2. Śluza wałowa:

- 1) wykonanie grodzie z grodzie stalowych G-20 długości od 1,80 m, poza korytem rzeki do 3,0 m w korycie rzeki. Rzędna oczepu min. 151,50 m n.p.m. Obmiar ścianka 3,0 m 4,0 m (12,0 m²), ścianka 1,80 m – 2 x 4,0 m (14,4 m²) (Wykorzystać wycięte z górnej ścianki jazu grodzie długości 1,80 m.),
- 2) wykucie ze ścian betonowych stalowych prowadnic z ceownika 50 mm. Obmiar 4 x 3,30 + 2 x 1,20 m = 15,60 m,
- 3) montaż, w gniazdach betonowych, zabezpieczonych antykorozyjnie prowadnic z ceownika 50 mm. Obmiar 4 x 3,30 + 2 x 1,20 = 15,60 m,
- 4) wycięcie stalowych klamer włazowych z prętów stalowych Ø18 mm. Obmiar 9 szt.,
- 5) montaż antypoślizgowych stopni włazowych. Obmiar 9 szt.,
- 6) zamontowanie, na ścianie wschodniej stalowego znaku(bolca) na rzędnej NPP 152,50 m n.p.m.,
- 7) rozbiórka i rozkruszenie żelbetowej konstrukcji wylotu. Grubość ścian 20 cm. Obmiar 4,0 m³,
- 8) wykop ręczny w gruncie kat. 3 z wywozem urobku taczkami na odległość 20 m. Obmiar 8,0 m³,
- 9) umocnienie skarp i dna wylotu i rowu odpływowego koszami siatkowo kamiennymi (gabiony) bez wyprawy. Obmiar 44,72 m³,
- 10) ręczne zasypanie wnek za gabionami gruzem z rozbiórki wylotu i ziemią. Obmiar 12,0 m³,

- 11) wycięcie drzew rosnących w dnie skarpach rowu . Obmiar $\varnothing 50$ cm – 2 szt., $\varnothing 30$ cm – 3 szt.,
- 12) karczowanie pni drzew,
- 13) profilowanie i obsiew skarp. Obmiar 120 m^2 ,
- 14) konserwacja kraty o wymiarach $1,0 \times 3,0$ m, zabezpieczającej wlot śluzy – 1 szt.,
- 15) wykonanie i montaż pokrywy studni kątowników stalowych i blachy stalowej grubości min. 3 mm, zabezpieczonej antykorozyjnie. Wymiary $1,20 \times 1,50$ m. Wykonanie zabezpieczenia przed dostępem osób nieuprawnionych – 1 szt.,
- 16) rozebranie grodzy z grodziec stalowych G-20. Obmiar $12,0$ m ($26,4 \text{ m}^2$),
- 17) ułożenie na umocnionym gabionami dnie rowu głazów o średnicy min. $0,60$ m w celu tłumienia prędkości przepływu wody. Obmiar $5 \times 0,12 = 0,6 \text{ m}^3$;

