

Spis treści

1.	Wstęp	4
1.1.	Podstawa opracowania	4
1.2.	Materiały wyjściowe	4
1.3.	Zakład ubiegający się o wydanie pozwolenia wodnoprawnego.....	4
1.4.	Cel i zakres zamierzonego korzystania z wód.....	5
2.	Rodzaj urządzeń pomiarowych i znaków żeglugowych.....	6
3.	Stan prawny nieruchomości usytuowanych w zasięgu oddziaływania zamierzonego korzystania z wód lub planowanych do wykonania urządzeń wodnych	6
4.	Obowiązki ubiegającego się o wydanie pozwolenia w stosunku do osób trzecich	8
5.	Charakterystyka wód objętych pozwoleniem wodnoprawnym.....	8
5.1.	Charakterystyka Potoku Wójtowianka (Doa).....	8
5.2.	Charakterystyka hydrologiczna Potoku Wójtowianka (Doa)	11
6.	Opis projektowanych urządzeń wodnych objętych wnioskiem o wydanie pozwolenia wodnoprawnego.....	12
6.1.	Budowla przelewowo-spustowa.....	12
6.2.	Zapora czołowa i czasza zbiornika	13
6.3.	Bystrze basenowe z przegradami kamiennymi	14
6.4.	Przełożenie odcinka koryta Potoku Wójtowianka	14
6.5.	Wyloty z kolektorów kanalizacji deszczowej.....	15
6.6.	Wykonanie przepustów komunikacyjnych	16
6.7.	Wykonanie drenażu	17
6.8.	Budowle tymczasowe	17
7.	Wykaz współrzędnych geograficznych obiektów	17
8.	Planowany okres rozruchu i sposób postępowania w przypadku rozruchu, zatrzymania działalności bądź wystąpienia awarii lub uszkodzenia urządzeń pomiarowych	18
8.1.	Okres rozruchu i sposób postępowania w przypadku rozruchu.....	18
8.2.	Sposób postępowania w przypadku zatrzymania działalności.....	18
8.3.	Sposób postępowania w przypadku awarii.....	18
9.	Wpływ planowanych działań na wody powierzchniowe i podziemne, a w szczególności na stan wód i realizację celów środowiskowych.....	19

10.	Informacja o formach ochrony przyrody utworzonych lub ustanowionych na podstawie ustawy z dnia 16 kwietnia 2004r. o ochronie przyrody, występujących w zasięgu oddziaływania zamierzonego korzystania z wód lub planowanych do wykonania urządzeń wodnych	19
11.	Ustalenia wynikające z planu gospodarowania wodami na obszarze dorzecza oraz wynikające Rozporządzenia Dyrektora RZGW w Gliwicach	20
12.	Wzór wniosku o wydanie pozwolenia wodnoprawnego.....	21
	Opis zamierzonej działalności sporządzony w języku niespecjalistycznym.....	23

II. CZĘŚĆ RYSUNKOWA

II/1	Mapa pogładowa	1:10000
II/2	Plan urządzeń wodnych	1:1000
II/3	Profil podłużny Potoku Wójtowianka (Doa)	1:100/1000
II/4	Przekroje poprzeczne przez projektowaną zaporę czołową	1:100
II/5	Przekroje poprzeczne przez projektowany zbiornik retencyjny	1:100/500
II/6	Rysunek ogólny budowli regulacyjno - upustowej	1:50
II/7	Rysunek ogólny korekty progowej	1:50
II/8	Profil podłużny projektowanego odcinka kanalizacji przeznaczonego do przebudowy	1:100/1000
II/9	Rysunek ogólny przepustu drogowego	1:100
II/10	Rysunek ogólny przepustu eksploatacyjnego	1:50
II/11	Rysunek ogólny wylotu kd500	1:50
II/12	Rysunek ogólny wylotu kd800	1:50

I. CZĘŚĆ OPISOWA

1. Wstęp

1.1. Podstawa opracowania

Niniejszy operat wodnoprawny został opracowany przez Biuro Projektów Wodnych Melioracji i Inżynierii Środowiska „BIPROWODMEL” Sp. z o.o., ul. Dąbrowskiego 138, 60-577 Poznań, na zlecenie Urzędu Miasta w Gliwicach, zgodnie z umową nr PU.271.8.2014 CRU:8467/14 z dnia 08.09.2014 r.

Przedmiotem opracowania jest „Suchy zbiornik retencyjny na Potoku Wójtowianka (Doa)” w pow. gliwickim, woj. Śląskie.

Przedmiotowa inwestycja będzie realizowana w oparciu o ustawę z dnia 8 lipca 2010 r. o szczególnych zasadach realizacji inwestycji przeciwpowodziowych.

1.2. Materiały wyjściowe

- Dz.U.2012.145 j.t. Ustawa z dnia 18 lipca 2001 r. Prawo wodne ze zm.;
- Dz.U.2007.86.579 Rozporządzenie Ministra Środowiska z dnia 20 kwietnia 2007 w sprawie warunków technicznych, jakim powinny odpowiadać budowle hydrotechniczne i ich usytuowanie;
- Dz.U.2010.243.1623 j.t. Ustawa z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane ze zm.;
- Ekspertyza dotycząca możliwych do przeprowadzenia działań hydrotechnicznych, mających na celu ochronę przed powodzią terenów położonych na obszarach granicznych Gminy Gierałtówice i Miasta Zabrze oraz w dalszym biegu oraz Kłodnicy na terenie Miasta Gliwice wyk. w 2012 r. przez Główny Instytut Górnictwa;
- Mapa sytuacyjno-wysokościowa w skali 1:1000;
- Wizja terenowa projektantów;
- Mapy ewidencyjne w skali 1:5000.

1.3. Zakład ubiegający się o wydanie pozwolenia wodnoprawnego

Zakładem ubiegającym się o wydanie pozwolenia wodnoprawnego jest:

Miasto Gliwice
ul. Zwycięstwa 21
44-100 Gliwice

1.4. Cel i zakres zamierzonego korzystania z wód

Celem zamierzonego korzystania z wód jest ochrona przeciwpowodziowa, co wiąże się z wykonaniem urządzenia wodnego – suchego zbiornika retencyjnego na Potoku Wójtowianka (Doa) na terenie miasta Gliwice, powiat gliwicki, województwo śląskie. Zakres zamierzonego korzystania z wód obejmuje:

A. Wykonanie i likwidacja urządzeń wodnych

- budowę urządzenia wodnego – suchego zbiornika retencyjnego wraz z zaporą oraz budowlą przelewowo-spustową oraz pozostałymi elementami i urządzeniami wchodzącymi w skład zbiornika takich jak drenaż zabezpieczający, czy umocnienia;
 - budowla przelewowo-spustowa – w postaci wieży przelewowej ze spustami dennymi oraz górnymi przelewami powierzchniowymi;
 - zaporą czołową w postaci nasypu ziemnego, skarpowego;
- przełożenie odcinka koryta potoku Wójtowianka (Doa) o długości ok. 0,6 km na terenie zbiornika, poniżej budowli przelewowo-spustowej oraz powyżej przepustu drogowego (likwidacja i wykonanie nowego odcinka);
- likwidację budowli na przekładanym odcinku cieku – lokalizacja wg przyjętego kilometrażu Potoku Wójtowianka;

