

Warszawa, dnia 12 czerwca 2026 r.

PAD RES Greenfuel sp. z o. o.

al. Jana Pawła II 19, 10 piętro
00-854 Warszawa

Urząd Gminy Bledzew

ul. Kościuszki 16
66-350 Bledzew

*nr sprawy: **RG.OŚ. 6220.1.2026***

*dotyczy: pismo Dyrektora Zarządu Zlewni Wód Polskich w Gorzowie Wielkopolskim z dnia 30 kwietnia 2026 r. znak **PG.ZZŚ.4130.11.2026.EM***

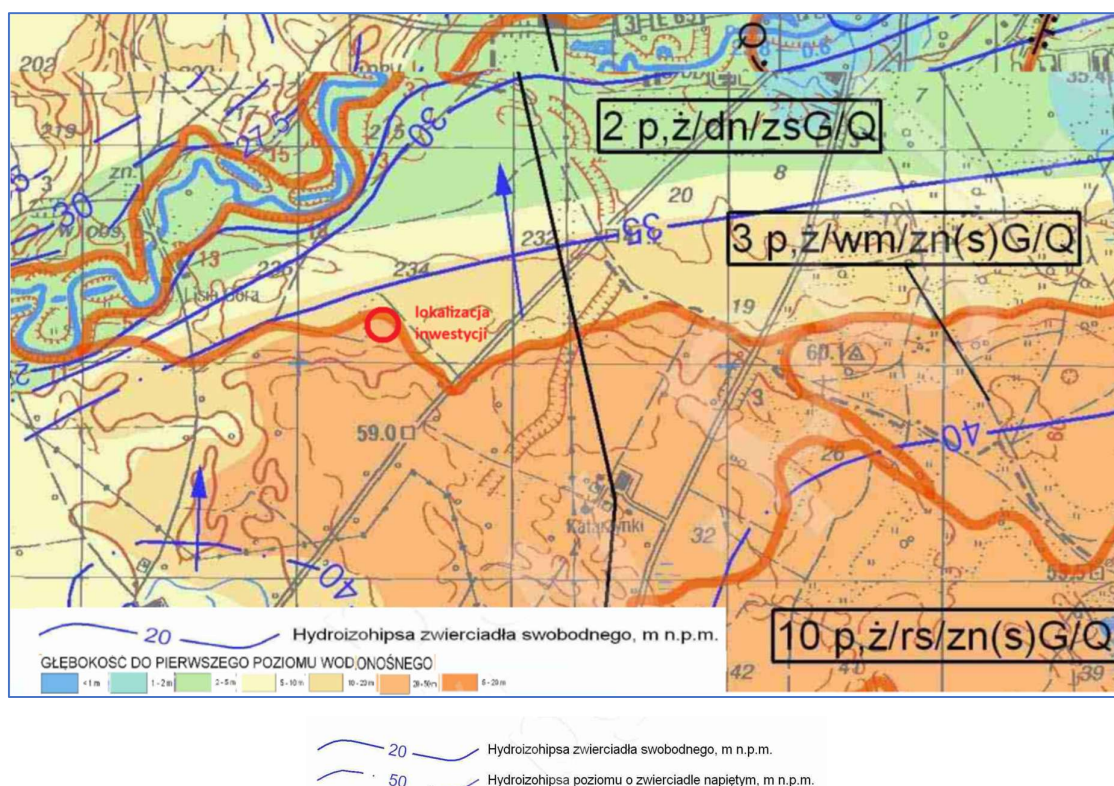
Szanowni Państwo,

w odpowiedzi na pismo z dnia 5 maja 2026 r. (RG.OŚ.6220.1.2026) w sprawie złożenia wyjaśnień w postępowaniu o wydanie decyzji środowiskowej dla Zakładu produkcji nawozów i paliw odnawialnych w miejscowości Stary Dworek, gmina Bledzew, przedstawiamy poniżej odpowiedzi na poszczególne punkty wezwania Dyrektora Zarządu Zlewni Wód Polskich w Gorzowie Wielkopolskim z dnia 30 kwietnia 2026 r. (GE.ZZŚ.4130.24.2026.PK):

Pkt 1.

Zgodnie z podziałem regionalnym zwykłych wód podziemnych Polski projektowana inwestycja zlokalizowana jest na terenie arkusza Bledzew (nr 427). Obszar należy do Prowincji Odry, Regionu Warty, subregionu nizinnego, na terenie JCWPd nr 59. Analizowana inwestycja położona jest poza obszarami Głównych Zbiorników Wód Podziemnych.

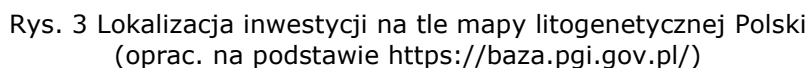
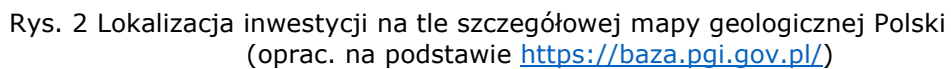


