

Zielona Góra, dnia 6 grudnia 2021r.

DŚ.II.7222.26.2021

D E C Y Z J A

Na podstawie art.155 ustawy *Kodeks postępowania administracyjnego* z dnia 14 czerwca 1960r. (Dz.U. z 2021r. poz. 735 ze zm.) oraz art. 214 ust.3, art.378 ust.2a ustawy *Prawo ochrony środowiska* z dnia 27 kwietnia 2001 r. (Dz.U. z 2021r. poz. 1973 ze zm.),

- na wniosek z dnia 15 lutego 2021r. wraz z uzupełnieniami przedłożony przez prowadzącego instalację Celowy Związek Gmin CZG-12 z siedzibą w Długoszynie

o r z e k a m

- I. Zmieniam decyzję Marszałka Województwa Lubuskiego z dnia 24 czerwca 2015r. znak: DW.II.7222.13.2015, zmienioną decyzjami z dnia 27 kwietnia 2016r. znak: DW.II.7222.47.2016, z dnia 19 września 2016r. znak: DW.II.7222.21.2016, z dnia 10 lipca 2017r. znak: DŚ.II.7222.60.2017 z dnia 15 czerwca 2018r. znak: DŚ.II.7222.56.2018 oraz z dnia 10 czerwca 2020r. znak: DŚ.II.7222.84.2019 - udzielającą pozwolenia zintegrowanego na eksploatację instalacji:
- do składowania odpadów, o zdolności przyjmowania ponad 10 ton odpadów na dobę lub o całkowitej pojemności ponad 25.000 ton, z wyjątkiem składowisk odpadów obojętnych lub obiektów unieszkodliwiania odpadów wydobywczych oraz
 - dla odpadów innych niż niebezpieczne z wyłączeniem działań realizowanych podczas oczyszczania ścieków komunalnych - do unieszkodliwiania o zdolności przetwarzania ponad 50 ton na dobę z wykorzystaniem obróbki biologicznej, zlokalizowanych na terenie Zakładu Unieszkodliwiania Odpadów Komunalnych w Długoszynie, w następujący sposób:

1. Punkt 3.2. określający charakterystykę instalacji do składowania odpadów, o zdolności przyjmowania ponad 10 ton odpadów na dobę lub o całkowitej pojemności ponad 25 000 ton otrzymuje brzmienie:

3.2. Charakterystyka instalacji do składowania odpadów, o zdolności przyjmowania ponad 10 ton odpadów na dobę lub o całkowitej pojemności ponad 25 000 ton

Składowisko odpadów innych niż niebezpieczne i obojętne składa się z trzech kwater 1A, 1B i 1C. Kwatera 1A posiada decyzję na zamknięcie, proces jej rekultywacji został zakończony, kwatera jest w fazie poeksploatacyjnej. Obecnie eksploatowana jest kwatera 1B, kwatera 1C jest kwaterą nowo wybudowaną:

- całkowita łączna pojemność kwater 1B i 1C- 532 000 m³
- ilość odpadów przyjmowana do unieszkodliwiania:
 - średnio dobowo 231 Mg
 - średnia roczna 60 000 Mg
- czas pracy instalacji - przyjmowanie odpadów na składowisku odbywa się w godzinach od 6⁰⁰ do 22⁰⁰ od poniedziałku do piątku, w uzasadnionych przypadkach także w innych godzinach oraz w soboty i niedziele.
- składowisko wyposażone jest w system ważenia (waga najazdowa 60 Mg), waga sprzężona jest z komputerem znajdującym się w pomieszczeniu wagowym,
- na wyjeździe z zakładu umiejscowiony jest brodzik dezynfekcyjny wypełniony 5% roztworem wapna chlorowanego.