Lp.	Km	Budowla	Światło /Parametry	Długość [m]	Rz.d. wl.	Rz. d. wyl.	Rz. g. konst.
1	ok. 1+290	Bród	szer. 7,5m	7.00	nie dotyczy		226.02
2	ok. 1+321	Most	1,2m	4.00	226.93	226.77	229.26
3	ok. 1+413	Most	3,8m	4.30	227.98	227.77	229.25
4	ok. 1+431	Przepust	Ø1500mm	4.00	227.86	227.76	229.70
5	ok. 1+474	Przepust	2x Ø800mm	4.50	228.20	228.22	229.65
6	ok. 1+562	Przepust	2x Ø800mm	6.00	229.40	229.23	231.36
7	ok. 1+627	Przepust	2x Ø800mm	8.00	229.21	229.17	230.21
8	ok. 1+707	Przepust	2x Ø800mm	8.00	229.40	229.23	231.36

- wykonanie bystrza basenowego w górnej części zbiornika retencyjnego;
- wykonanie dwóch wylotów z projektowanych kolektorów kanalizacji deszczowej do czaszy zbiornika o średnicach rurociągów DN500 mm i DN800 mm wraz z rowami odprowadzającymi wody do koryta potoku Wójtowianka – zlokalizowanych z prawej strony koryta potoku;
- likwidacja wylotu kanalizacji deszczowej o średnicy rurociągu DN800 mm;
- wykonanie przepustów:
 - drogowy – powyżej zbiornika pod projektowaną drogą dojazdową do zbiornika i pól – o wymiarach 4,0m x 2,0m i długości 16,00m;
 - eksploatacyjny zlokalizowany na rowie, poniżej wylotu z projektowanego kolektora kanalizacji deszczowej DN800mm – o wymiarach 1,0m x 1,0m i długości 8,00m;

SUCHY ZBIORNIK RETENCYJNY NA POTOKU WÓJTOWIANKA (DOA)
Operat wodnoprawny

- wykonanie tymczasowych kanałów obiegowych o długości około 102,0m – przy budowlu przelewowo-spustowej, oraz o długości ok. 185,0m – przy bystrzu basenowym i przepuście drogowym oraz gródz tymczasowych – na okres budowy zbiornika.

B. Szczególne korzystanie z wód

- trwale obniżenie zwierciadła wód gruntowych w rejonie zbiornika.

Likwidacja i wykonanie nowego wylotu kanalizacji deszczowej o średnicy DN800 mm będzie wiązać się z aktualizacją pozwolenia wodnoprawnego na zrzut wód deszczowych i roztopowych.

2. Rodzaj urządzeń pomiarowych i znaków żeglugowych

Na budowlu przelewowej przewiduje się wykonanie urządzeń służących do kontroli i pomiaru poziomu wody w zbiorniku – łat wodowskazowych zamocowanych do przyczółka budowlu przelewowo-spustowej w zbiorniku z „0” podziałki 223,00m n.p.m. oraz poniżej wylotu ze zbiornika z „0” podziałki na 223,00m n.p.m.

Nie przewiduje się montażu znaków żeglugowych.

3. Stan prawny nieruchomości usytuowanych w zasięgu oddziaływania zamierzonego korzystania z wód lub planowanych do wykonania urządzeń wodnych

Planowany do wykonania zbiornik retencyjny zlokalizowany będzie na Potoku Wójtowianka (Doa) w mieście Gliwice, przy granicy obrębów Wójtowe Pola i Wójtowa Wieś. Zestawienie właścicieli działek w zakładanym zasięgu oddziaływania planowanych do wykonania urządzeń wodnych oraz planowanego korzystania z wód zestawiono w tabelach poniżej. Ponadto zasięg ww. obszarów pokazano na załączniku rysunkowym nr II/2 *Plan urządzeń wodnych*.

Zestawienie właścicieli działek w zakładanym zasięgu oddziaływania planowanych do wykonania urządzeń wodnych:

Obręb / Jednostka ewidencyjna	Nr działki	Powierzchnia z wypisu
Obręb: [0057] Wójtowa Wieś Jednostka ewidencyjna: 246601_1, Gliwice	631	
	638	
	639	
	641/14	
Obręb: [0058] Wójtowe Pola Jednostka ewidencyjna: 246601_1, Gliwice	19	
	20	
	21	
	22	
	23	
	24	

SUCHY ZBIORNIK RETENCYJNY NA POTOKU WÓJTOWIANKA (DOA)
Operat wodnoprawny

	25
	26
	27
	28
	29
	30
	31
	65/3
	67/3
	68/2
	69/2
	70/2
	71/3
	72/3
	73/3
	74/1
	75/1
	76
	77
	78
	79
Obręb: [0058] Wójtowe Pola Jednostka ewidencyjna: 246601_1, Gliwice	81
	137/2

Oprócz wyżej wymienionych działek w zasięgu oddziaływania planowanych do wykonania urządzeń wodnych znajdują się także działki wymienione w tabeli poniżej.

Zestawienie właścicieli w zasięgu oddziaływania planowanych do wykonania urządzeń wodnych:

Obręb / Jednostka ewidencyjna	Nr działki	Powierzchnia z wypisu
Obręb: [0058] Wójtowe Pola Jednostka ewidencyjna: 246601_1, Gliwice	61/2	
	62/2	
	63/2	
	64/2	
	34	
	35	
	36	
	80	
	82	

- uprawniony do rybactwa – Okręg Polskiego Związku Wędkarskiego w Katowicach (ul. Wróblewskiego 35, 40-214 Katowice).

4. Obowiązki ubiegającego się o wydanie pozwolenia w stosunku do osób trzecich

Do podstawowych obowiązków ubiegającego się o pozwolenie wodnoprawne należy:

- utrzymanie, eksploatacja i konserwacja projektowanego zbiornika, zapory czołowej i budowli przelewowo-spustowej;
- utrzymanie, eksploatacja i konserwacja drogi dojazdowej do zapory i pól;
- dokonywanie okresowych przeglądów technicznych urządzeń wodnych;
 - przeglądy i kontrola stanu, przeprowadzane przynajmniej dwa razy w roku, przed i po każdym wezbraniu, niezależnie od ciągłych obserwacji;
 - wszelkie uszkodzenia powinny być niezwłocznie usuwane;
 - przeprowadzanie przeglądów okresowych co najmniej 2 razy w roku, w tym jeden raz w czasie wezbrania;
 - przeprowadzanie raz na 5 lat niwelacji korony zapory w ramach ocen technicznych;
 - przeprowadzanie 2 razy do roku robót konserwacyjnych i naprawczych polegających na:
 - Wykaszaniu trawy;
 - Zabudowie ubytków i uszkodzeń w zaporze i umocnieniach zbiornika;
 - Uzupełnianiu ubytków w darninie.

Ponadto do obowiązków ubiegającego się o pozwolenie wodnoprawne należy:

- Stosowanie się w pełni do zapisów zawartych w pozwoleniu wodnoprawnym;
- Uporządkowanie terenu przyległego do inwestycji po wykonaniu przedsięwzięcia, tj. przede wszystkim: oczyszczenie terenu po wykarczowaniu drzew i krzewów, wyrównaniu powierzchni terenu po rozplantowaniu gruntów i przejeździe sprzętów.