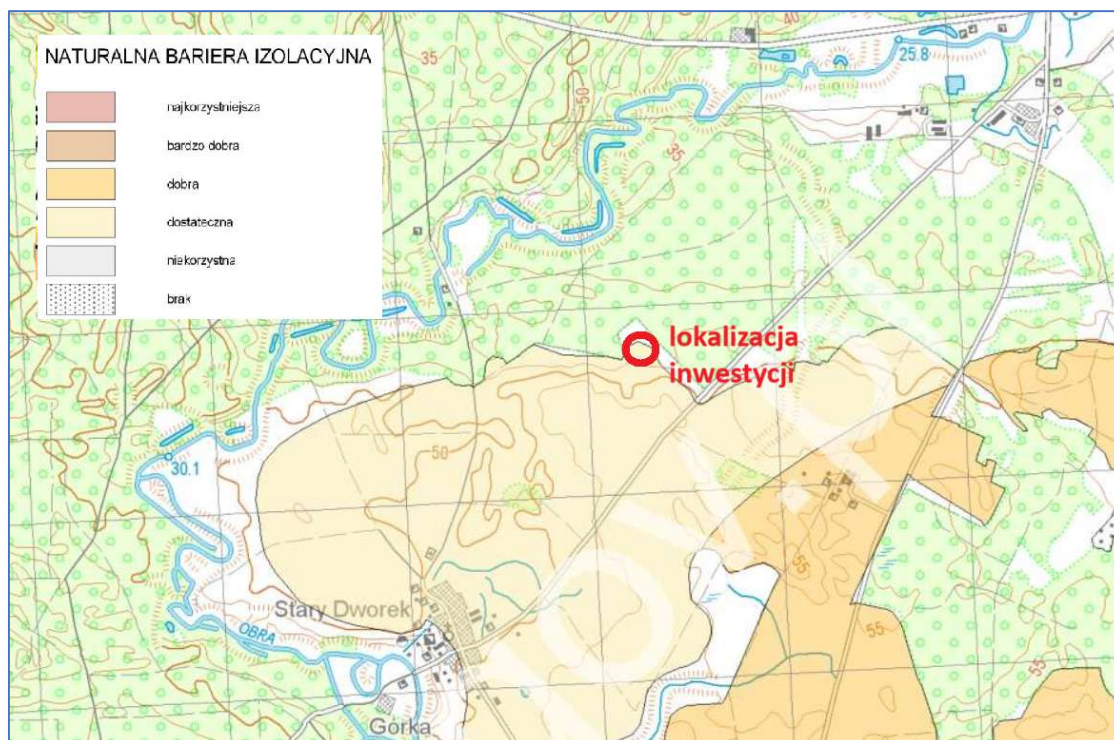


Rys. 1 Lokalizacja inwestycji na tle mapy pierwszego poziomu wodonośnego
(oprac. na podstawie <https://baza.pgi.gov.pl/>)

Teren inwestycji zlokalizowany jest na w jednostce 10 p,ż/rs/zn(s)G/Q - fragmencie równiny sandrowej, po południowej stronie doliny Obry. Pierwszy poziom wodonośny, związany z piaskami i żwirami wodnolodowcowymi górnego stadiu zlodowaceń środkowopolskich, jest tożsamy z głównym poziomem użytkowym i najczęściej występuje pod naporem hydraulicznym, na stosunkowo dużych głębokościach, rzędu 20 – 35 m, poniżej miększej serii glin zwałowych (poziom międzyglinowy). W rejonie planowanej inwestycji charakter zwierciadła wody pierwszego poziomu wodonośnego jest napięty. Powierzchnia piezometryczna nachylona jest z południa ku północy. Na obszarze jednostki 10 p,ż/rs/zn(s)G/Q rzędne pierwszego poziomu wodonośnego rosną od 40 do 70 m n.p.m, przy czym na terenie objętym planowaną inwestycją osiągają rzędnię nieco ponad 35 m n.p.m.

Ze względu na występowanie w podłożu glin zwałowych pochodzenia lodowcowego (Rys. 2,3,4), obszar planowanej inwestycji charakteryzuje się występowaniem naturalnej bariery stanowiącej izolację pierwszego poziomu wodonośnego. Według mapy hydrogeologicznej Polski główny użytkowy poziom wodonośny w rejonie omawianej inwestycji charakteryzuje się średnią odpornością na zanieczyszczenia.





Rys. 4 Lokalizacja inwestycji na tle mapy geośrodowiskowej Polski, plansza B
(oprac. na podstawie <https://baza.pgi.gov.pl/>)

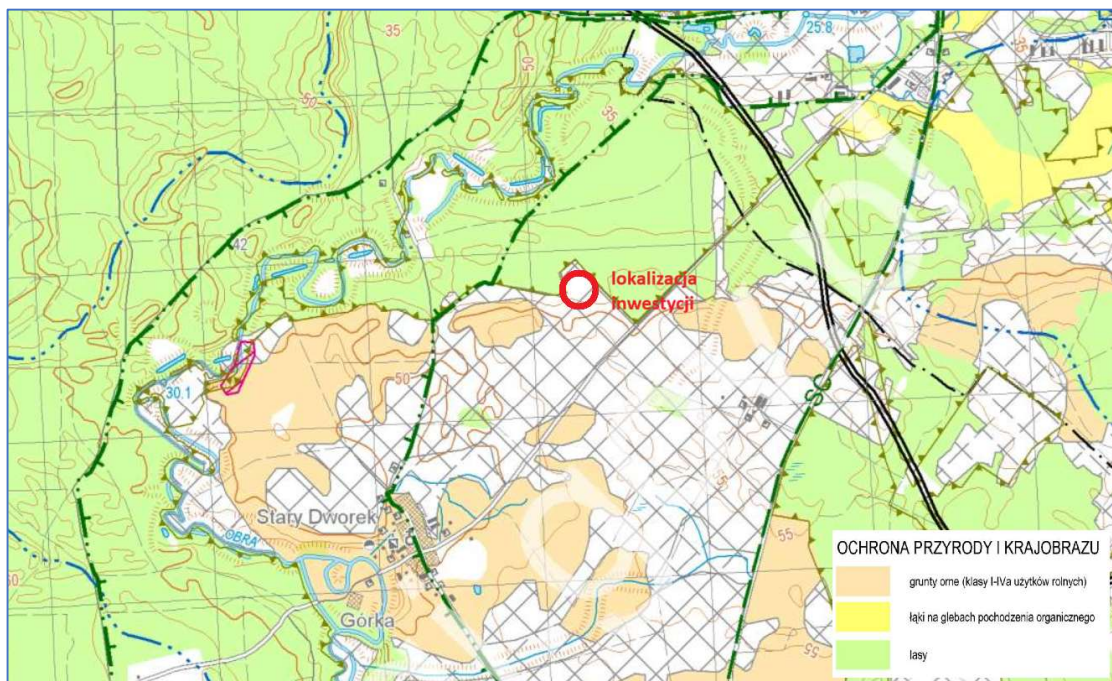
Procesy produkcji biogazu oraz magazynowania masy pofermentacyjnej będą prowadzone w szczelnych zbiornikach. Miejsca magazynowania oraz transportu odpadów będą zabezpieczone przed przedostawaniem się ich do środowiska wodno-gruntowego poprzez uszczelnioną powierzchnię (betonową) oraz skanalizowanie tych miejsc.

Wszelkie obiekty i urządzenia, nawierzchnia placów narażonych na zanieczyszczenia, punktów odbioru nawozu pofermentacyjnego zostaną wykonane w formie szczelnej.

Substraty ciekłe oraz ciecz recyrkulacyjna będą przetransportowywane za pomocą szczelnej instalacji (będą pompowane). Odcieki z miejsc magazynowania surowców będą wprowadzane do procesu jako woda technologiczna. Punkty przeładunkowe zostaną zabezpieczone przed rozlewami poprzez zastosowanie szczelnej powierzchni oraz wpustów i studzienek umożliwiających zawracanie odcieków do procesu technologicznego.