3. Likwidacja basenu kąpielowego

- 1) pompowanie wody z czaszy zbiornika pompą szlamową. Obmiar 36 godz.,
- 2) wymontowanie pochwytu wzdłuż ściany północnej. Obmiar $45,0$ m, $170,0$ kg,
- 3) wymontowanie barierek od strony południowej. Obmiar $45,0$ m, $443,0$ kg,
- 4) wymontowanie barierek ze ściany wschodniej. Obmiar $42,0$ m, $395,0$ kg,
- 5) zamontowanie na ścianie wschodniej barierek wymontowanej z brzegu południowego. Obmiar $45,0$ m, $443,0$ kg,
- 6) wymontowanie stalowych elementów przegrody czaszy basenu. Obmiar $42,0$ m, $890,0$ kg,
- 7) rozebranie i rozkruszenie płyt betonowych grubości 12 cm na dnie i skarpie południowej. Obmiar $1900 \text{ m}^2 \times 0,12 \text{ m} = 228 \text{ m}^3$,
- 8) rozebranie i rozkruszenie żelbetowej przegrody dna i murków na brzegu zachodnim i południowym. Obmiar $14,0 \text{ m}^3$,
- 9) wywóz gruzu betonowego na odległość 5 km. Obmiar $228 + 14 = 242 \text{ m}^3$ (ca 430 t),
- 10) zasypanie, z zagęszczeniem warstwami, niecki basenu piaskiem i namulem pozyskanym z odmulenia zbiornika. Obmiar $44,0 \times 42,0 \times \text{śr. } 1,0 = 1848 \text{ m}^3$,
- 11) wykop rowka drenarskiego o głębokości $0,9 \div 1,4$ m. Obmiar 349 m, (ca 175 m^3),
- 12) ułożenie rurociągów drenarskich PCV, z otuliną z włókien kokosowych. Obmiar: $\varnothing 5$ cm – 304 m, $\varnothing 10$ cm – 48 m,
- 13) zasypanie rurociągów drenarskich. Obmiar 175 m^3 ,
- 14) podłączenie rurociągu drenarskiego (zbieracza) o średnicy 10 cm do istniejącej w narożniku południowo zachodnim studni żelbetowej,
- 15) konserwacja kwadratowej studni drenarskiej. Obmiar: odmulenie warstwą 30 cm, założenie żelbetowej pokrywy grubości $5-7$ cm,
- 16) konserwacja rurociągu odpływowego $\varnothing 250$ i studni rewizyjnych. Obmiar: $\varnothing 250 - 90,0$ m; studnie $\varnothing 800$ mm – 2 szt.,
- 17) wykonanie żwirowej ścieżki spacerowej przy wschodniej ścianie zasypanego basenu. Obmiar $42,0 \times 3,0 \times 0,1 = 12,6 \text{ m}^3$,
- 18) obsiew terenu nasionami traw. Obmiar $45,0 \times 50,0 = 2250 \text{ m}^2$;

4. Grobla czołowa

- 1) Umocnienie skarpy wykonane po opróżnieniu zbiornika lub w czasie jego odmulania na odcinkach :
 - zachodnim, od wschodniego muru oporowego basenu do końca zachodniego skrzydła wlotu jazu – 20,0 m,
 - wschodnim, od studni śluzy do stojaka mnicha napełniającego staw na działce nr 138 określanego nazwą „staw parkowy” – 12,0 m.
- 2) wycięcie roślinności ze skarp i ich podstawy. Obmiar $4,70 \times (20,0 + 12,0) = 150,0 \text{ m}^2$,
- 3) ręczne profilowanie skarp z uzyskaniem nachylenia wyrównanej powierzchni 1:2. Obmiar $4,70 \times (20,0 + 12,0) = 150,0 \text{ m}^2$,
- 4) rozścielenie na skarpie i jej podstawie bentomaty z bentonitu wapniowego szerokości 5,0 m. Obmiar $5,0 \times 32,0 = 160,0 \text{ m}^2$,
- 5) zabezpieczenie powierzchni bentomaty geowłókniną 500 g/m². Obmiar 160,0 m²,
- 6) ustawienie przy podstawie skarpy koszy siatkowo kamiennych (gabionów) bez wyprawy, o wymiarach 0,5 x 0,5 x 2,0 m. Obmiar 32,0 m (8,0 m³),
- 7) ułożenie na geowłókninie materaca siatkowo kamiennego grubości 20 cm. Obmiar $4,0 \times 32,0 = 128,0 \text{ m}^2$ (25,6 m³),
- 8) zabezpieczenie górnej krawędzi materaca przez nadsypanie i wyrównanie skarpy ziemią urodzajną. Obmiar $0,07 \times 32,0 = 2,24 \text{ m}^3$,
- 9) obsiew skarp mieszanką nasion traw. Obmiar 32,0 m²,
- 10) zasypanie lokalnych obniżen korony grobli żwirem, z zagęszczeniem, do rzędnej min. 153,10 m n.p.m. Obmiar $30,0 \times 4,0 \times \text{śr. } 0,1 = 12,0 \text{ m}^3$;