5. Charakterystyka wód objętych pozwoleniem wodnoprawnym

5.1. Charakterystyka Potoku Wójtowianka (Doa)

Zlewnia Potoku Wójtowianka (Doa) będąca prawobrzeżnym dopływem Potoku Ostropka, który jest ciekim wodnym III rzędu uchodzącym do rzeki Kłodnicy na terenie miasta Gliwice stanowią część zlewni rzeki Odry, do której rzeka Kłodnica uchodzi w rejonie miasta Kędzierzyn – Koźle. Potok Wójtowianka uchodzi do Potoku Ostropka w km 1+480 jego biegu.

Wójtowianka płynie na kierunku zachodnio - wschodnim w szerokiej, niezabudowanej dolinie położonej na wschód od Gliwic i użytkowanej w przeważającej mierze rolniczo. Są to tereny

niezabudowane oraz grunty orne. Środkowy odcinek cieku na dług. ok. 1,6 km przepływa przez nieużytki i tereny użytkowane rolniczo, w przewadze grunty orne.

Odcinek Potoku objęty planowaną budową zbiornika retencyjnego o długości około 0,6 km płynie na kierunku północno-wschodnim, a dalej północnym w bezpośrednim sąsiedztwie Osiedla Sikornik. Do cieku Ostropka uchodzi w rejonie ul. Nowy Świat. Na większości odcinków przedmiotowego odcinka Potoku jego brzegi i skarpy porastają liczne drzewa i krzewy.

W rejonie planowanego do wykonania suchego zbiornika retencyjnego planowana jest budowa obwodnicy drogowej oraz osiedli mieszkaniowych.

Lokalizację zbiornika dobrano tak, aby nie stała w kolizji z planowanymi zamierzeniami inwestycyjnymi na terenach sąsiadujących z przedmiotową inwestycją.

Ujściowy odcinek koryta Wójtowianki wykonany jest w postaci rurociągu o długości 16,0 m. Budowlą wlotowa do odcinka zarurowanego to konstrukcja żelbetowa zaopatrzona w kraty czyszczące oraz skrzydełka żelbetowe.

Powyżej budowli wlotowej krótki odcinek koryta przebiega przez tereny zabudowane, które wchodzi dalej w tereny parkowe. Na omawianym odcinku szerokość dna koryta rzeki wynosi około 0,8-1,0 m natomiast głębokość 1,4 m.

Okolo km 0+161 znajduje się przejście rurociągów przez koryto rzeki w dwóch stalowych rurach osłonowych o średnicy \varnothing 500 mm.

Kolejną budowlą w korycie rzeki jest kładka/płyta przejazdowa znajdująca się ok. km 0+301 koryta Wójtowianki.

Koryto rzeki na odcinku przebiegającym w terenie parkowym jest stosunkowo czyste, jednakże tuż przy oraz na skarpach koryta znajdują się drzewa. Koryto wykazuje niewielkie zamulenie, głównie jest to zamulenie twarde. Wynikać to może ze stosunkowo dużego spadku podłużnego cieku i w związku z tym braku miejsc zastoiskowych.

Na omawianym odcinku koryta na terenach parkowych, znajdują się jeszcze dwie budowle betonowe, stanowiące stare płyty przejazdowe wsparte na żelbetowych konstrukcjach przyczółków. Budowle te, które w przeszłości prawdopodobnie umożliwiały również piętrzenie wód w korycie rzeki znajdują się w ok. km 0+389 oraz 0+407 cieku.

Odcinek cieku przebiegający w parku kończy się przepustem dwuotworowym pod ulicą Kosów. Przepust ten, o światłach 2 x 2,0 x 1,7 m, zlokalizowany jest w ok. km 0+551 potoku. Zlokalizowany jest na terenie ogródków działkowych, przez które potok przebiega na długości około 350 m powyżej przepustu pod ulicą Kosów.

Na terenie ogródków działkowych znajdują się 2 budowle - przepusty o średnicach DN 1600 mm i DN 1500 mm (ok. km 0+694 oraz 0+843).

SUCHY ZBIORNIK RETENCYJNY NA POTOKU WÓJTOWIANKA (DOA)
Operat wodnoprawny

Koryto ciek na tym odcinku jest regularnie konserwowane i roślinność nie powoduje utrudnień w przepływie wody. Częściowo, koryto rowu na terenie ogródków działkowych oraz na niedługim odcinku powyżej tego terenu umocnione jest płytami betonowymi. Powyżej terenu użytkowanego, jako ogródki działkowe ciek przepływa przez obszary użytkowane rolniczo. Skarpy koryta ciek są silnie zarośnięte i na znacznych odcinkach zadrzewione. W ciągu tego odcinka potoku, znajdują się przepusty stanowiące przejazdy rolnicze. Niektóre budowle (na przykład w km 0+982) są w bardzo złym stanie .

W km 1+251 biegu Potoku Wójtowianka znajduje się bród z niewielkim stopniem. Miejsce to zostało wybrane jako lokalizacja planowanej do wykonania zapory czołowej. Stopień jest w złym stanie technicznym i posiada częściowo popękane przyczółki.

Koryto ciek w tym rejonie posiada szerokość w dnie około 1,0 m i charakteryzuje się dużymi spadkami podłużnymi dna. Powyżej istniejącego brodu koryto charakteryzuje się podobnymi parametrami. Ciek płynie w głęboko wciętej dolinie, jego brzegi są porośnięte zakrzaczeniami i drzewami. Tereny przyległe stanowią głównie grunty użytkowane rolniczo.

Budowle znajdujące się na odcinku od brodu do końca rozpatrywanego odcinka ciek stanowią przepusty rolnicze. Szczegółowe zestawienie wszystkich budowli znajdujących się w korycie potoku na rozpatrywanym odcinku zamieszczono w tabeli poniżej:

Lp.	Km	Budowla	Światło /Parametry	Długość [m]	Rz.d. wl.	Rz. d. wyl.	Rz. g. konst.	Uwagi
					Dla rurociągów: spód			
1	ok. 0+161	Rurociąg	2x Ø500mm	nie dotyczy	219.83		220.33	Kładka uszkodzona. Pozostały tylko przyczółki na brzegach.
2	ok. 0+301	Kładka	2,0m	2.00	219.99	219.97	221.38	
3	ok. 0+389	Kładka	2,0m	3.85	220.32	220.32	225.15	
4	ok. 0+407	Most	2,0m	4.30	220.24	220.28	222.08	Rz. g. konst. stanowi rzędna g. progu
5	ok. 0+492	Gazociąg	Ø400mm	nie dotyczy	222.81		223.21	
6	ok. 0+551	Przepust	2 x 2,0 x 1,7m	31.00	220.38	220.38	223.31	
7	ok. 0+694	Przepust	Ø1600mm	11.00	221.23	221.34	223.49	
8	ok. 0+843	Przepust	Ø1500mm	3.50	222.13	222.09	224.19	
9	ok. 0+982	Przepust	Ø1400mm	4.00	222.85	222.98	224.87	
10	ok. 1+016	Most	1,35 x 1,6m	4.00	223.27	223.38	226.20	
11	ok. 1+290	Bród	szer. 7,5m	7.00	nie dotyczy		226.02	
12	ok. 1+321	Most	1,2m	4.00	226.93	226.77	229.26	
13	ok. 1+413	Most	3,8m	4.30	227.98	227.77	229.25	
14	ok. 1+431	Przepust	Ø1500mm	4.00	227.86	227.76	229.70	
15	ok. 1+474	Przepust	2x Ø800mm	4.50	228.20	228.22	229.65	
16	ok. 1+562	Przepust	2x Ø800mm	6.00	229.40	229.23	231.36	
17	ok. 1+627	Przepust	2x Ø800mm	8.00	229.21	229.17	230.21	
18	ok. 1+707	Przepust	2x Ø800mm	8.00	229.40	229.23	231.36	
19	ok. 1+796	Przepust	2x Ø800mm	4.00	230.19	230.27	232.42	
20	ok. 1+810	Przepust	2,0 x 1,0 m	4.00	230.77	230.73	232.15	
21	ok. 1+875	Przepust	Ø800mm	6.00	230.76	231.01	233.08	
22	ok. 1+937	Zniszczona	0,3 x 0,6 m	3.50	231.50	231.15	233.38	Budowla zniszczona. Podane światło, jest wartością