3.2.1. Parametry techniczne kwatery 1B

Kwatera 1B ma wymiar w obrębie wewnętrznym skarp 160,00 x 67,20 m. Skarpy wewnętrzne obwałowania kwatery 1B mają pochylenie 1:3, natomiast skarpy zewnętrzne pochylenie 1:2. Szerokość korony obwałowania równa jest 2,5- 3,5 m. Górny poziom składowania odpadów na kwaterze 1B będzie znajdował się na rzędnej 141,00 m n.p.m. Pojemność kwatery 1B wynosi 276 000 m³. Wjazd na kwaterę znajduje się od strony północnej poprzez wykonane obniżenie obwałowania.

Droga wjazdowa na wierzcholinie kwatery 1B docelowo pełnić będzie funkcję drogi dojazdowej do wierzcholiny kwatery 1C.

Sposób uszczelnienia

Na kwaterze 1B zastosowano podwójne uszczelnienie dna i skarp składowiska. Dno i skarpy uszczelniono poprzez budowę sztucznej bariery geologicznej w postaci gruntu o współczynniku filtracji 1×10^{-9} m/s i miąższości 0,5 m. Dodatkowo dno uszczelniono za pomocą folii gładkiej o gr. 2 mm. Na skarpach zastosowano natomiast folię karbowaną PEHD o gr. 2 mm.

Drenaż podfoliowy

Drenaż podfoliowy odwadnia teren pod dnem składowiska oraz zabezpiecza warstwy uszczelnienia przed przedostawaniem się w strefę podfoliową wody gruntowej. W wykopie o szerokości 105 cm umieszczono na podsypce ze żwiru grubości 10 cm, rurociąg drenarski z rur PEHD o średnicy \varnothing 225, przysypany następnie warstwą żwiru o granulacji 16/32. Rurociąg jest ułożony ze spadkiem 1% w kierunku wschodnim niecki składowiska. Po ułożeniu rurociągów drenażu podfoliowego całą powierzchnię niecki pokryto 50 cm warstwą gruntu nieprzepuszczalnego. Na tej warstwie ułożono 10 cm warstwę ochronną z piasku. Na warstwie piasku ułożono geomembranę PEHD gr. 2 mm. W celu zabezpieczenia geomembrany PEHD przed uszkodzeniem mechanicznym, całą powierzchnia geomembrany pokryta została geowłókniną ochronną o gramaturze 400 g/m². Drenaż podfoliowy kwatery 1A został przedłużony w obręb kwatery 1B.

W celu kontroli stanu szczelności kwatery 1A i 1B składowiska funkcjonuje system 3 otworów piezometrycznych:

- piezometr M₁ – na kierunku napływu wód podziemnych, w bezpośrednim sąsiedztwie kwatery 1B,
- piezometry M₂ i M₃ – na kierunku spływu wód podziemnych, w bezpośrednim sąsiedztwie kwatery 1A,

oraz system:

- studnia kopana P5 - na kierunku napływu wód podziemnych, w bezpośrednim sąsiedztwie kwatery 1B,
- studzienki D1 – D4 – na końcówkach drenów podfoliowych przy kwaterze 1A.

Drenaż główny i odwodnienie kwater

Wody opadowe infiltrujące w głąb złoża odpadów ujmowane są poprzez drenaż odcieków. Zaprojektowany system drenaży składa się z ułożonego przy wschodniej skarpie zbieracza o średnicy 200 mm i prostopadle do niego połączonych sączków o średnicy 150 mm. Drenaż wykonany został z rur HDPE dwuściennych i perforowanych na całym obwodzie. Końcowe odcinki drenażu wyprowadzone zostały na skarpy wewnętrzne kwatery do poziomu korony obwałowań, które zakończone są kominkami rewizyjnymi. Kominki wykorzystywane mogą być do ciśnieniowego czyszczenia drenażu. Sączki i zbieracz ułożone zostały w obsypce filtracyjnej ze żwiru o granulacji 8/16 mm i 16/32 mm. Rurociągi ułożone są ze spadkiem 1% w kierunku wschodnim. Poprzeczny spadek dna do drenażu wynosi 1 % i 2%. Odległość między dwoma sąsiednimi drenami wynosi ok. 40 cm. Ocieki z rurociągów drenarskich włączone do wschodniego zbieracza skierowane zostały do pompowni, której zadaniem jest przetłoczenie odcieków do zbiornika bezodpływowego o pojemności czynnej 255 m³.