Podłoga stacji transformatorowej oraz kontenerów modułów kogeneracyjnych zostanie wykonana w formie szczelnej umożliwiającej przyjęcie całego awaryjnego wycieku substancji ropopochodnych (olejów). Zastosowanie w/w uniemożliwi powstanie ścieków technologicznych

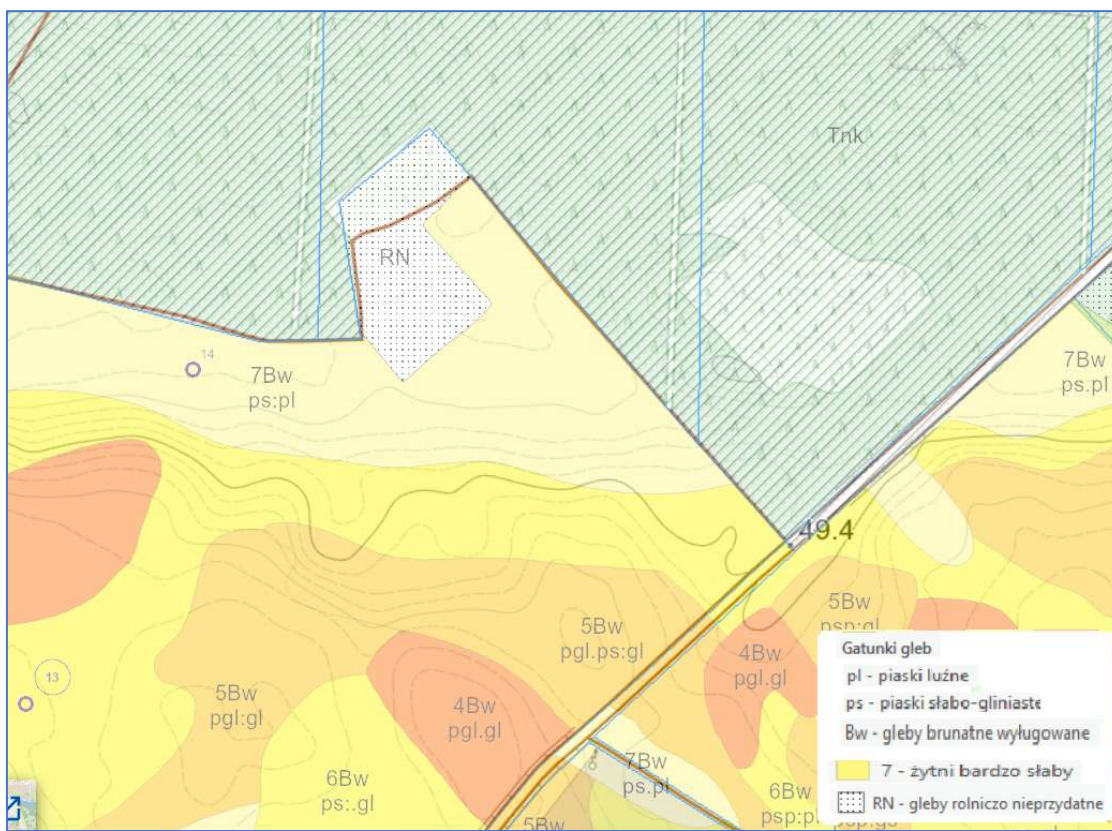
(olej po usunięciu sorbentami będzie traktowany jako odpad) oraz przedostanie się substancji ropopochodnych do środowiska wodno-gruntowego. Na ścieki socjalno-bytowe zostanie wykonany bezodpływowy zbiornik. Ścieki z myjni będą gromadzone w oddzielnym zbiorniku bezodpływowym.



Rys. 5 Lokalizacja inwestycji na tle mapy geośrodowiskowej Polski, plansza A
(oprac. na podstawie <https://baza.pgi.gov.pl/>)

Pod względem klasyfikacji glebowo-rolniczej analizowany teren pokrywają piaski słabo-gliniaste/piaski luźne oraz na pozostałej części obszaru gleby brunatne wylugowane.

Kontur glebowy na części obszaru objętego inwestycją został zaklasyfikowany jako żytmi bardzo słaby, na pozostałym fragmencie gleby zostały określone jako rolniczo nieprzydatne.



Rys. 6 Lokalizacja inwestycji na tle mapy glebowo-rolniczej
(oprac. na podstawie www.geoportal.gov.pl)

Pkt 2.

Ze względu na rozpoznanie przez Inwestora możliwości zasilania nowoprojektowanego zakładu z gminnej sieci wodociągowej zrezygnowano z budowy nowego ujęcia wód podziemnych.

Pkt 3.

Wyjaśniamy, że wartość z Karty Informacyjnej Przedsięwzięcia wynosząca 2.500 m³/ miesiąc była wynikiem omyłki pisarskiej.

Średnie, sumaryczne zapotrzebowanie na wodę dla zakładu będzie wynosiło około 2.500 m³, ale w ujęciu rocznym. Zapotrzebowanie na wodę dla celów procesu fermentacji będzie pokrywane z recyrkulatu (m.in. odcieków technologicznych) oraz poprzez dopuszczenie zastosowania ciekłych substratów.

Zapotrzebowanie na wodę przewidziane jest m.in. na cele:

- socjalno-bytowe – 362 m³/rok,
- zapotrzebowanie na wodę do celów technicznych - myjnia pojazdów – 1.600 m³/rok
- zapotrzebowanie na wodę do mycia urządzeń oraz czyszczenia placu – ok. 550 m³/rok;

Jednocześnie przewiduje się, że w szczególnych przypadkach zużycie wody może wzrosnąć do maksymalnie 5.000 m³ rocznie. Sytuacja taka mogłaby wystąpić przy wykorzystaniu substratów o niższej gęstości energetycznej, co wiązałoby się z koniecznością zwiększenia liczby dostaw. W konsekwencji powodowałoby to częstsze korzystanie z myjni, a tym samym zwiększanie zużycie wody. Dodatkowo rzeczywiste zużycie wody zależęć będzie również od ilości poszczególnych stosowanych substratów oraz stopnia powodowanego przez nie zanieczyszczenia placów manewrowych i powierzchni technologicznych, co bezpośrednio wpłynie na częstotliwość oraz intensywność prac porządkowych.

Na terenie instalacji przewiduję się budowę naziemnego zbiornika przeciwpożarowego, którego celem jest zaopatrzenia w wodę do gaszenia pożaru.

Wody z przelewu zbiornika wód opadowych lub roztopowych mogą być przepompowywane do zbiornika wody przeciwpożarowej.

Pkt 4.