SUCHY ZBIORNIK RETENCYJNY NA POTOKU WÓJTOWIANKA (DOA)
Operat wodnoprawny

Lp.	Km	Budowla	Światło /Parametry	Długość [m]	Rz.d. wl.	Rz. d. wyl.	Rz. g. konst.	Uwagi
23	ok. 1+988	Przepust	2x Ø800mm	4.00	231.40	231.40	233.09	przybliżona.

5.2. Charakterystyka hydrologiczna Potoku Wójtowianka (Doa)

Wielkości przepływów o określonym prawdopodobieństwie występowania i przepływy charakterystyczne dla Potoku Wójtowianka podano na podstawie dokumentacji hydrologicznej pt. „Obliczenia hydrologiczno-hydrrotechniczne dla Potoku Ostropka oraz jego prawego dopływu Potoku DOA wraz z lokalizacją zbiorników retencyjnych ” wykonanym przez Przedsiębiorstwo Wielobranżowe En-Eko So z o.o. w Gliwicach. W opracowaniu tym wielkości przepływów charakterystycznych obliczono metodą Iszkowskiego, natomiast wielkości maksymalnych rocznych przepływów określonym prawdopodobieństwie występowania obliczono w oparciu o formułę opadową.

Zestawienie przepływów w Potoku Wójtowianka

Lp.	Rodzaj przepływu	Oznaczenie przepływu	Przepływy w km 0+000 [m³/s]	Przepływy w km 0+980 [m³/s]
Przepływy charakterystyczne				
1	Średni roczny	SSQ	0,052	0,045
2	Najdłużej trwający	NTQ	0,022	0,019
3	Średni niski	SNQ	0,012	0,010
4	Najniższy	NNQ	0,006	0,005
Przepływy maksymalne roczne o określonym prawdopodobieństwie wystąpienia				
5	Max roczny p =50%	Q _{50%}	2,89	2,60
6	Max roczny p =20%	Q _{20%}	3,77	3,39
7	Max roczny p =10%	Q _{10%}	4,37	3,93
8	Max roczny p =5%	Q _{5%}	5,35	4,82
9	Max roczny p =3%	Q _{3%}	6,33	5,70
10	Max roczny p =2%	Q _{2%}	7,58	6,82
11	Max roczny p =1%	Q _{1%}	8,48	7,63
12	Max roczny p =0,5%	Q _{0,5%}	9,33	8,40
13	Max roczny p =0,5%	Q _{0,2%}	10,52	9,47

Projektowany suchy zbiornik retencyjny zakłada, iż planowana do wykonania budowla należeć będzie do IV klasy ważności obiektów hydrrotechnicznych na podstawie Rozporządzenia Ministra Środowiska z dnia 20 kwietnia 2007r w sprawie warunków technicznych jakim powinny odpowiadać obiekty hydrrotechniczne i ich usytuowanie.

W związku z powyższym, przepływy miarodajne i kontrolne dla planowanego do wykonania zbiornika retencyjnego przedstawiać się będą następująco:

- **Przepływ miarodajny = $Q_{p1\%} = 8,48 \text{ m}^3/\text{s}$**
- **Przepływ kontrolny = $Q_{p0,5\%} = 9,33 \text{ m}^3/\text{s}$**

6. Opis projektowanych urządzeń wodnych objętych wnioskiem o wydanie pozwolenia wodnoprawnego

6.1. Budowla przelewowo-spustowa

Planuje się wykonanie budowli przelewowo-spustowej w postaci wieży przelewowej ze spustami dennymi oraz górnymi przelewami powierzchniowymi. Zakładane przeprowadzanie wód przez korpus zapory odbywać się będzie poprzez 2 sztolnie spustowe o przekroju 2,0m x 2,0m. Sztolnie planuje się zakończyć dokową budowlą wylotową z niecką wypadową do rozpraszania energii. Rysunek ogólny budowli przedstawiono na załączniku nr II/6.

Parametry budowli zostały określone zgodnie z Rozporządzeniem Ministra Środowiska z dnia 20 kwietnia 2007r w sprawie warunków technicznych jakim powinny odpowiadać obiekty hydrotechniczne i ich usytuowanie.

Budowla obsługiwana będzie z poziomu pomostu roboczego, do którego dostęp będzie zapewniać kładka żelbetowa łącząca zaporę czołową zbiornika z wieżą przelewową. Spusty denne będą wyposażone w zamknięcia naścienne. Komora wieży przelewowej zostanie wewnątrz rozdzielona filarem na dwie części.

Podstawowe parametry techniczne budowli przedstawiać się będą następująco:

- | | |
|--|-----------------|
| - wymiar wieży przelewowej w planie | ok. 7,2 x 7,2 m |
| - ilość spustów dennych | 2 szt. |
| - średnica spustów dennych | 600 mm |
| - łączna długość krawędzi przelewów powierzchniowych | ok. 18,0 m |
| - ilość sztolni odprowadzających | 2 szt. |
| - wymiary sztolni spustowych | 2,0m x 2,0m |
| - długość sztolni spustowych | ok. L = 13,30 m |
| - światło niecki wypadowej | ok. B= 5,20 m |
| - głębokość niecki wypadowej | ok. h = 0,70 m |

Główne założenie pracy zbiornika suchego dotyczy minimalnego stopnia obsługi budowli podczas przechodzenia fali wezbraniowej. W tym celu zakłada się, że podczas normalnej eksploatacji zbiornika, na stałe otwarty będzie 1 spust denny o średnicy 600mm, który będzie tłumił przepływy wezbraniowe powodując podpiętrzanie wody w zbiorniku. W wyniku podpiętrzania wód na wlocie do spustu dennego, przepływ odprowadzany będzie wzrastał z uwagi na jego wymuszony charakter (wypływ pod ciśnieniem). W momencie osiągnięcia przez spiętrzone wody poziomu 228,90m npm, rozpocznie się odprowadzanie awaryjne wód poprzez przelewy powierzchniowe. W związku z maksymalną dopuszczalną rzędną zwierciadła wody w zbiorniku 229,30m npm, przelewy powierzchniowe wraz ze

spustem dennym zostały dobrane tak, aby przy tej rzędnej odprowadzać cały przepływ w wielkości równej $Q_{p1\%} = 8,48 \text{ m}^3/\text{s}$.