Kwata 1B wyposażona jest w system drenażu skarp wewnętrznych obwałowań w postaci:

- sączków w postaci PEHD dwuściennych perforowanych na całym obwodzie, zakończonych na koronie obwałowań kominkami rewizyjnymi,
- warstwy drenażowej z materiału żwirowo- piaszczystego tzw. drenaż płytowy.

Rów opaskowy

Dla zapewnienia odbioru wód opadowych z powierzchni składowiska (po jego zamknięciu) oraz dla ochrony wałów kwatery składowania przed spływem wód deszczowych zastosowano rów opaskowy. Rów ułożony jest z żelbetonowych korytek krakowskich z żebrowaniem o spadku w granicach 0,5- 1,0 %. Rów opaskowy odprowadza wody opadowe z terenu kwatery 1B oraz z okolicznych terenów przyległych do zbiornika ewaporacyjnego.

Odgazowanie składowiska

Ujmowanie biogazu z kwatery 1B odbywa się przy pomocy sukcesywnie rozbudowywanego, w miarę wypełniania kwatery, systemu rurociągów drenarskich (odgazowanie kroczące). System składa się z następujących elementów: rur perforowanych drenarskich PVC DN 50, ułożonych ze spadkiem ok. 0,5%, studzienek odgazowujących (6 sztuk) oraz kolektorów zbiorczych opaskowych

PE Ø 110. Studzienki odgazowujące na kwaterze 1B są wykonane z rur PEHD perforowanych o średnicy DN 500 mm i wysokości $h=1,5$ m wypełnione żwirem płukany, frakcjonowanym 16-32. Perforację studni stanowią otwory o średnicy 7,5-12,5 mm w ilości 175 szt./m² powierzchni studni (obwodu studni). Na zewnątrz studni, do wysokości 0,75 m, przewidziano wykonanie osypki ze żwiru 16-32 mm stabilizującą konstrukcję studni i stanowiącą zarazem warstwę filtracyjną i odgazowującą. Studzienki odgazowujące wznoszone będą sukcesywnie wraz ze wzrostem poziomu składowania odpadów. Gaz składowiskowy jest odprowadzany ze studzienek do rurociągu zbiorczego i kierowany do instalacji unieszkodliwiania gazu składowiskowego, gdzie jest oczyszczany i spalany w pochodni lub kotle gazowym.

3.2.2. Parametry techniczne kwatery 1C

Parametry kwatery 1C:

- powierzchnia kwatery w dnie 1,80 ha,
- pojemność kwatery 363 990 Mg tj. 256 000 m³,
- maksymalna rzędna deponowania odpadów 141,00 m n.p.m.,
- rzędna dna kwatery 122,88- 124,55 m n.p.m.

Warstwy konstrukcyjne i uszczelnienie kwatery 1C

Dno oraz skarpy kwatery zostały zabezpieczone poprzez zastosowanie wielostopniowego systemu uszczelnienia. Pierwszym stopniem uszczelnienia jest warstwa mineralna o miąższości 0,5 m, która posiada współczynnik filtracji $k \leq 1 \times 10^{-9}$ m/s. Drugim zabezpieczeniem jest folia PEHD gr. 2,0 mm gładka w dnie oraz obustronnie fakturowana na skarpach. Folia została zabezpieczona geowłókniną ochronną. W dnie kwatery, w odległości ok. 2,0 m od krawędzi skarpy, ułożono folię fakturowaną. Uszczelnienie kwatery 1C tj. sztuczna bariera geologiczna o miąższości 0,5 m i współczynniku filtracji $k \leq 1 \times 10^{-9}$ m/s oraz uszczelnienie syntetyczne – geomembrana, zostały połączone z uszczelnieniem kwatery 1A i 1B. Pozwala to na docelowe połączenia brył kwatery 1A, 1B i 1C w jedną bryłę odpadów. Na ww. warstwach uszczelnienia ułożono warstwę drenażowo-ochronną o miąższości 0,5 m z materiału o współczynniku filtracji $k > 1 \times 10^{-4}$ m/s, stanowiącą część drenażu odcieków kwatery.