Wyjaśniamy, że na obecnym etapie przygotowania inwestycji, w zależności od stwierdzonych warunków gruntowych, dopuszcza się różne rozwiązania w zakresie gromadzenia wód deszczowych ujmowanych z terenów utwardzonych (w szczególności z obszaru drogi, chodników oraz dachu hali przygotowania substratów).

Zagospodarowanie wód opadowych będzie zgodnie z przepisami rozporządzenia Ministra Gospodarki Morskiej i Żeglugi Śródlądowej z dnia 12 lipca 2019 r. w sprawie substancji szczególnie szkodliwych dla środowiska wodnego oraz warunków, jakie należy spełnić przy wprowadzaniu do wód lub do ziemi ścieków, a także przy odprowadzaniu wód opadowych lub roztopowych do wód lub do urządzeń wodnych (Dz.U. z 2019 r. poz. 1311).

Biorąc po uwagę oczekiwane natężenie ruchu pojazdów osobowych i ciężarowych w obrębie terenu przedsięwzięcia stężenie substancji ropopochodnych w wodach opadowych spływających z terenów utwardzonych nie przekroczy 15 mg/dm³, a zawiesin ogólnych nie przekroczy



100 mg/dm³ z uwagi na zastosowanie utwardzenia niepylącego i odpornego na powstawanie odłamków. Na podstawie danych pochodzących z publikacji „Ekologiczne zagadnienia odwodnienia pasa drogowego” Instytut Badawczy Dróg i Mostów, Warszawa 2009 można przyjąć, że stężenie węglowodorów ropopochodnych w wodach opadowych pochodzących z parkingów nie będzie przekraczać 2,2 mg/l. W przypadku zawiesin stężenia w wodach roztopowych z parkingu waha się od 42 do 240 mg/l. Spływ powierzchniowy w obrębie terenu przedsięwzięcia zostanie tak ukształtowany, że wody z powierzchni utwardzonej trafią na powierzchnię pokrytą trawą. Skuteczność oczyszczania wód opadowych z zawiesin za pośrednictwem powierzchni trawiastych wynosi 40-90%, a w przypadku substancji ropopochodnych skuteczność ta wynosi 20-90%. Biorąc pod uwagę powyższe wody opadowe z terenu przedsięwzięcia, które wsiąkną w grunt lub dotrą do zbiornika wód deszczowych nie będą zanieczyszczone w stopniu uniemożliwiającym odprowadzenie ich do środowiska.

Niemniej jednak, w przypadku, gdy warunki terenowe (ukształtowanie i wielkość powierzchni obszarów utwardzonych) będą wymagały zastosowania otwartych lub zamkniętych systemów kanalizacji deszczowej, wody ujmowane tymi urządzeniami, przed odprowadzeniem do zbiornika lub innych urządzeń wprowadzających je do środowiska, będą kierowane do separatora substancji ropopochodnych.

Na etapie opracowywania dokumentacji projektowej dobrane zostaną urządzenia umożliwiające bezpieczne ujmowanie, podczyszczanie, gromadzenie i odprowadzanie wód opadowych lub roztopowych z terenów uszczelnionych. W zależności od warunków gruntowych wody opadowe lub roztopowe, po podczyszczeniu w urządzeniach takich jak osadnik i separator substancji ropopochodnych, będą gromadzone w szczelnym zbiorniku lub odprowadzane do ziemi za pośrednictwem urządzeń infiltracyjnych (zbiorniki, studnie chłonne).

Należy zauważyć, że dobór ostatecznego rozwiązania możliwy będzie po opracowaniu projektu odwodnienia i zagospodarowania wód opadowych w oparciu o rzeczywiste warunki wodno-gruntowe na terenie analizowanej nieruchomości potwierdzone stosownymi badaniami. W przypadku odprowadzania wód opadowych lub roztopowych ujętych w otwarte lub zamknięte systemy kanalizacji deszczowej do środowiska (również w przypadku ewentualnego przelewu awaryjnego ze zbiornika), uzyskane zostaną wymagane pozwolenia wodnoprawne, zarówno na wykonanie urządzeń wodnych, jak i odprowadzanie wód do urządzeń wodnych, a za ich pośrednictwem do ziemi.

Planowany zbiornik wód opadowych będzie pełnił funkcję buforową, ograniczając odpływ wód z deszczów nawalnych i opóźniając falę spływu wód do odbiornika. Planuje się wykonanie



zbiornika wód deszczowych/opcjonalnie zestawu zbiorników. Na obecnym etapie przewiduje się wykonanie zbiornika podziemnego (lub zestawu zbiorników) do max. głębokości 2,5 m, z zaznaczeniem, że na etapie projektowym, po rozpoznaniu rzeczywistych warunków gruntowych, wartość ta może ulec zmianie. Dopuszcza się również możliwość zamiany na zbiornik/ zbiorniki w wariacie naziemnym (o szacunkowej łącznej powierzchni zbiorników do 150 m²).

Poniżej przedstawiono szacunkowe wyliczenia przewidywanych ilości wód deszczowych w ujęciu maksymalnym sekundowym oraz średniorocznym.

Tabela 1. Średnie miesięczne i roczne sumy opadów w mm w okresie wielolecia dla stacji Skwierzyna (źródło: <https://dane.meteomodel.pl/>)

m-c	I	II	III	IV	V	VI	VII	VIII	IX	X	XI	XII	Rok
Skwierzyna (252150110)													
1991-2020	43,1	36,8	44,4	32,9	58,1	54,8	81,6	72,4	47,7	35,6	40,6	43,0	593,9

Natężenie deszczu miarodajnego obliczone przy wykorzystaniu wzoru Błaszczyka

$$q = \frac{6,631 \times \sqrt[3]{H^2 \times C}}{t^{0,667}}$$

gdzie:

q – natężenie deszczu miarodajnego, dm³/(s×ha)

H – średnia suma rocznych opadów z wielolecia, mm

C – ilość lat przypadająca na jedno zdarzenie deszczu o natężeniu q, lata

t – czas trwania deszczu o natężeniu q, min

H = 593,9 mm

C = 5 lat

t = 15 min.

q = 131,6 dm³/s×ha

Maksymalny przepływ miarodajny liczony metodą uproszczoną:

$$Q = q \times \psi \times \varphi \times F \text{ [dm}^3\text{/s]}$$

$$Q = q \times F_z \text{ [dm}^3\text{/s]}$$



gdzie:

Q – przepływ obliczeniowy – maksymalne natężenie przepływu, dm^3/s ,

q – natężenie deszczu miarodajnego – intensywność opadu deszczu, $\text{dm}^3/\text{s}\times\text{ha}$,