Rozwiązanie, także poprzez montaż zamknięć naściennych charakteryzuje się dużą elastycznością eksploatacyjną. Na podstawie doświadczeń eksploatacyjnych, można dowolnie ustawiać i regulować normalną wielkość odpływu, poprzez tłumienie spustu dennego zasuwą, lub w razie konieczności otwarcie (lub częściowe otwarcie) drugiego spustu.

6.2. Zapora czołowa i czasza zbiornika

Planuje się wykonanie czaszy zbiornika ze spadkiem podłużnym terenu (dna) około 0,1% wzdłuż właściwego koryta Wójtowianki w obrębie czaszy oraz ze spadkiem poprzecznym 0,5% w kierunku koryta cieku. Ponadto, górna, zamykająca skarpa czaszy zbiornika będzie profilowana, zgodnie z naturalnym terenem i ukształtowaniem doliny ze spadkiem skarpy w stosunku około 1:16.

Zaporę czołową należy wykonać w formie nasypu ziemnego, skarpowego. Skarpa odwodna zapory czołowej posiadać będzie nachylenie 1:2,5, a odpowietrzna 1:2. Szerokość korony zapory 5,0m. Na koronie zapory przewidziano wykonanie nawierzchni przejazdowej o szerokości 3,5 m, kruszowej obramowanej krawężnikami. Umocnienie skarp zapory stanowić będą:

- skarpa odpowietrzna – darnina na płask z przybiciem szpilkami drewnianymi.
- skarpa odwodna – materace gabionowe na geowłókninie separacyjno-filtracyjnej do poziomu minimum 229,50m npm, powyżej do korony zapory obsiew mieszkanką traw na humusie.

Z uwagi na niewielkie wymiary zapory, przy zakładanym stosunkowo wysokim maksymalnym poziomem zwierciadłem wody, wskazuje się na potrzebę wykonania rdzenia przeciwnfiltracyjnego w korpusie zapory czołowej. Rdzeń przeciwnfiltracyjny należy doszczegółowić na etapie projektowym w zależności od gruntu przewidzianego do wbudowania w zaporę. Zakłada się możliwość wykonania rdzenia wariantowo w postaci przesłony ze ścianek szczelnych lub przesłony z zawiesziny samotwardniejącej. W stopie skarpy od strony odpowietrznej zapory zlokalizowany będzie rów odsiakowy sprowadzany do koryta rzeki Wójtowianki poniżej niecki wypadowej budowli przelewowej. Stopa skarpy odpowietrznej zapory będzie wykonana w formie filtra odwrotnego zapobiegającego zjawisku sufozji w warunkach wystąpienia długotrwałego napełnienia zbiornika i wzmożonymi zjawiskami filtracyjnymi.

Przekroje charakterystyczne zapory czołowej pokazano na załączniku rysunkowym nr II/4.

Czaszę zbiornika planuje się wykonać z następującymi parametrami:

- | | |
|-----------------------------|----------|
| - nachylenie skarp bocznych | ok. 1:5 |
| - nachylenie skarpy górnej | ok. 1:16 |
| - spadek poprzeczny dna | ok. 0,5% |

- | | |
|-----------------------------------|----------|
| - spadek podłużny dna | ok. 0,1% |
| - szerokość dna koryta właściwego | ok 1,0 m |
| - spadek dna koryta właściwego | ok. 0,1% |

W czaszy zbiornika wykonane będzie koryto właściwe Potoku Wójtowianka, ze spadkiem w kierunku budowli przelewowo spustowej. Koryto właściwe oraz dno zbiornika wokół niego planuje się umocnić luźnym narzutem kamiennym na geowłókninie separacyjno-filtracyjnej i podsypce żwirowej.

Umocnienia stopy skarp zbiornika oraz częściowo samych skarp planuje się wykonać w postaci narzutu kamiennego w geokracie lub materacy gabionowych na geowłókninie separacyjno-filtracyjnej. Pozostałe powierzchnie dna i skarp zbiornika przewiduje się umocnić poprzez wykonanie obsiewu mieszkanką traw na humusie i podsypce żwirowej.

Dla potrzeb eksploatacyjnych, przewiduje się wykonanie zjazdów na dno zbiornika po obu stronach koryta właściwego rzeki w obrębie zbiornika. Zjazdy zostaną wykonane z nachyleniem 10% i będą one zlokalizowane wzdłuż zapory czołowej zbiornika, co dodatkowo wzmocni jej konstrukcję.

6.3. Bystrze basenowe z przegrodami kamiennymi

Z uwagi na stosunkowo głębokie wcięcie czaszy zbiornika w teren istniejący, zachodzi potrzeba sprowadzenia naturalnego dna koryta rzeki na dno planowanego zbiornika. W tym celu planuje się wykonanie w górnej części czaszy zbiornika kamiennego bystrza basenowegoz przegrodami. Poszczególne baseny będą posiadać przegrody kamienne ze szczelinami, które umożliwiać będą ciągłość strugi przepływu. W przegrodach kamiennych wykonane zostaną otwory przy dnie, przez które w warunkach normalnych przepływów prowadzona będzie woda z minimalnym nadpiętrzaniem w zależności od wielkości naturalnego przepływu. Dopiero w warunkach wystąpienia podwyższonych przepływów, woda będzie przelewać się nad przegrodami. Rysunek bystrza kamiennego przedstawiono na załączniku nr II/7.

6.4. Przełożenie odcinka koryta Potoku Wójtowianka

W dnie zbiornika planuje się wykonać koryto właściwe Potoku Wójtowianka, po nowej trasie, z następującymi parametrami:

- | | |
|--|-----------|
| - szerokość dna koryta właściwego | ok 1,0 m |
| - spadek dna koryta właściwego w kierunku budowli przelewowo-upustowej | ok. 0,1% |
| - nachylenie skarp koryta właściwego | 1:1,5 |
| - głębokość koryta właściwego | ok. 0,5 m |

Koryto właściwe oraz dno zbiornika wokół niego planuje się umocnić luźnym narzutem kamiennym na geowłókninie separacyjno-filtracyjnej i podsypce żwirowej. Jedynie powyżej i poniżej budowli

SUCHY ZBIORNIK RETENCYJNY NA POTOKU WÓJTOWIANKA (DOA)
Operat wodnoprawny

przelewowo-spustowej koryto zostanie wzmocnione materacami gabionowymi na geowłókninie separacyjno-filtracyjnej i podsypce żwirowej. Przed wykonanie jakichkolwiek umocnień, grunt rodzimy a także skarpy oraz dno cieku muszą zostać dogęszczone.

Przy wykonywaniu czaszy zbiornika istniejące koryto potoku na odcinku około 0,6 km zostanie zlikwidowane. W związku z powyższym likwidacji ulegną również budowle na tym odcinku, które zostały zestawione w tabeli poniżej – lokalizacja wg kilometrażu potoku Wójtowianka.