Drenaż podfoliowy kwatery 1C

Pod warstwą sztucznej bariery geologicznej ułożony został drenaż podfoliowy z rur PEHD o średnicy \varnothing 200 mm, perforowany na całym obwodzie. Przewody ułożono w obsypce filtracyjnej w postaci żwiru w wykopie o głębokości 0,5 m i szerokości dna 0,5 m. Drenaż podfoliowy zakończony został studnią poza obrysem kwatery. Studnia z prefabrykatów betonowych o średnicy \varnothing 1200 mm.

Drenaż odcieków kwatery 1C

System drenaży składa się ze zbieracza DN 200 mm i podłączonych do niego sączków DN 160 mm. Sączki wykonano z rur dwuciennych perforowanych na całym obwodzie. Przewody umieszczone są w warstwie drenażowo-ochronnej o miąższości 0,5 m z materiału o współczynniku filtracji $k > 1 \times 10^{-4}$ m/s, stanowiącej część drenażu odcieków kwatery.

Zbieracz odcieków jest perforowany – tylko w niecce kwatery. W miejscach przejścia rurociągu przez nasyp, zastosowane zostały przewody pełne. Sączki odcieków ułożone są ze spadkiem w kierunku wschodnim. Zbieracz odcieków, do którego podłączone są sączki, znajduje się poza skarpami kwatery. Zbieracz odprowadzany jest do przepompowni P1, która odprowadza odciek do zbiornika na odcieki. Odcieki ze zbiornika są systematycznie wywożone z wykorzystaniem taboru asenizacyjnego do zewnętrznej oczyszczalni ścieków.

Zbiornik odcieków kwatery 1C

Wody odciekowe z kwatery 1C kierowane są do szczelnego zbiornika na odcieki składowiskowe o pojemności około 1000 m³.

Skarpy oraz dno zbiornika zostały uszczelnione geomembraną. Na dnie oraz skarpach ułożone są płyty ażurowe. Zbiornik jest ogrodzony. Nadmiar odcieków ze zbiornika na odcieki z kwatery 1 C jest systematycznie wywożony do oczyszczalni ścieków.

Rów opaskowy

Dla zapewnienia odbioru wód opadowych z terenów sąsiednich w stosunku do kwatery 1C zastosowano rów opaskowy, wykonany jako szczelny. Wody ujmowane

przez rów opaskowy kwatery 1C wprowadzane są do rowu opaskowego kwatery 1A i 1B, który odprowadza wody poprzez separator do dwóch zbiorników wód opadowych.

Odgazowanie kwatery 1C

Na kwaterze 1C wykonano system odgazowujący, polegający na budowie nowych, sześciu studni odgazowujących, które docelowo po osiągnięciu odpowiedniej miąższości odpadów, zostaną wpięte do systemu czynnego odgazowania składowiska odpadów. Studnie odgazowujące są wykonane z rur PEHD perforowanych o średnicy DN 160 mm umieszczonych w obsypce żwirowej 16/32 mm o średnicy DN 400 mm. Studzienki są podnoszone systematycznie wraz ze wzrostem poziomu składowania odpadów.”

2. W punkcie 3.4.9. określającym drogi i place manewrowe dodaje się zapis:

- Droga technologiczna/pożarowa wzdłuż kwatery 1C o nawierzchni utwardzonej, szerokości około 4,00 m. Spadek poprzeczny drogi ukształtowany do rowu opaskowego. Droga technologiczna zakończona placem manewrowym o wymiarach 20x20 m.