5. Umocnienie skarp i dna rzeki Gać na odcinku rzeki między mostem i umocnieniem wylotu jazu i śluzy

- 1) ścięcie drzew. Obmiar: Ø30 cm – 4 szt.; Ø40 cm – 2 szt.; Ø50 cm – 2 szt.
- 2) karczowanie pni drzew,
- 3) karczowanie krzaków o luźnym poroście. Obmiar: 100 m²,
- 4) wydobycie z dna i skarp resztek starych umocnień betonowych i kamiennych (wykop w gruncie kat. 4). Obmiar 5,0 m³,
- 5) wykop ręczny pod kosze siatkowo kamienne w nawodnionym gruncie kat. 2. Obmiar $0,1 \times 0,5 \times 70,0 \times 2 = 7,0 \text{ m}^3$,
- 6) ustawienie, w stopie skarp i wylotów rowów dopływających, koszy siatkowo kamiennych (gabionów) bez wyprawy o wymiarach 0,5 x 0,5 x 2,0. Obmiar: $2 \times 70,0 \text{ m} = 140,0 \text{ m}$ (35,0 m³),
- 7) ułożenie materaca siatkowo kamiennego grubości 20 cm jako umocnień istniejących wylotów rowów i rurociągów. Obmiar: wyloty - $2 \times 2,0 \times 2,0 = 8,0 \text{ m}^2$; rowy - $4 \times 2 \times 2,0 \times 2,0 = 32,0 \text{ m}^2$,
- 8) profilowanie skarp z zasypaniem wnek za umocnieniami. Obmiar $2 \times 70,0 \times \text{śr. } 2,5 = 350 \text{ m}^2$,
- 9) wykonanie w dnie rzeki narzutu kamienno żwirowego grubości średniej 5 cm;

6. Odmulanie zbiornika wodnego i stawu parkowego

IV. Przed rozpoczęciem realizacji przedsięwzięcia nie zachodzi potrzeba przeprowadzenia:

- 1) oceny oddziaływania na środowisko w ramach postępowania w sprawie wydania pozwolenia na budowę,
- 2) postępowania w sprawie transgranicznego oddziaływania na środowisko.

UZASADNIENIE

Wnioskiem z dnia 16 września 2014 r. znak 6220.01.05.2014 Wójt Gminy Inowłódz wystąpił do Regionalnego Dyrektora Ochrony Środowiska w Łodzi o uzgodnienie warunków realizacji dla przedsięwzięcia pn. „Przebudowie jazu w Spale na rzece Gać”. Regionalny Dyrektor Ochrony Środowiska w Łodzi pismem z dnia 25 września 2014 r. znak WOOS-I.4242.182.2014.KA wystąpił do Wójta Gminy Inowłódz o zweryfikowanie treści żądania oraz dołączenie wypisu i wyrysu z miejscowego planu zagospodarowania przestrzennego lub informacji o jego braku. W odpowiedzi Gmina Inowłódz pismem z dnia 6 października 2014 r. znak 6220.01.06.2014 uzupełniła wniosek. Po przeanalizowaniu załączonej do wniosku dokumentacji Regionalny Dyrektor Ochrony Środowiska w Łodzi uznał ją za niewystarczającą i pismem z dnia 31 października 2014 r. znak WOOS-I.4242.182.2014.KA.2 wezwał Gminę Inowłódz do uzupełnienia informacji zawartych w raporcie o oddziaływaniu na środowisko dla przedmiotowego przedsięwzięcia.

Postanowieniem z dnia 19 grudnia 2014 r. Wójt Gminy Inowłódz zawiesił postępowanie w sprawie wydania decyzji o środowiskowych uwarunkowaniach do czasu uzupełnienia raportu o oddziaływaniu przedmiotowego przedsięwzięcia na środowisko.

Postanowieniem z dnia 4 sierpnia 2015 r. znak 6220.01.08.2014 Wójt Gminy Inowłódz podjął zawieszony postępowanie i pismem znak 6220.01.09.2015 r. z dnia 4 sierpnia 2015 r. przesłał Regionalnemu Dyrektorowi Ochrony Środowiska w Łodzi tekst jednolity raportu o oddziaływaniu na środowisko. Wójt Gminy Inowłódz przy piśmie z dnia 27 sierpnia 2015 r. znak 6220.01.11.2015 r. złożył dodatkowe wyjaśnienia do raportu.