<i>Lp.</i>	<i>Km</i>	<i>Budowla</i>	<i>Światło /Parametry</i>	<i>Długość [m]</i>	<i>Rz.d. wl.</i>	<i>Rz. d. wyl.</i>	<i>Rz. g. konst.</i>
1	ok. 1+290	Bród	szer. 7,5m	7.00	nie dotyczy		226.02
2	ok. 1+321	Most	1,2m	4.00	226.93	226.77	229.26
3	ok. 1+413	Most	3,8m	4.30	227.98	227.77	229.25
4	ok. 1+431	Przepust	Ø1500mm	4.00	227.86	227.76	229.70
5	ok. 1+474	Przepust	2x Ø800mm	4.50	228.20	228.22	229.65
6	ok. 1+562	Przepust	2x Ø800mm	6.00	229.40	229.23	231.36
7	ok. 1+627	Przepust	2x Ø800mm	8.00	229.21	229.17	230.21
8	ok. 1+707	Przepust	2x Ø800mm	8.00	229.40	229.23	231.36

Planowany do likwidacji odcinek cieku o długości około 0,6 km zostanie przed wykonaniem prac oczyszczony i odhumusowany. Następnie zostanie zabudowany w ramach formowania czaszy zbiornika. Rodzaj gruntu do zabudowy, jego sposób wbudowania oraz wymagane zagęszczenie zostanie określone na etapie projektu.

6.5. Wyloty z kolektorów kanalizacji deszczowej

Na prawym brzegu potoku planowane jest wykonanie dwóch kolektorów kanalizacji deszczowej o średnicy 500mm i 800mm (wg odrębnego opracowania). W związku z planowaną lokalizacją zbiornika, projektowane kolektory przewiduje się włączyć do zbiornika powyżej zapory czołowej. W związku z tym, odcinek kanalizacji deszczowej, którego trasa jest planowana pod projektowaną zaporą zostanie zlikwidowany i skierowany do zbiornika.

Z uwagi na charakter doliny i skarpy bocznej planowanego obiektu proponuje się wykonanie wylotu DN 800mm w stopie prawej skarpy zbiornika i doprowadzenie wód z kolektora w dnie akwenu do koryta rzeki Wójtowianki, powyżej budowli spustowej, poprzez koryto rowu otwartego. W związku z potrzebą zejścia na dno zbiornika, w jego skarpie niezbędne będzie wykonanie studni kanalizacyjnych kaskadowych w celu zredukowania dużej różnicy wysokości pomiędzy dnem kolektora, a dnem zbiornika. Spadek podłużny kolektora pomiędzy studniami wynosić będzie 3%.

Wylot rurociągu planuje się wykonać jako budowlę żelbetową o konstrukcji dokowej, zaopatrzoną w szykanę do rozpraszania energii wód wypływających. Szerokość wylotu wynosić będzie 1,20m w świetle, a grubość ścian 25cm. Dno wylotu znajdować się będzie na rzędnej 225,22 m npm. Rurociąg odprowadzający o średnicy DN 800mm należy osadzić na rzędnej 225,37 m npm.

Wylot DN 500mm zostanie wykonany w stopie skarpy zbiornika, z prawej strony bystrza basenowego. Wylot rurociągu planuje się wykonać jako budowlę żelbetową o konstrukcji dokowej. Szerokość wylotu wynosić będzie 90cm w świetle, a grubość ścian 25cm. Dno wylotu znajdować się będzie na rzędnej 224,85 m npm, a dno rurociągu odprowadzającego na rzędnej 224,96 m npm.

Posadowienie doków należy doszczegółowić w projekcie wykonawczym w stosunku do gruntu zastanego. Należy wymienić ewentualne grunty nienośne w postaci namulów lub innych gruntów organicznych.

Koryto rowu odprowadzającego poniżej wylotu DN500 mm będzie posiadać następujące parametry: szerokość w dnie 0,6m i głębokość 0,4m.

Koryto rowu odprowadzającego poniżej wylotu DN800 mm będzie posiadać następujące parametry: szerokość w dnie 1,0m i głębokość 0,5m.

Skarpy i koryto rowów zostaną umocnione płytami ażurowymi. Płyty powinny być układane na podsypkach żwirowych oraz geowłókninie separacyjno-filtracyjnej. W miejscach umocnień płytami ażurowymi, w stopie skarp, należy wykonać krawężniki betonowe, jako podparcie dla płyt umacniających skarpy i dno rowu.

Otwory płyt ażurowych umacniających dno i skarpy do wysokości należy wypełnić tłuczniem lub zatrzeć mieszanką betonową.

Na wylocie zamontować kratę stalową zabezpieczającą.

Na górnej powierzchni ściany czołowej wylotu należy wykonać barierkę z rur stalowych o wysokości 1,10m.

Roboty ziemne wykonać zgodnie z BN-83/8836-02, PN-68/B-06050.

Aż do pełnego zakorzenienia, należy w sposób ciągły pielęgnować, uzupełniać i naprawiać powstające wymycia w darninie na humusie.

6.6. Wykonanie przepustów komunikacyjnych

W ramach inwestycji planuje się wykonać dwa przepusty skrzynkowe.

Parametry przepustu pod drogą dojazdową do zbiornika i pól, powyżej zbiornika:

- prefabrykowany ramowy przepust żelbetowy o wymiarach 4,0m x 2,0m i długości 16,00m,
- wlot i wylot z przepustu w formie ściany czołowej na stalowych ściankach szczelnych,
- Rzędna dna wlotu/wylotu - 229,08m npm/ 229,00m npm.

Parametry przepustu eksploatacyjnego, zlokalizowanego w czaszy zbiornika – poniżej projektowanego wylotu z projektowanego kolektora kanalizacji deszczowej DN800mm:

- wymiary 1,0m x 1,0m, długość 8,00m,
- wlot i wylot z przepustu w formie żelbetowego doku,

– Rzędna dna wlotu/wylotu - 224,80m npm/ 224,76m npm.

6.7. Wykonanie drenażu

W związku z przewidywanymi i możliwymi wysiękami wód gruntowych na skarpach i w dnie zbiornika, będącymi konsekwencją wykopu dla wykonania zbiornika, przewiduje się wykonanie zabezpieczeń w postaci rynien kamienno-tłuczniowych (drenaży francuskich). Rynny te zlokalizowane będą podłużnie w stopie skarp zbiornika, na wysokości możliwych wysięków oraz powierzchniowo do góry skarp zbiornika. Ponadto, rynny zbierające będą wykonane odcinkowo w dnie zbiornika. Zadaniem układu będzie zbieranie wód z ewentualnych przesiąków i sprowadzanie ich w sposób kontrolowany do koryta potoku Wójtowianka w obrębie czaszy zbiornika. W ten sposób zabezpieczone zostaną skarpy przed uszkodzaniem wodami spływającymi po ich powierzchni. Ponadto rynny kamienne częściowo zabezpieczą będą dno przed stagnującymi kałużami lub nadmiernym nawodnieniem podczas normalnych warunków eksploatacji, czyli pustym zbiorniku.

6.8. Budowle tymczasowe

W czasie budowy wody potoku planuje się prowadzić tymczasowymi kanałami obiegowymi, które należy wykonać na prawym brzegu koryta właściwego Wójtowianki. Teren prac będzie ogrodzony grodzami tymczasowymi z worków z piaskiem obłożonych folią.