3. W punkcie 5 określającym warunki prowadzenia działalności w zakresie unieszkodliwiania odpadów opis procesu D5 otrzymuje brzmienie:

1. D5 - składowanie na składowisku w sposób celowo zaprojektowany (np. umieszczanie w uszczelnionych oddzielnych komorach, przykrytych i izolowanych od siebie wzajemnie i od środowiska itd.). Składowanie odpadów odbywa się z zachowaniem kryteriów oraz procedur dopuszczania odpadów do składowania na składowisku danego typu. Składowanie odpadów prowadzone jest w sposób nieselektywny kolejno na kwaterze 1B i 1C.

4. Punkt 6.4. określający rodzaje i ilości odpadów dopuszczonych do odzysku- zastosowanych do wykonania okrywy rekultywacyjnej (biologicznej) na kwaterze 1A otrzymuje brzmienie:

6.4. Rodzaje i ilości odpadów dopuszczonych do odzysku- zastosowanych do wykonania okrywy rekultywacyjnej (biologicznej):

Lp.	Kody Odpadów	Rodzaje odpadów	Proces odzysku	Ilość [Mg/rok]
1.	17 05 04	Gleba i ziemia, w tym kamienie, inne niż wymienione w 17 05 03	R5	13 585
2	19 05 03	Kompost nieodpowiadający wymaganiom (nienadający się do wykorzystania)	R3	21 000
3	19 08 05	Ustabilizowane komunalne osady ściekowe	R3	140
4	20 02 02	Gleba i ziemia, w tym kamienie	R5	13 585
Maksymalna łączna ilość odpadów nie przekroczy:				21 000

5. Punkt 8.3.2. charakteryzujący ilość, stan i skład ścieków przemysłowych, otrzymuje brzmienie:

8.3.2. Ilość, stan i skład ścieków przemysłowych

W związku z eksploatacją instalacji powstają ścieki w łącznej ilości $Q_{\text{roczne}} = 10\,912 \text{ m}^3/\text{rok}$, w tym:

- Wody odciekowe, w ilości $Q_{\text{roczne}} = 1\,150 \text{ m}^3/\text{rok}$, pochodzące z kwater 1A i 1B składowiska, zbierane przez system drenażu, a także odcieki z kontenerów i płyty dojrzewania kompostowni kontenerowej, w ilości $Q_{\text{roczne}} = 1\,500 \text{ m}^3/\text{rok}$, kierowane są do zbiornika na odcieki o pojemności 255 m^3 , skąd transportowane będą do oczyszczalni ścieków.
- Wody odciekowe w ilości $Q_{\text{roczne}} = 5\,325 \text{ m}^3/\text{rok}$, pochodzące z kwatery 1C, kierowane są grawitacyjnie do przepompowni, której zadaniem jest tłoczenie ich do otwartego, ziemnego zbiornika odcieków o pojemności czynnej 1000 m^3 . Nadmiar ścieków ze zbiornika za pomocą taboru asenizacyjnego kierowany jest do zewnętrznej oczyszczalni ścieków.