Po przeanalizowaniu całości zgromadzonego materiału Regionalny Dyrektor Ochrony Środowiska uznał go za wystarczający do wydania uzgodnienia.

Planowana inwestycja zgodnie § 3 ust. 1 pkt 66 a,c i d rozporządzenia Rady Ministrów z dnia 9 listopada 2010 r. w sprawie przedsięwzięć mogących znacząco oddziaływać na środowisko (Dz. U. Nr 213, poz. 1397 ze zm.) należy do przedsięwzięć mogących potencjalnie znacząco oddziaływać na środowisko, dla których wykonanie raportu może być wymagane.

Prace budowlane obejmować będą teren: obręb nr 7 Spała: dz. nr ewid. 7, 15, 16, 138, 379.

Podstawowym celem rewitalizacji zbiornika jest utrzymanie jego dotychczasowych, wieloletnich funkcji:

- przyrodniczej,
- rekreacyjnej,
- urbanistycznej.

W toku oceny oddziaływania na środowisko stwierdzono, że informacje dostępne w raporcie o oddziaływaniu przedsięwzięcia na środowisko są wystarczająco szczegółowe, aby w pełni ocenić oddziaływanie planowanego przedsięwzięcia na środowisko. Mając to na uwadze nie wskazano na potrzebę przeprowadzenia ponownej oceny oddziaływania na środowisko.

POUCZENIE

Zgodnie z art. 72 ust. 3 ustawy z dnia 3 października 2008r. o udostępnianiu informacji o środowisku i jego ochronie, udziale społeczeństwa w ochronie środowiska oraz o ocenach oddziaływania na środowisko (t.j. Dz. U. z 2013 r. poz. 1235, 1238, z 2014 r. poz. 587, 850, 1101, 1133, z 2015r. poz. 200, 277, 774) decyzję o środowiskowych uwarunkowaniach dołącza się do wniosku o wydanie decyzji pozwolenia na budowę. Złożenie wniosku lub dokonanie zgłoszenia następuje w terminie 6 lat od dnia, w którym decyzja o środowiskowych uwarunkowaniach stanie się ostateczna.

Od niniejszej decyzji służy prawo odwołania do Samorządowego Kolegium Odwoławczego w Piotrkowie Tryb. za moim pośrednictwem w terminie 14 dni od dnia jej otrzymania.

Załączniki:

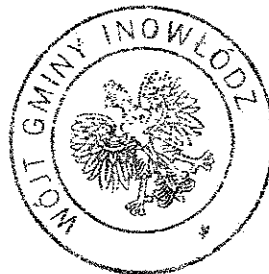
Charakterystyka planowanego przedsięwzięcia zgodnie z art. 82 ust 3 *ustawy oos*

Otrzymują:

1. Wnioskodawca – Gmina Inowłódz
2. a/a

Do wiadomości:

1. Regionalny Dyrektor Ochrony Środowiska w Łodzi
2. Państwowy Powiatowy Inspektor Sanitarny w Tomaszowie Maz.



WÓJT
Bogdan Łacki

RGK.6220.01.12.2014

Załącznik do Decyzji

Charakterystyka planowanego przedsięwzięcia zgodnie z art. 82 ust 3 ustawy o udostępnianiu informacji o środowisku i jego ochronie, udziale społeczeństwa w ochronie środowiska oraz o ocenach oddziaływania na środowisko (Dz. U. Nr 199, poz. 1227)

Przedmiotowe przedsięwzięcie pn. „Przebudowa jazu na rzece Gać” obejmuje:

1. Jaz:

- wykonanie ścianek szczelnych (grodziny) z grodzic stalowych na stanowisku górnym i dolnym jazu,
- odwodnienie przestrzeni między ściankami,
- rozebranie zniszczonych, kamiennie-betonowych, przyczółków na wlocie jazu,
- rozebranie istniejącej, na płycie dennej, wykładziny z ciosów kamiennych i jej odtworzenie po wykonaniu robót konstrukcyjnych,
- rozebranie betonowej płyty dennej grubości 15 cm, z zapewnieniem stabilności ścian,
- demontaż istniejących zasuw, łącznie z wykuciem prowadnic ze ścian kamiennych, demontażem układu podnoszenia i stalowego pomostu roboczego,
- stabilizacja podłoża pod płytą denną z uzupełnieniem pospółką istniejących kawern,
- wykonanie pod ramą prowadnic i na końcu płyty dennej belek żelbetonowych 60 x 70 cm
- ułożenie na podłożu geosiatki,
- rozścielenie i stabilizacja podsypki piaskowo-cementowej grubości 15 cm pod płytą i pod umocnieniem dna wlotu,
- ułożenie bentomaty z bentonitu wapniowego pod umocnieniem wlotu,
- remont murów kamiennych skrzydeł wlotu,
- montaż kompletnego zamknięcia jazu (próg i prowadnice przystosowane do szandorów z belek aluminiowych)
- wylanie betonowej (dozbrojonej siatką stalową) płyty dennej grubości 15 cm,
- odtworzenie na płycie dennej wykładziny z ciosów kamiennych,
- uzupełnienie ubytków szczelin ścian i wypełnienie szczelin w wykładzinie kamiennej płyty dennej,
- umocnienie gabionami i narzutem kamiennymi wylotu jazu,
- montaż podestów i barierkach stalowych na stanowiskach obsługi zamknięć szandorowych,
- zamontowanie łąty wodowskazowej na prawym przyczółku wlotu.

2. Śluza:

- rozebranie niesprawnego wylotu żelbetonowego z rozkruszeniem i wywiezieniem gruzu,
- obudowa wylotu leżaka śluzy o średnicy 1,0 m gabionami kamiennymi,
- umocnienie skarp i dna odpływu z wylotu gabionami kamiennymi i narzutem z kamienia łamanego,
- wykonanie towarzyszących robót ziemnych z wycięciem i karczowaniem wytypowanych drzew,
- wymiana skorodowanych prowadnic zamknięcia szandorowego w stojaku wlotowym śluzy,
- wymiana szandorów w stojaku śluzy i ich uszczelnienie,

- montaż bolca oznaczającego normalny poziom piętrzenia,
- montaż zamykanej klapy wejścia do stojaka,
- konserwacja kraty na przyczółkach wlotu do leżaka śluzy,
- wymiana stopni włazowych w studni stojaka .

3. Likwidacja basenu:

- konserwacja przez oczyszczenie rurociągu o średnicy 250 mm odprowadzającego nadmiar wody z niecki basenu,
- odpompowanie wody z niecki basenu i jej oczyszczenie z roślinności i namułu,
- demontaż istniejących elementów stalowych z dna i ścian,
- rozkruszenie betonowego dna, przegród działowych,
- zasypanie, z zagęszczeniem, niecki po basenie urobkiem pozyskanym z odmulania dna zbiornika,
- wykonanie drenażu terenu z odpływem wód do istniejącej w narożniku południowo-zachodnim studni,
- wzmocnienie wschodniej ściany oporowej, od strony zbiornika, gabionami kamiennymi i ziemią z odmulenia,
- wykonanie żwirowej ścieżki spacerowej,
- konserwacja studni w narożniku południowo-zachodnim z montażem stopni włazowych i zamykanego włazu kanalizacyjnego,
- obsiew terenu nasionami traw.

4. Grobla czołowa:

- umocnienie skarpy odwodnej materacami siatkowo kamiennymi ułożonymi na bentomacie z bentonitu wapniowego,
- wyrównanie korony grębli z zasypaniem wolnych przestrzeni żwirem i piaskiem z zagęszczeniem.

5. Umocnienie skarp i dna rzeki Gać na odcinka rzeki między mostem i umocnieniem wylotu jazu i śluzy:

- karczowanie drzew w korycie rzeki,
- ułożenie w stopie skarp opaski z gabionów kamiennych,
- ręczne wyrównanie skarp – wykopy z zasypanie przestrzeni za gabionami,
- rozścielenie żwiru grubego na dnie koryta,
- obsiew skarp nasionami traw.