Pierwszy o długości około 102,0m przy budowlu przelewowo-spustowej o głębokości 0,8m, nachyleniu skarp w stosunku 1:1,5 i szerokości w dnie 2,0m oraz drugi o długości około 185,0m z prawej strony bystrza o głębokości 0,8m, nachyleniu skarp w stosunku 1:1,5 oraz szerokości w dnie 1:1,5.

Ponadto planuje się wykonać tymczasowe grodze z worków z piaskiem doszczelnione folią, osłaniające wykonywane budowle.

7. Wykaz współrzędnych geograficznych obiektów

Przybliżone współrzędne geograficzne:

- wieży przelewowej w osi zapory –	N: 50°16'43,73" E: 18°38'55,82"	
- zapory czołowej zbiornika –	Lewa: N: 50°16'47,31" E: 18°38'51,54"	Prawa: N: 50°16'40,66" E: 18°38'58,51"
- bystrza basenowego –	Góra:	Dół:

SUCHY ZBIORNIK RETENCYJNY NA POTOKU WÓJTOWIANKA (DOA)
Operat wodnoprawny

	N: 50°16'36,72" E: 18°38'37,72"	N: 50°16'38,10" E: 18°38'40,54"
- wylot DN 800mm –	N: 50°16'41,26" E: 18°38'55,40"	
- wylot DN 500mm –	N: 50°16'38,04" E: 18°38'41,18"	
- przepust 2,0m x 4,0m –	N: 50°16'36,44" E: 18°38'37,15"	
- przepust 1,0m x 1,0m –	N: 50°16'42,65" E: 18°38'54,66"	

8. Planowany okres rozruchu i sposób postępowania w przypadku rozruchu, zatrzymania działalności bądź wystąpienia awarii lub uszkodzenia urządzeń pomiarowych

8.1. Okres rozruchu i sposób postępowania w przypadku rozruchu

Projektowana budowa suchego zbiornika retencyjnego nie wymaga specjalnych procedur rozruchowych. Podlega jedynie odbiorowi technicznemu związanemu z oddaniem do użytkowania, jest to jednak wymóg formalny, gdyż po wykonaniu go zgodnie z projektem obiekt będzie zdolny do pełnienia swojej funkcji.

8.2. Sposób postępowania w przypadku zatrzymania działalności

Ponieważ projektowany suchy zbiornik retencyjny chroni tereny rolnicze i zurbanizowane nie przewiduje się zatrzymania jego działalności (likwidacji zbiornika) oraz ze względu na fakt iż działanie zbiornika będzie w zasadzie samoczynne.

8.3. Sposób postępowania w przypadku awarii

Awaria zbiornika może mieć postać uszkodzenia lub przerwania zapory czołowej lub uszkodzenia zamknięć spustów dennych. Wypływ wód wezbraniowych przez wyrwę w obwałowaniu jest bardzo trudno powstrzymać. Zależnie od szerokości wyrwy i wielkości wezbrania działania polegające na doraźnym zasypywaniu wyrwy nie zawsze okazują się skuteczne i czasami wymagane jest działanie polegające na prewencyjnej ochronie najcenniejszych obiektów na terenie zagrożonym powodzią. W przypadku przedmiotowego zbiornika w korpusie zapory czołowej wykonany zostanie rdzeń uszczelniający. W przypadku awarii zasuw należy niezwłocznie dokonać naprawy, bądź wymiany uszkodzonych elementów.

Uszkodzone urządzenia pomiarowe należy niezwłocznie naprawić, bądź dokonać wymiany na nowe.

9. Wpływ planowanych działań na wody powierzchniowe i podziemne, a w szczególności na stan wód i realizację celów środowiskowych

Przedmiotowa inwestycja nie wpłynie w istotny sposób na stan wód powierzchniowych i podziemnych oraz na realizację celów środowiskowych dla nich określonych, ponieważ suchy zbiornik retencyjny będzie działał tylko okresowo, w czasie powodzi lub przepływów wezbraniowych.

Ponadto, na podstawie „Dokumentacji badań podłoża gruntowego dla projektowanego suchego zbiornika na Potoku Wójtowianka” można powiedzieć, że podłoże gruntowe w wierzchniej warstwie w większości zbudowane jest z piasków, a pod nimi na niedużych głębokościach znajduje się warstwa gruntów spoistych – glin, które naturalnie schodzą się w dół doliny Potoku Wójtowianka.

W związku z powyższym, w okresie normalnym, to znaczy w okresie, kiedy zbiornik będzie suchy wody w zbiorniku spływać będą po stropie gruntów spoistych na skarpę i dalej do czaszy zbiornika, gdzie będą ujmowane do дренаżu przyskarpowego.

W związku z układem geologicznym, zbiornik nie będzie w znaczny sposób oddziaływał na poziom wód gruntowych wokół jego czaszy.

10. Informacja o formach ochrony przyrody utworzonych lub ustanowionych na podstawie ustawy z dnia 16 kwietnia 2004r. o ochronie przyrody, występujących w zasięgu oddziaływania zamierzonego korzystania z wód lub planowanych do wykonania urządzeń wodnych

W zasięgu oddziaływania inwestycji nie występują formy ochrony przyrody ustanowione na mocy Ustawy z dnia 16 kwietnia 2004 roku o ochronie przyrody. Najbliższymi formami ochrony przyrody są:

- Rezerwat – Las Dąbrowa – otulina, zlokalizowany około 3,89 km w kierunku północno-zachodnim;
- Park Krajobrazowy Cysterskie Kompozycje Krajobrazowe Rud Wielkich, zlokalizowany około 6,46 km, w kierunku południowo-zachodnim;
- Obszar chronionego krajobrazu potoku Ornontowickiego łącznie z dopływami, w odległości około 10,62 km w kierunku południowo-wschodnim oraz obszar chronionego krajobrazu potoku Od Solarni łącznie z dopływami, zlokalizowanego około 10,71 km w kierunku południowo-wschodnim;
- Natura 2000 – Podziemia Tarnogórsko-Bytomskie, zlokalizowane około 16,29 km w kierunku północno-wschodnim.

11. Ustalenia wynikające z planu gospodarowania wodami na obszarze dorzecza oraz wynikające Rozporządzenia Dyrektora RZGW w Gliwicach

Potok Wójtowianka nie stanowi samodzielnej jednolitej części wód, wchodzi w skład JCWP Ostropka". Jej charakterystykę przedstawiono w poniższej tabeli:

Wody powierzchniowe – JCWP

Nazwa jednolitej części wód	Ostropka
Europejski kod jednolitej części wód z literami PL	PLRW60006116529
Krajowy kod Jednolitej części wód powierzchniowych	RW60006116529
Długość jednolitej części wód	6,45 km
Status JCWP	Naturalna
Uzasadnienie wyznaczenia statusu JCWP	-
Typ JCW	6
Ocena stanu	zły
Ocena zagrożenia nieosiągnięcia celów RDW	Zagrożona
Derogacje	4(4) – 1
Kod regionu wodnego	6000GO
Kod dorzecza głównego	6000
Regionalny Zarząd Gospodarki Wodnej	RZGW Gliwice
Kod ekoregionu (wg.Kondrackiego)	14
Kod ekoregionu (wg.Iliesa)	14
Data utworzenia danych	2009-09-14
Jednostka odpowiedzialna za utworzenie danych	KZGW
Uzasadnienie wyznaczenia JCW do derogacji	Wpływ dział. Antrop. Na stan JCW oraz brak możliwości technicznych generuje konieczność przesunięcia w czasie osiągnięcia celów środowiskowych przez JCW. Występująca dział. Gospodarcza człowieka związana jest ściśle z występ. Surowców naturalnych bądź przem. Charakterem obszaru

Planowane działania nie stoją w sprzeczności z zapisami planu.

a) Ustalenia wynikające z Rozporządzenia Dyrektora RZGW w Gliwicach w sprawie warunków korzystania z wód regionu wodnego Górnej Odry.