ψ – współczynnik spływu dla terenów utwardzonych $\psi = 0,8$,

ϕ – współczynnik opóźnienia zależny od kształtu zlewni i spadku terenu (od 0,769 do 1,000),

F – rzeczywista powierzchnia zlewni, ha

F_z – zlewnia zredukowana, ha

$$Q_{\max, s} = 131,6 \text{ dm}^3/\text{s}\times\text{ha} \times 1,0 \text{ ha} = 131,6 \text{ dm}^3/\text{s}$$

$$Q_{\max, s} = 0,132 \text{ m}^3/\text{s}$$

Przy deszczu nawalnym trwającym 15 min. powyższe natężenie deszczu (maksymalne sekundowy odpływ) daje objętość wód opadowych ok.: $0,132 \text{ m}^3/\text{s} \times 900 \text{ s} = 118,8 \text{ m}^3$

Określenie ilości odprowadzanej wody – średnia ilość m^3 na rok:

Sumaryczny opad roczny z ciągu obserwacji (z wielolecia) dla rejonu obiektu wynosi 593,9 mm/m², stąd:

$$q_{\text{śr}, r} = 5939 \text{ m}^3/\text{r} \times \text{ha}$$

$$Q_{\text{śr}, r} = q_{\text{śr}, r} \times F_z$$

$$F_z = F \times \psi \times \phi$$

$$F_z = 10.000 \text{ m}^2 \times 0,8 \times 1,0 = 8.000 \text{ m}^2 = 0,8 \text{ ha}$$

$$Q_{\text{śr}, r} = 5.939 \text{ m}^3/\text{r}\times\text{ha} \times 0,8 \text{ ha} = 4.751,2 \text{ m}^3/\text{r}$$

Zgodnie z powyższymi wyliczeniami szacunkowa średnioroczna ilość wód opadowych i roztopowych z terenów utwardzonych może wynieść ok. 4.751,2 m³/r. Wskazana objętość jest wartością orientacyjną i może ulec zmianie w zależności od ostatecznej powierzchni odwadnianej zlewni, która zostanie doprecyzowana na etapie sporządzania projektu budowlanego.

Dla zapewnienia bezpiecznego buforu w przypadku wystąpienia deszczu nawalnych przewiduje się wykonanie zbiornika wód deszczowych lub/oraz studni chłonnej. Przewiduje się wykonanie zbiornika/zbiorników wód opadowych lub/i studni chłonnej o łącznej pojemności do około 150 m³, w celu zapewnienia możliwości przetrzymania wód opadowych do czasu ich bezpiecznego odprowadzenia do odbiornika. Wskazana maksymalna pojemność zbiornika/zbiorników wynika z szacunków ilości wód opadowych odprowadzanych z jednego epizodu deszczu nawalnego,



objętość ta pozwoli na przetrzymanie objętości deszczu nawalnego. Przewiduje się, że w przypadku zastosowania zbiornika szczelnego, dopiero wody z przelewu awaryjnego odprowadzane będą do gruntu. Zbiornik będzie w zasadniczej mierze pełnił funkcję buforową, ograniczając falę spływu w przypadku wystąpienia deszczu nawalnych. Dopuszcza się zastosowanie rozwiązania, w którym podczyszczane wody opadowe lub roztopowe ze zbiornika wód deszczowych będą przepompowywane do zbiornika przeciwpożarowego (w takim przypadku możliwa będzie rezygnacja z budowy przelewu awaryjnego na zbiorniku wód deszczowych).

Pojemność zbiornika/zbiorników zostanie dobrana na etapie projektowym przy uwzględnieniu rzeczywistych warunków gruntowych, zasięgu odwadnianej zlewni oraz możliwości odbioru wód przez rozważane na obecnym etapie odbiorniki końcowe. Pojemność zbiorników do przechowywania wody zostanie odpowiednio skorygowana przy mniejszej zabudowie przedsięwzięcia inwestycyjnego względem ujętych w ocenie oddziaływania na środowisko.

Wody opadowe będą podczyszczane przed skierowaniem ich do zbiornika/zbiorników lub/i studni chłonnej w urządzeniach takich jak osadnik i separator.

Odprowadzanie nadmiaru wód do odbiornika odbywać się będzie w sposób i za pośrednictwem urządzeń dobranych na etapie projektowym (w zależności od warunków gruntowych oraz formalno-prawnych odbiornikiem ostatecznym może być ziemia – za pośrednictwem urządzeń rozsączających lub/i studnia chłonna).

Wody opadowe zebrane w opisywanym wyżej zbiorniku (zbiornikach) mogą zostać wykorzystane do nawadniania terenów zielonych na obszarze planowanej inwestycji lub zasilania zbiornika p-poż.

Po doborze i zaprojektowaniu systemu odwodnienia inwestor uzyska wymagane pozwolenia wodnoprawne, zarówno na wykonanie urządzeń wodnych (np. studni chłonnych, wylotu/przelewu awaryjnego ze zbiornika, wylotu, jak i odprowadzanie wód do w/w urządzeń wodnych, a za ich pośrednictwem do odbiornika (ziemi).

Pkt 5.

Wyjaśnienia w zakresie wskazanym w niniejszym punkcie wezwania zostały zawarte w odpowiedzi na poprzednie pytanie (nr 4).



Pkt 6.

Wyjaśniamy, że wody opadowe lub roztopowe z powierzchni potencjalnie zanieczyszczonych, w szczególności z dróg wewnętrznych, placów manewrowych, parkingów, rejonu wag, myjni, będą kierowane do osadników i separatorów substancji ropopochodnych.

Wody opadowe lub roztopowe z miejsc przyjęcia substratów, miejsc odbioru pofermentu oraz punktów przeładunkowych, placów manewrowych, hali przygotowania substratów będą kierowane do odrębnej kanalizacji odcieków, skąd po podczyszczeniu zawracane będą do procesu fermentacji.

Punkty przeładunkowe zostaną zabezpieczone przed rozlewami poprzez zastosowanie szczelnej powierzchni oraz wpustów i studzienek umożliwiających zawracanie odcieków do procesu technologicznego.

Mieszanie odcieków technologicznych z wodami opadowymi zostanie uniemożliwione np. poprzez zastosowanie odpowiednich spadków terenu, np. odcieki z silosu odprowadzane będą do kanalizacji technologicznej.

W tabeli poniżej przedstawiono rodzaje i miejsca powstawania odcieków technologicznych zakładu wraz z podaniem sposobu ich zagospodarowania.