6. Odmulanie zbiornika oraz stawu parkowego

Prace budowlane obejmować będą teren: obręb nr 7 Spała: dz. nr ewid. 7, 15, 16, 138, 379. Podstawowym celem rewitalizacji zbiornika jest utrzymanie jego dotychczasowych, wieloletnich funkcji:

- przyrodniczej,
- rekreacyjnej,
- urbanistycznej.

Celem rewitalizacji „stawu parkowego” jest przywrócenie jego pierwotnej funkcji urbanistycznej i rekreacyjnej. Staw ma być trwałym i funkcjonalnym elementem planowanego kompleksu kulturalno – rekreacyjnego.

Istniejący jaz jest budowlą jednoprzęsłową o konstrukcji betonowo-kamiennej. Światło jazu wynosi 3,90 m, a długość płyty dennej, bez umocnień wlotu i wylotu, wynosi 13,50 m. Ściany boczne – przyczółki wykonane są z nieregularnych ciosów granitowych, łączonych zaprawą betonową. W części mostowej wykonano, w czasie jego powojennego remontu, nadbudowę ścian, bloczkami betonowymi, na których ułożono 10 stalowych dwuteowników stanowiących konstrukcję nośną dla pokładu z drewnianych belek grubości 8 cm. Most jest

eksploatowany wyłącznie dla ruchu pieszego. Szerokość pokładu wynosi 4,40 m, a między stalowymi barierkami 4,00 m. Spoiny w ścianach częściowo wyerodowane. Odległość między ścianami wynosi 6,30m a na końcu płyty dennej i skrzydeł dolnych 10,40m. Górna powierzchnia skrzydeł zabezpieczona parapetami z ciętych płyt kamiennych. Przyczółki wlotowe jazu wykonano z regularnych ciosów granitowych łączonych zaprawą betonową. W szczytowych ścianach przyczółków wykute są wnęki, w których zamontowano zewnętrzne przewodnice ramy zasuw. Cały układ zasuw, o progu na rzędnej 150,90 m n.p.m. i piętrzeniu do rzędnej NPP 152,50 m n.p.m., jest zdegradowany w stopniu nakazującym wymianę. Istniejący układ piętrzenia to dwie stalowe zasuwy o światłach 1,84 m (zachodnie) i 1,95 m (wschodnie), zamontowane w nitowanej ramie z ceowników stalowych 220/80mm, podnoszone ręcznie poprzez mechanizm belek zębatych i przekładni ślimakowych. Dodatkowo, przed zamknięciami głównymi do ścian przyczółków przytwierdzone są zdegradowane przewodnice prawdopodobnie na zamknięcia remontowe. Spoiny między kamiennymi ciosami przyczółków wyerodowane.

Śluza wałowa, wykonana w 1968 r., składa się z czterech podstawowych elementów:

- wlotu żelbetonowego o długości 2,50 m, ze stalową kratą,
- przewodu (leżaka) z żelbetonowych rur $\varnothing 1000$ mm o łącznej długości 19,0 m, w tym odcinek między wlotem i studnią 2,70m i odcinek między studnią i wylotem 16,30 m,
- żelbetonowej studni o kwadratowym przekroju 1,20x1,50 m i wysokości 3,80 m, wyposażonej w zniszczone podwójne przewodnice z ceownika 50 mm i stopnie włazowe. Studnia przykryta kłapą drewnianą z desek grubości 25 mm.
- żelbetonowego wylotu o długości 3,50 m z elementami dławienia wody. Cała konstrukcja wylotu jest odsunięta od rurociągu i zagłębiona o 0,80 m przez co blokuje swobodę wypływu.

Wypływająca z rurociągu woda, opływając opuszczony wylot spowodowała wypłukanie brzegów rowu odpływowego i znajdujących się na nim umocnień.