- Ścieki z higienizacji części mechanicznej instalacji mechaniczno – biologicznego przetwarzania odpadów, w ilości $Q_{\text{roczne}} = 25 \text{ m}^3/\text{rok}$, kierowane są do dwóch bezodpływowych zbiorników o pojemności 6 m^3 każdy, zlokalizowanych w obszarze hali sortowni, skąd transportowane będą przy pomocy wozu asenizacyjnego do zbiornika na wody odciekowe, a w dalszej kolejności przekazane zostaną do oczyszczalni ścieków,
- Ścieki z części biologicznej instalacji mechaniczno – biologicznego przetwarzania odpadów (bioreaktorów, placu dojrzewania, biofiltra oraz skropliny z systemu wentylacyjnego), w ilości $Q_{\text{roczne}} = 2\,602 \text{ m}^3/\text{rok}$, kierowane są do szczelnego zbiornika technologicznego o pojemności użytkowej ok. 600 m^3 . Nadmiar ścieków ze zbiornika transportowany będzie do oczyszczalni ścieków, bądź wykorzystywany do nawadniania przyzmu materiału na placu dojrzewania,
- Ścieki z myjni płytowej, w ilości $Q_{\text{roczne}} = 300 \text{ m}^3/\text{rok}$, odprowadzane są do zewnętrznej sieci kanalizacyjnej,
- Ścieki z brodzika dezynfekcyjnego, w ilości $Q_{\text{roczne}} = 10 \text{ m}^3/\text{rok}$, za pomocą wozu asenizacyjnego przepompowane zostaną do zbiornika na wody odciekowe, a w dalszej kolejności przekazane zostaną do oczyszczalni ścieków.

Stan i skład ścieków:

Lp.	Nazwa wskaźnika	Jednostka miary	Wartość dopuszczalna	
			średnio dobowo	średnia miesięczna
1.	Kadm (Cd)	mg Cd/l	0,4	0,2
2.	Rtęć (Hg)	mg Hg/l	0,06	0,03
Lp.	Nazwa wskaźnika	Jednostka miary	Wartość dopuszczalna	
1.	Miedź (Cu)	mg Cu/l	0,5	
2.	Ołów (Pb)	mg Pb/l	0,5	
3.	Cynk (Zn)	mg Zn/l	2,0	
4.	Chrom (VI)	mg Cr ⁺⁶ /l	0,2	
5.	Fosfor ogólny	mg P/l	15	
6.	Azot amonowy	mg N _{NH4} /l	200	
7.	Azot azotynowy	mg N _{NO3} /l	10	
8.	Odczyn pH	-	5,3 ÷ 9,0	

6. Punkt 8.3.3 określający ilość, stan i skład ścieków przemysłowych, które nie są wprowadzane do wód lub do ziemi – obowiązuje od dnia 18 sierpnia 2022 r. otrzymuje brzmienie:

8.3.3. Ilość, stan i skład ścieków przemysłowych, które nie są wprowadzane do wód lub do ziemi – obowiązuje od dnia 18 sierpnia 2022r.

W związku z eksploatacją instalacji powstają ścieki o łącznej $Q_{\text{roczne}} = 10\,912 \text{ m}^3/\text{rok}$, w tym:

A) Ścieki przemysłowe powstające w ramach działalności Zakładu nieobjęte konkluzjami dotyczącymi najlepszych dostępnych technik (BAT):

- Wody odciekowe, w ilości $Q_{\text{roczne}} = 1\,150 \text{ m}^3/\text{rok}$, pochodzące z kwater 1A i 1B składowiska, zbierane przez system drenażu, a także odcieki z kontenerów i płyty dojrzewania kompostowni kontenerowej, w ilości $Q_{\text{roczne}} = 1\,500 \text{ m}^3/\text{rok}$, kierowane są do zbiornika na odcieki o pojemności 255 m^3 , skąd transportowane będą do oczyszczalni ścieków.
- Wody odciekowe w ilości $Q_{\text{roczne}} = 5\,325 \text{ m}^3/\text{rok}$, pochodzące z kwatery 1C, kierowane są grawitacyjnie do przepompowni, której zadaniem jest tłoczenie ich do otwartego, ziemnego zbiornika odcieków o pojemności czynnej 1000 m^3 . Nadmiar ścieków ze zbiornika za pomocą taboru asenizacyjnego kierowany jest do zewnętrznej oczyszczalni ścieków.
- Ścieki z myjni płytowej, w ilości $Q_{\text{roczne}} = 300 \text{ m}^3/\text{rok}$, odprowadzane są do zewnętrznej sieci kanalizacyjnej,
- Ścieki z brodzika dezynfekcyjnego, w ilości $Q_{\text{roczne}} = 10 \text{ m}^3/\text{rok}$, za pomocą wozu asenizacyjnego przepompowane zostaną do zbiornika na wody odciekowe, a w dalszej kolejności przekazane zostaną do oczyszczalni ścieków.