Tabela 2. Odcieki technologiczne powstające na terenie zakładu

Rodzaj ocieku technologicznego	Miejsce powstania ocieku technologicznego	Sposób zagospodarowania ocieku technologicznego
Ociek z magazynowania surowca. Ociek z kiszonek, odpadów roślinnych	Silosy	Spływ grawitacyjny do kratek kanalizacji technologicznej. Ociek będzie kierowany do zbiornika odcieków, a następnie do zbiorników do wykorzystania w procesie technologicznym
Wycieki z rozładunku płynnych odpadów oraz gnojowicy	Taca stanowiska rozładunku	Spływ grawitacyjny do kratek kanalizacji technologicznej. Ociek będzie kierowany do zbiorników do wykorzystania w procesie technologicznym
Ociek z płukania naczep lub kontenerów pojazdów dowożących surowce	Taca stanowiska rozładunku	Spływ grawitacyjny do kratek kanalizacji technologicznej. Ociek będzie kierowany do zbiorników do wykorzystania w procesie technologicznym
Wycieki z załadunku masy pofermentacyjnej	Taca stanowiska załadunku masy pofermentacyjnej	Spływ grawitacyjny do kratek kanalizacji technologicznej. Ociek będzie kierowany do zbiorników do wykorzystania w procesie technologicznym



Ścieki przemysłowe mogące zawierać substancje szczególnie szkodliwe dla środowiska wodnego będą powstawały jedynie w myjni, która wyposażona będzie w szczelny zbiornik o pojemności do 10 m³. Ścieki przed odprowadzeniem do zbiornika będą podczyszczane w separatorze olejowym, a następnie systematycznie wywożone na oczyszczalnię ścieków przez przewoźników posiadających stosowne uprawnienia w tym zakresie. Wywóz ścieków przemysłowych zawierających substancje szczególnie szkodliwe dla środowiska wodnego będzie odbywał się na podstawie umowy ze spółką wodno-kanalizacyjną/oczyszczalnią ścieków oraz na podstawie odrębnego pozwolenia wodnoprawnego na szczególne korzystanie z wód zgodnie z art. 34 pkt 3) ustawy Prawo wodne.

Proponowany sposób postępowania z wodami opadowymi i roztopowymi na terenie biogazowni będzie adekwatny do ich jakości i objętości. Gospodarka wodami opadowymi nie spowoduje zagrożeń dla środowiska.

Pkt 7.

Wyjaśniamy, że na terenie objętym inwestycją nie stwierdzono występowania urządzeń melioracji wodnych, rowów, drenaży lub innych urządzeń służących regulowaniu stosunków wodnych.

Jednocześnie informujemy, że w przypadku, gdyby na kolejnych etapach przygotowania i realizacji inwestycji stwierdzone zostały jakiegokolwiek urządzenia tego typu, podjęte zostaną stosowne działania. W przypadku wystąpienia kolizji z siecią urządzeń melioracyjnych, zgodnie z art. 389 pkt 6 w związku z art. 17 ust. 1 pkt 4 oraz art. 407 ustawy Prawo wodne wnioskodawca będzie zobligowany do uzyskania pozwolenia wodnoprawnego na przebudowę/likwidację urządzeń melioracji wodnych. Ewentualne prace polegające na przebudowie/likwidacji urządzeń wodnych zostaną ponadto przeprowadzone pod nadzorem właściwej miejscowo Spółki Wodnej.

Pkt 8.

Wyjaśniamy, że ścieki z mycia pojazdów odprowadzane będą do szczelnego zbiornika bezodpływowego, z którego wywożone będą na oczyszczalnię ścieków wozami asenizacyjnymi przez firmy posiadające stosowne zezwolenia w tym zakresie.

W przypadku wywozu na oczyszczalnię ścieków z mycia pojazdów przewiduje się uzyskanie decyzji wodnoprawnej na wprowadzanie ścieków przemysłowych zawierających substancje szczególnie szkodliwe dla środowiska wodnego.

Ścieki z mycia pojemników będą zawracane do procesu technologicznego.



Pkt 9.

Wyjaśniamy, że zarówno miejsca magazynowania substratów, odpadów, UPPZ zostaną wykonane jako szczelne, wyposażone w system wewnętrznej kanalizacji odcieków. Miejsca magazynowania oraz transportu odpadów będą zabezpieczone przed przedostawaniem się ich do środowiska wodno-gruntowego poprzez uszczelnioną powierzchnię (betonową) oraz skanalizowanie tych miejsc.

Wszelkie obiekty i urządzenia, nawierzchnia placów narażonych na zanieczyszczenia, punktów odbioru nawozu pofermentacyjnego zostaną wykonane w formie szczelnej.

Substraty ciekłe oraz ciecz recyrkulacyjna będą transportowane za pomocą szczelnej instalacji (będą pompowane). Ocieki z miejsc magazynowania surowców będą wprowadzane do procesu jako woda technologiczna. Punkty przeładunkowe zostaną zabezpieczone przed rozlewami poprzez zastosowanie szczelnej powierzchni oraz wpustów i studzienek umożliwiających zawracanie odcieków do procesu technologicznego.

Pkt 10.

Wyjaśniamy, że na potrzeby opracowania Karty informacyjnej przedsięwzięcia przeprowadzono analizę wpływu przedsięwzięcia na cele środowiskowe jednolitych części wód powierzchniowych i podziemnych w następujących etapach:

- I. zidentyfikowanie celu środowiskowego dla jednolitej części wód (JCW),
- II. Identyfikacja oddziaływań mogących mieć wpływ na osiągnięcie celów środowiskowych lub powodujących pogorszenie stanu w rozumieniu Ramowej Dyrektywy Wodnej (RDW).