Wykonany w 1968 r. basen kąpielowy posiada żelbetonową konstrukcję ścian wschodniej i północnej. Skarpa południowa, stanowiąca pierwotnie zachodni odcinek skarpy odwodnej grobli czołowej zbiornika, umocniona jest płytami betonowymi wylewanymi na mokro. Również dno basenu uszczelnione jest płytami betonowymi wylewanymi na mokro. Poza oporową ścianą wschodnią pozostałe części konstrukcji basenu są przeznaczone do rozbiórki.

Grobła czołowa, o konstrukcji ziemnej, nie posiada korony wyniesionej ponad otaczający teren. Na skarpie odwodnej nie stwierdzono umocnień. Skarpy odpowietrznej grobla nie posiada.

Konieczność zmiany wlotu rurociągu napełniającego spowodowana jest brakiem możliwości remontu wlotu istniejącego, i jego mała funkcjonalność. Istniejąca żeliwna zasuwa kłapowa jest zniszczona w stopniu uniemożliwiającym jej dalsze użytkowanie. Dodatkowo jej obsługa wymagałaby ciągłego nadzoru. Projekt przewiduje demontaż zasuwy i jej ekspozycję wspólnie z górną częścią ramy zasuw jazu jako przykładu starych rozwiązań technicznych z zakresu hydrotechniki. Nowy wlot rurociągu jest projektowany jako stojak mnicha typu MN-4, czyli betonowej studni z podwójnymi przewodnicami na szandory drewniane i siatkę zabezpieczającą przed migracją ryb. Typowa studnia stojaka połączona będzie z istniejącym rurociągiem stalowym $\varnothing 600$ mm (leżakiem), króćcem z rury $\varnothing 600$ mm (PE, PEHD, PCV) długości 1,0 - 1,5 m. Przed podłączeniem króćca należy oczyścić istniejący leżak z namułu. Wylot leżaka, na skarpie stawu należy podbudować gabionem kamiennym 1,0 x 1,0 x 1,0 i dodatkowo obudować, wydobytymi uprzednio, glazami.

Istniejąca betonowa budowla piętrząco-upustowa jest przeznaczona do rozbiórki. Betonowe ściany są rozwarstwione na stykach i posiadają liczne ubytki. Szerokoprzestrzenna konstrukcja, w kształcie trapezu (w rzucie poziomym).

Wylot wody z ww. konstrukcji następował dwiema drogami – rurociągiem betonowym Ø600 mm, długości 4,0 m (przy opróżnianiu stawu) i przelewem w ścianie wylotowej o głębokości 0,30 m i szerokości 0,85 m.

Odpływ z przelewu był uformowany jako kamienna kaskada. Zniszczenia kaskady przez niekontrolowane przepływy obok budowli piętrzącej nie dają możliwości jej remontu. Szacunkowa objętość kamieni (głazów luzem i bloków betonowo – kamiennych) wynosi ca 6,0 m³.

Zakładane rozwiązania projektowe zastosowane przy realizacji inwestycji, obejmują zastosowanie rozwiązań technologicznych, które umożliwiają pozostawienie konstrukcji jazu w formie istniejącej co jest koniecznością zachowania dawnej sztuki budowlanej.

Projektowane przedsięwzięcie polegać będzie na przebudowie jazu, urządzeń towarzyszących wraz z odmulaniem zbiornika wodnego na rzece Gać oraz stawu parkowego w miejscowości Spała. Planowane prace budowlane mają na celu poprawę stanu technicznego konstrukcji urządzeń umożliwiające dalsze funkcjonowanie obiektu. Funkcje jazu po remoncie nie ulegną zmianie, jak również nie ulegną zmianie jego podstawowe parametry, w tym również wysokość piętrzenia wody. Przedsięwzięcie to dotyczy remontu istniejącego od dawna jazu oraz urządzeń towarzyszących na rzece Gać, a stan techniczny budowli jest bardzo zły, co udowodniono szczegółowymi ekspertyzami. Inwestycja nie spowoduje zmian w zagospodarowaniu powierzchni terenu, przyczyni się jedynie do znacznej poprawy sprawności urządzeń oraz samego zbiornika poprzez jego odmulenie.