Stan i skład ścieków – dla zbiorników na odcieki o pojemności 255 m^3 i 1000 m^3

LP.	Nazwa wskaźnika	Jednostka miary	Dopuszczalne wartości wskaźników zanieczyszczeń	
1.	Kadm (Cd)	mg Cd/l	0,4	0,2
2.	Rtęć (Hg)	mg Hg/l	0,06	0,03
Lp.	Nazwa wskaźnika	Jednostka miary	Dopuszczalne wartości wskaźników zanieczyszczeń	
3.	Miedź (Cu)	mg Cu/l	0,5	

4.	Ołów (Pb)	mg Pb/l	0,5
5.	Cynk (Zn)	mg Zn/l	2,0
6.	Chrom (VI)	mg Cr ⁺⁶ /l	0,2
7.	Fosfor ogólny	mg P/l	15
8.	Azot amonowy	mg N _{NH4} /l	200
9.	Azot azotynowy	Mg N _{NO3} /l	10
10.	Odczyn pH	-	5,3-9,0

Pozostała część treści w punkcie (ppkt B) pozostaje bez zmian.

B) Strumienie ścieków przemysłowych powstających w ramach działalności Zakładu objętych konkluzjami dotyczącymi najlepszych dostępnych technik (BAT):

Strumień 1- ścieki z części biologicznej instalacji mechaniczno-biologicznego przetwarzania odpadów

Ścieki przemysłowe z części biologicznej instalacji mechaniczno-biologicznego przetwarzania odpadów kierowane są do szczelnego zbiornika o pojemności 600 m³. Część ścieków z tego zbiornika może być recykulowana i wykorzystana do nawadniania odpadów na placu dojrzwania (II faza procesu stabilizacji tlenowej). W dalszej kolejności odcieki przekazane zostaną do oczyszczalni ścieków.

a) Ilość ścieków przemysłowych

$$Q_{\text{roczne}} = 2\ 602\text{m}^3/\text{rok}$$

b) Stan i skład ścieków

Substancja/parametr	BAT-AEL
Arsen (wyrażony jako As)	0,05 mg/l
Kadm (wyrażony jako Cd)	0,05 mg/l
Chrom (wyrażony jako Cr)	0,15 mg/l
Miedź (wyrażona jako Cu)	0,5 mg/l
Ołów (wyrażony jako Pb)	0,1 mg/l
Nikiel (wyrażony jako Ni)	0,5 mg/l
Rtęć (wyrażona jako Hg)	5 µg/l
Cynk (wyrażony jako Zn)	1 mg/l
PFOA	brak dostępnej normy EN *
PFOS	brak dostępnej normy EN *

* - Jeżeli normy EN są niedostępne, w ramach BAT należy stosować normy ISO, normy krajowe lub inne międzynarodowe normy zapewniające uzyskanie danych o równoważnej jakości naukowej.

o środowiskowych uwarunkowaniach wydaną przez Burmistrza Sulęcina dnia 27 maja 2021r. znak: GKM.6220.11.2020.

Wnioskodawca przy piśmie z dnia 25 lutego 2021r. przedłożył opinię Rzeczoznawcy ds. zabezpieczeń przeciwpożarowych mgr inż. Mariusza Plak potwierdzającą, że budowa nowej kwatery nie spowoduje konieczności zmian sposobu zabezpieczenia przeciwpożarowego zakładu. W operacie przeciwpożarowym wykonanym w listopadzie 2019r. uwzględniono budowę nowej kwatery wraz z drogami pożarowymi oraz zaopatrzeniem w wodę do celów p.poż.