Ad. I. Cele środowiskowe dla JCWP Obra od zb. Bledzew do ujścia:

- Cel środowiskowy dla JCWP: umiarkowany stan ekologiczny (złagodzone wskaźniki: [IFPL, MIR, EFI+PL/ IBI_PL]; pozostałe wskaźniki - II klasa jakości); zapewnienie drożności cieku dla migracji gatunków o znaczeniu gospodarczym na odcinku cieku głównego Obra w obrębie JCWP (dla węgorza europejskiego);
- stan chemiczny: dla złagodzonych wskaźników [związki tributylocyny(w)] poniżej stanu dobrego, dla pozostałych wskaźników - stan dobry
- Ocena ryzyka nieosiągnięcia celu środowiskowego: zagrożona

Cele środowiskowe dla JCWPd 59:

- Cel: dobry stan chemiczny, dobry stan ilościowy



- Rodzaj presji determinującej stan wód w obrębie JCWPd: brak zidentyfikowanej presji powodującej zagrożenie dla stanu JCWPd (brak czynnika sprawczego)
- Ocena ryzyka nieosiągnięcia celu środowiskowego: niezagrożona

Ad. II. Identyfikacja oddziaływań

W ramach identyfikacji oddziaływań na cele ochrony wód:

1. Ustalono czynniki oddziaływania przedsięwzięcia na elementy jakości wód.

Do najważniejszych potencjalnych czynników oddziaływania inwestycji na stan wód należą:

- ubezpieczenia brzegów,
- ubezpieczenie dna,
- odcinkowo ubezpieczenia brzegów i dna,
- zmiana przekroju poprzecznego (likwidacja przegłębień i wypłyceń),
- zmiana profilu podłużnego,
- zmiana kształtu koryta w planie (zmiana kształtu koryta/ zmiana biegu cieku itp.),
- zmiana struktury dna i brzegów,
- zmiana reżimu hydrologicznego,
- likwidacja nadbrzeżnej i wodnej roślinności,
- likwidacja lub zmniejszenie powierzchni roślinnych pasów brzegowych,
- zmiana niektórych parametrów wód fizykochemicznych płynących poniżej stopnia/zbiornika (np. natlenienie, temperatura),
- erozja wgłębna rzeki poniżej stopnia/zbiornika,
- przerwanie ciągłości morfologicznej,
- przekształcenie odcinka rzeki i doliny rzecznej w ekosystem wód stojących,
- zwiększenie czasu retencji wody,
- wały przeciwpowodziowe - ograniczenie terenów naturalnie okresowo zalewanych.

Planowany zakład nie koliduje z ciekami. W ramach realizacji przedsięwzięcia nie przewiduje się wykonywania prac w obrębie cieków/rowów. W związku z powyższym żadne z wymienionych potencjalnych czynników oddziaływania na stan wód nie dotyczą planowanego przedsięwzięcia.

2. Ustalono, na jakie elementy jakości wód i ich składowe będzie oddziaływała realizacja przedsięwzięcia.

Biorąc pod uwagę skalę oraz charakter planowanej inwestycji przewiduje się, że realizacja planowanego zakładu wpłynie na stopień uszczelnienia powierzchni zlewni przekładając się na



zmniejszenie powierzchni biologicznie czynnej terenu. Jednocześnie należy mieć na względzie, że w ramach realizacji przedsięwzięcia przewiduje się retencjonowanie wód opadowych lub roztopowych w zbiorniku (w zależności od rzeczywistych warunków gruntowo wodnych zaprojektowany zostanie zbiornik szczelny z możliwością przepompowywania nadmiaru wód do zbiornika przeciwpożarowego lub przelewem awaryjnym do ziemi lub zbiornik infiltracyjny, za pośrednictwem którego podczyszczone w osadniku i separatorze wody opadowe lub roztopowe odprowadzane będą do gruntu).

W zakresie

3. Ocena wpływu czynników oddziaływania na poszczególne wskaźniki jakości wód. Elementy oceny stanu wód mogące podlegać oddziaływaniu inwestycji to:

- Elementy biologiczne:
 - Fitoplankton (wskaźnik fitoplanktonowy IFPL)
 - Fitobentos (wskaźnik okrzemkowy IO)
 - Makrofity (makrofitowy indeks rzeczny MIR)
 - Makrobezkręgowce bentosowe (indeks MMI)
 - Ichtiofauna
- Elementy hydromorfologiczne (ilość i dynamika przepływu wód, połączenie z częściami wód podziemnych, ciągłość rzeki, głębokość rzeki i zmienność szerokości, struktura i skład podłoża rzek, struktura strefy nadbrzeżnej);
- Elementy fizykochemiczne (wpływ na te elementy najczęściej wynika z ograniczenia możliwości samooczyszczania wód w wyniku np. prostowania cieku czy też zmiany struktury dna i brzegów; może też wynikać ze zmiany procesów biochemicznych na skutek zmian warunków przepływu);
- Wskaźniki chemiczne charakteryzujące występowanie substancji szczególnie szkodliwych dla środowiska (wpływ na te elementy może wynikać na przykład z bezpośredniego zanieczyszczenia wód w wyniku awarii sprzętu budowlanego).

W ramach realizacji przedsięwzięcia nie przewiduje się wykonywania prac w obrębie cieków/rowów, w związku z czym brak jest możliwości oddziaływania na elementy biologiczne, hydromorfologiczne oraz fizykochemiczne wód powierzchniowych.



W zakresie wskaźników chemicznych charakteryzujących występowanie substancji szczególnie szkodliwych dla środowiska wodnego – biorąc pod uwagę zakładaną szczelność wszystkich elementów instalacji (zbiorników fermentacyjnych, zbiorników magazynowych pofermentu, rurociągów wewnętrznych, zastosowanie szczelnych nawierzchni oraz kanalizacji odcieków oraz zwracania do procesu technologicznego wszelkich zanieczyszczonych substratami wód, nie przewiduje się, aby jakiegokolwiek substancje szczególnie szkodliwe dla środowiska wodnego przedostawały się do środowiska.

Ścieki przemysłowe mogące zawierać substancje szczególnie szkodliwe dla środowiska wodnego będą powstawały jedynie w myjni, która wyposażona będzie w szczelny zbiornik o pojemności do 10 m³. Ścieki przed odprowadzeniem do zbiornika będą podczyszczane w separatorze olejowym, a następnie systematycznie wywożone na oczyszczalnię ścieków przez przewoźników posiadających stosowne uprawnienia w tym zakresie. Wywóz ścieków przemysłowych zawierających substancje szczególnie szkodliwe dla środowiska wodnego będzie odbywał się na podstawie umowy ze spółką wodno-kanalizacyjną/oczyszczalnią ścieków oraz na podstawie odrębnego pozwolenia wodnoprawnego na szczególne korzystanie z wód zgodnie z art. 34 pkt 3) ustawy Prawo wodne.

Zarówno na etapie realizacji przedsięwzięcia, jak i podczas jego eksploatacji, przy zachowaniu środków zapobiegawczych opisanych w Karcie Informacyjnej Przedsięwzięcia, nie przewiduje się wystąpienia czynników oddziaływania inwestycji na poszczególne elementy stanu wód.