Z uwagi na rodzaj inwestycji i jej technologię nie istnieje możliwość zanieczyszczenia gleb. Po wykonaniu prac remontowych sama eksploatacja nie będzie negatywnie oddziaływała na środowisko.

Uciążliwości powstałe w wyniku prowadzenia prac związanych z remontem urządzeń wodnych będą jednorazowe i krótkotrwałe w porównaniu do sytuacji mogących wystąpić w przypadku nie podejmowania żadnego działania.

Ze względu na charakter przedsięwzięcia nie będzie następowała emisja żadnych zanieczyszczeń do środowiska w związku z tym istnieje brak wpływu na wody powierzchniowe.

Analizowany teren nie będzie żadnego poboru wód. Brak wpływu na wody podziemne.

Ocena stanu ilościowego oraz chemicznego określiła stan tej części wód jako niezagrożony. Dla omawianego obszaru nie wyznaczono derogacji.

Planowana inwestycja nie będzie miała żadnych źródeł zorganizowanej emisji zanieczyszczeń do powietrza, zatem nie będą stanowić uciążliwości dla otoczenia. Brak istotnego wpływu na stan jakości powietrza.

Na omawianym terenie w trakcie eksploatacji nie będzie żadnych źródeł hałasu, więc nie będzie uciążliwości dla terenów chronionych akustycznie.

Sposób postępowania z odpadami wytwarzanymi w wyniku eksploatacji obiektu nie będzie powodować zagrożenia dla środowiska gdyż na terenie nie będą powstawać odpady.

Po zastosowaniu zaproponowanych działań minimalizujących, zapobiegawczych i ograniczających nie przewiduje się istotnego i negatywnego wpływu przedsięwzięcia na faunę.

Brak kopalin użytecznych w rejonie lokalizacji obiektu.

Przedsięwzięcie nie wykazuje zdolności do wytworzenia oddziaływań o zasięgu transgranicznym.

Planowane przedsięwzięcie zlokalizowane będzie na terenie otuliny Spalskiego Parku Krajobrazowego oraz jednocześnie projektowana inwestycja zostanie usytuowana w bardzo bliskim sąsiedztwie:

- rezerwatu przyrody Spała, ok. 500 m,

- rezerwatu przyrody Gać Spalska, graniczy,
- Spalskiego Parku Krajobrazowego, ok. 500 m,
- obszaru mającego znaczenie dla Wspólnoty Lasy Spalskie PLH100003, graniczy,

Oceniając oddziaływanie przedmiotowego przedsięwzięcia na tereny chronione należy zauważyć, że:

- przedsięwzięcie polega na zapewnieniu kontynuacji funkcjonowania istniejącego zbiornika wodnego,
- w związku z realizacją przedsięwzięcia zachodzi konieczność usunięcia drzew i krzewów, które zostaną zrekomensowane,
- kontynuacja eksploatacji stawu nie narusza żadnego z ograniczeń obowiązujących na ww. terenie chronionym;

Reasumując należy stwierdzić, że planowane przedsięwzięcie, przy zachowaniu warunków opisanych w raporcie o oddziaływaniu na środowisko oraz w niniejszym postanowieniu, nie będzie miało znaczącego wpływu na obszary chronione przyrodniczo. Wpływ na szatę roślinną rejonu lokalizacji przedsięwzięcia będzie ograniczony. W związku z powyższym można stwierdzić, że żadne wartościowe elementy przyrody rejonu planowanego przedsięwzięcia nie ulegną uszczupleniu ani degeneracji.

Z przeprowadzonej oceny oddziaływania przedmiotowej inwestycji na środowisko wynika, iż wymienione obszary chronione znajdują się poza zasięgiem oddziaływania planowanego przedsięwzięcia. Realizacja zamierzenia inwestycyjnego nie będzie zatem negatywnie oddziaływać na żaden z ww. obszarów podlegających ochronie. Z uwagi na rodzaj, skalę planowanej inwestycji przedsięwzięcie nie będzie miało znaczącego negatywnego oddziaływania na cele ochrony, przedmioty ochrony, integralność obszarów i spójność Europejskiej Sieci Ekologicznej Natura 2000.

WOJT
Bogdan Kacki