Na dzień dzisiejszy Rozporządzenie w sprawie warunków korzystania z wód dla regionu wodnego Górnej Odry nie zostało uchwalone przez RZGW w Gliwicach.

b) Ustalenia wynikające z Planu zarządzania ryzykiem powodziowym

Na dzień dzisiejszy Plan zarządzania ryzykiem powodziowym dla regionu wodnego Górnej Odry nie został uchwalony przez RZGW w Gliwicach.

c) Ustalenia wynikające z Planu przeciwdziałania skutkom suszy

Na dzień dzisiejszy Plan przeciwdziałania skutkom suszy dla regionu wodnego Górnej Odry nie został uchwalony przez RZGW w Gliwicach

d) Ustalenia wynikające z Krajowego programu oczyszczania ścieków komunalnych.

SUCHY ZBIORNIK RETENCYJNY NA POTOKU WÓJTOWIANKA (DOA)
Operat wodnoprawny

Planowana inwestycja i zakres działań nie dotyczą zagadnień związanych ze ściekami komunalnymi. W związku z tym, planowane działania nie stoją w sprzeczności z zapisami Krajowego programu oczyszczania ścieków komunalnych.

W trakcie wykonywania prac nie zachodzi niebezpieczeństwo niekontrolowanego dostania się ścieków do wód, jednak zarówno w decyzji środowiskowej jak i całej dokumentacji projektowej znajdują się zapisy zwracające uwagę na szczególną troskę wykonawcy o ograniczenie możliwości przedostania się substancji szkodliwych do środowiska.

12. Wzór wniosku o wydanie pozwolenia wodnoprawnego

Wnioskuję się o wydanie na rzecz Miasta Gliwice z siedzibą, przy ulicy Zwycięstwa 21 w Gliwicach, pozwolenia wodnoprawnego na:

A. Wykonanie i likwidację urządzeń wodnych

- budowę urządzenia wodnego – suchego zbiornika retencyjnego wraz z zaporą oraz budowlą przelewowo-spustową oraz pozostałymi elementami i urządzeniami wchodzącymi w skład zbiornika takich jak drenaż zabezpieczający, czy umocnienia;
 - budowlą przelewowo-spustową – w postaci wieży przelewowej ze spustami dennymi oraz górnymi przelewami powierzchniowymi;
 - zaporą czołową w postaci nasypu ziemnego, skarpowego;
- przełożenie odcinka koryta potoku Wójtowianka (Doa) o długości ok. 0,6 km na terenie zbiornika, poniżej budowli przelewowo-spustowej oraz powyżej przepustu drogowego (likwidacja i wykonanie nowego odcinka);
- likwidację budowli na przekładanym odcinku cieką – lokalizacja wg przyjętego kilometrażu Potoku Wójtowianka;

Lp.	Km	Budowla	Światło /Parametry	Długość [m]	Rz.d. wl.	Rz. d. wyl.	Rz. g. konst.
1	ok. 1+290	Bród	szer. 7,5m	7.00	nie dotyczy		226.02
2	ok. 1+321	Most	1,2m	4.00	226.93	226.77	229.26
3	ok. 1+413	Most	3,8m	4.30	227.98	227.77	229.25
4	ok. 1+431	Przepust	Ø1500mm	4.00	227.86	227.76	229.70
5	ok. 1+474	Przepust	2x Ø800mm	4.50	228.20	228.22	229.65
6	ok. 1+562	Przepust	2x Ø800mm	6.00	229.40	229.23	231.36
7	ok. 1+627	Przepust	2x Ø800mm	8.00	229.21	229.17	230.21
8	ok. 1+707	Przepust	2x Ø800mm	8.00	229.40	229.23	231.36

- wykonanie bystrza basenowego w górnej części zbiornika retencyjnego;
- wykonanie dwóch wylotów z projektowanych kolektorów kanalizacji deszczowej do czaszy zbiornika o średnicach rurociągów DN500 mm i DN800 mm wraz z rowami odprowadzającymi wody do koryta potoku Wójtowianka – zlokalizowanych z prawej strony koryta potoku;

- likwidacja wylotu kanalizacji deszczowej o średnicy rurociągu DN800 mm;
- wykonanie przepustów:
 - drogowy – powyżej zbiornika pod projektowaną drogą dojazdową do zbiornika i pól – o wymiarach 4,0m x 2,0m i długości 16,00m;
 - eksploatacyjny zlokalizowany na rowie, poniżej wylotu z projektowanego kolektora kanalizacji deszczowej DN800mm – o wymiarach 1,0m x 1,0m i długości 8,00m;
- wykonanie tymczasowych kanałów obiegowych o długości około 102,0m – przy budowlu przelewowo-spustowej, oraz o długości ok. 185,0m – przy bystrzu basenowym i przepuście drogowym oraz gródz tymczasowych – na okres budowy zbiornika.

B. Szczególne korzystanie z wód

- trwałe obniżenie zwierciadła wód gruntowych w rejonie zbiornika.

Likwidacja i wykonanie nowego wylotu kanalizacji deszczowej o średnicy DN800 mm będzie wiązać się z aktualizacją pozwolenia wodnoprawnego na zrzut wód deszczowych i roztopowych.

Opis zamierzonej działalności sporządzony w języku niespecjalistycznym

INWESTOR:

Miasto Gliwice
ul. Zwycięstwa 21
44-100 Gliwice

Przedmiotowa inwestycja będzie realizowana w oparciu o ustawę z dnia 8 lipca 2010 r. o szczególnych zasadach realizacji inwestycji przeciwpowodziowych.

W ramach inwestycji Miasto Gliwice przewiduje budowę suchego zbiornika przeciwpowodziowego z zaporą czołową, w ciągu której zlokalizowana będzie budowla przelewowo-spustowa – wieża przelewowa. Ponadto w ramach zamierzenia budowlanego planuje się przełożenie odcinka cieku Wójtowianka (Doa), z którym związana jest likwidacja kolidujących urządzeń wodnych. Dodatkowo planuje się wykonanie bystrza kamiennego, które złagodzi stromą skarpę na wlocie do zbiornika. W ramach inwestycji zamierza się wykonanie dwóch wylotów kanalizacji deszczowej oraz dwóch przepustów drogowego oraz eksploatacyjnego.

Inwestycja ma na celu ochronę przeciwpowodziową miasta Gliwice.