Zaplecze budowy i bazy materiałowo-sprzętowe dla planowanego przedsięwzięcia będą znajdować się w obszarze planowanego terenu inwestycji, a ich lokalizacja zostanie ustalona przez kierownika budowy w oparciu o plan BIOZ, ze szczególnym uwzględnieniem bezpieczeństwa ruchu na terenie inwestycji i ograniczenia dostępu do materiałów i sprzętu osobom postronnym.

Zaplecze budowy/bazy materiałowo-sprzętowe zostaną zlokalizowane na terenie uszczelnionym lub zabezpieczonym przed przedostawaniem się substancji ropopochodnych do gruntu lub wód.

Dodatkowo teren w/w obszarów zostanie wyposażony w materiały sorpcyjne umożliwiające szybkie usunięcie ewentualnych wycieków paliw, a w przypadku wycieku tego typu substancji podjęte zostaną natychmiastowe działania w celu usunięcia awarii oraz usunięcie zanieczyszczonego gruntu; zanieczyszczony grunt zostanie przekazany podmiotom uprawnionym do jego transportu i rekultywacji lub unieszkodliwiania.

Tankowanie i naprawy pojazdów i maszyn budowlanych będzie odbywać się poza obszarem przedsięwzięcia na terenie uszczelnionym i zabezpieczonym przed potencjalnym zanieczyszczeniem środowiska gruntowo-wodnego substancjami ropopochodnymi.



Wybór terenu pod inwestycję oraz usytuowanie poszczególnych elementów inwestycji, opierał się na analizie przepuszczalności i budowy geologicznej gruntu, wysokości zwierciadła wód podziemnych oraz odległości od wrażliwych ekosystemów. Inwestycja zlokalizowana jest poza obszarami o płytkim zaleganiu wód podziemnych oraz terenami objętymi ochroną, na obszarze charakteryzującym się występowaniem naturalnej bariery izolacyjnej.

W fazie wyboru lokalizacji inwestycji zastosowano kryteria wyboru terenu:

- Warunki hydrogeologiczne: priorytetem było głębokie zwierciadło wód podziemnych, aby zminimalizować ryzyko bezpośredniego zanieczyszczenia oraz grunty o niskiej przepuszczalności (gliny), które naturalnie chronią warstwy wodonośne.
- Odległość od zasobów wodnych: teren zlokalizowany w bezpiecznej odległości od cieków, zbiorników wodnych oraz ujęć wód podziemnych (strefy ochronne).
- Ukształtowanie terenu i ryzyko powodziowe: wykluczenie obszarów zalewowych, podmokłych oraz terenów o wysokim ryzyku stagnacji wody.
- Podatność na erozję i osuwiska: unikanie terenów niestabilnych, gdzie prace budowlane mogłyby naruszyć strukturę gruntu.
- Zagospodarowanie przestrzenne: preferowanie lokalizacji już przekształconych (np. tereny przemysłowe, obszary planowane do zagospodarowania pod instalacje OZE), w celu minimalizacji wpływu na środowisko naturalne.

Dla ograniczenia czynników oddziaływania, w ramach inwestycji planuje się wykonanie wszelkiego rodzaju uszczelnień uniemożliwiających przenikanie zanieczyszczeń do gleby (np. nieprzepuszczalne nawierzchnie), odrębna kanalizacja odcieków z terenów narażonych na przedostawanie się substancji organicznych (np. z surowców stanowiących substraty do procesu produkcyjnego) oraz systemy podczyszczania wód opadowych (dotyczy obszaru drogi dojazdowej, parkingu).

Przed rozpoczęciem realizacji inwestycji zostanie przeprowadzone rozpoznanie terenu pod względem warunków wodno-gruntowych. Na obecnym etapie nie przewiduje się konieczności wykonywania odwodnień wykopów, niemniej jednak w sytuacji, gdy badania terenowe wskażą na taką konieczność, dopuszcza się wykonanie tymczasowych odwodnień na czas budowy. Wybór technologii będzie oparty na analizie warunków gruntowych z dostosowaniem do specyficznych warunków geotechnicznych i hydrologicznych.

Przewidywana głębokość prowadzonych prac wykopowych wyniesie do 5,0 m p.p.t. dla zbiorników wstępnych. Dla zbiorników fermentacyjnych i magazynujących nawozy pofermentacyjne szacuje się zakorzenienie (poniżej poziomu terenu) na od ok. 0,9 m do ok. 3 m.



Na obszarze inwestycji głębokość do pierwszego poziomu wodonośnego wynosi powyżej 5 m. Woda gruntowa w miejscach wykopów może pojawić się jedynie miejscowo. W przypadku konieczności wykonania odwodnienia inwestor uzyska stosowne pozwolenie wodnoprawne/dokona zgłoszenia wodnoprawnego. Z uwagi na usytuowanie inwestycji w wewnętrznym obszarze nieruchomości o znacznej powierzchni, nie przewiduje się, aby zasięg oddziaływania ewentualnych odwodnień wykraczał poza granice nieruchomości objętej planowaną inwestycją. Wody z odwodnienia wykopów zostaną odprowadzone po wcześniejszym ich oczyszczeniu z zawiesiny do najbliższego rowu/cieku lub na pozostały teren biologicznie czynny.

W zakresie zasilania zakładu w wodę, po rozpoznaniu możliwości przyłączenia projektowanej inwestycji do gminnej sieci wodociągowej, Wnioskodawca podjął decyzję o rezygnacji z budowy nowego ujęcia wód podziemnych. W związku z powyższym brak jest czynnika oddziaływania na jednolite części wód podziemnych związanego z poborem wód.

Zarówno na etapie realizacji, jak i eksploatacji inwestycji zalecone będzie monitorowanie i dokumentowanie ilości zużywanej wody. Mając na względzie racjonalne gospodarowanie zasobami wodnymi, jak również minimalizację kosztów, przeanalizowana zostanie możliwość wdrożenia różnych strategii oszczędzania wody, np. zastosowanie systemów gromadzenia wody deszczowej oraz regenerację wody używanej w procesach budowlanych.

Biorąc pod uwagę opisane wyżej informacje nie przewiduje się wystąpienia czynników mogących mieć wpływ na osiągnięcie celów środowiskowych lub powodujących pogorszenie stanu JCWP oraz JCWPd w rozumieniu Ramowej Dyrektywy Wodnej.

Nie została wykazana możliwość pogorszenia stanu ekologicznego lub potencjału ekologicznego JCWP ani JCWPd.

Nie stwierdzono zagrożenia nieosiągnięcia dobrego stanu / dobrego potencjału ekologicznego.

Z poważaniem,

Mariusz Adamczewski
(Prezes Zarządu)

Michał Pryca
(Członek Zarządu)