Działając na podstawie art. 41 ust. 6a ustawy z dnia 14 grudnia 2012r. *o odpadach* (Dz.U. z 2020r. poz. 797 ze zm.), pismem z dnia 23 lutego 2021r. zwrócono się do Burmistrza Sulęcina o wydanie stosownej opinii. Z uwagi na niewydanie opinii w ustawowo przyjętym terminie, w myśl art. 41 ust.6b ww. ustawy *o odpadach* przyjęto, iż wydano opinię pozytywną. Ponieważ prowadzący instalację rozszerzył zakres planowanych zmian, pismem z dnia 9 września 2021r. ponownie zwrócono się do Burmistrza Sulęcina o wydanie stosownej opinii. Z uwagi na niewydanie opinii w ustawowo przyjętym terminie, w myśl art. 41 ust.6b ww. ustawy *o odpadach* przyjęto, iż wydano opinię pozytywną.

Zgodnie z art. 41a ustawy *o odpadach* pismem z dnia 2 lutego 2021r. zwrócono się do Wojewódzkiego Inspektora Ochrony Środowiska w Zielonej Górze o przeprowadzenie kontroli instalacji do przetwarzania odpadów i wydanie postanowienia w przedmiocie spełnienia wymagań określonych w przepisach ochrony środowiska odpadów. Biorąc pod uwagę rozbudowę kwatery 1B pismem z dnia września 2020r. ponownie zwrócono się do Wojewódzkiego Inspektora Ochrony Środowiska w Zielonej Górze o przeprowadzenie kontroli z uwzględnieniem wprowadzonych zmian. W toku postępowania Wojewódzki Inspektor Ochrony Środowiska w Zielonej Górze wydał stosowne postanowienia:

- postanowienie z dnia 5 listopada 2021r. znak: DI.7023.416.2021.MN-stwierdzające spełnianie wymagań określonych w przepisach ochrony środowiska w stosunku do nowo budowanej kwatery 1C sektor północny oraz
- postanowienie z dnia 19 listopada 2021r. znak: DI.7023.416.2021.MN-stwierdzające spełnianie wymagań określonych w przepisach ochrony środowiska

w stosunku do rozbudowy kwatery 1B polegającej na podniesieniu rzędnych składowania odpadów.

Rozbudowa składowiska odpadów o nową kwaterę spowodowała konieczność zmiany zapisów decyzji w zakresie gospodarki ściekowej. Nowa kwatera 1C posiada odrębny system odprowadzenia wód odciekowych. Z otwartego, ziemnego zbiornika na odcieki o pojemności 1000m³ nadmiar ścieków będzie kierowany za pomocą wozów asenizacyjnych do zewnętrznej oczyszczalni ścieków. Warunki odprowadzenia ścieków przemysłowych generowanych przez instalacje uregulowane zostały w sektorowych pozwoleniach wodnoprawnych. W związku z powyższym zgodnie z art. 211 ust.6 pkt 7 ustawy *Prawo ochrony środowiska* w niniejszej decyzji określono ilość, stan i skład ścieków przemysłowych.

Na podstawie przedłożonych dokumentów stwierdzono, iż instalacja spełnia wymagania niezbędne do zmiany pozwolenia zintegrowanego, a jej eksploatacja prowadzona zgodnie z określonymi w niniejszym pozwoleniu warunkami, zapewnia dotrzymanie obwarowanych prawem parametrów środowiska, wobec czego orzeczono jak w sentencji.

Pouczenie

Od niniejszej decyzji służy odwołanie do właściwego w sprawach ministra za pośrednictwem Marszałka Województwa Lubuskiego w terminie 14 dni od dnia doręczenia decyzji. Odwołanie należy składać w dwóch egzemplarzach.

Zgodnie z art. 127a ustawy – *Kodeks postępowania administracyjnego* w trakcie biegu terminu do wniesienia odwołania strona może zrzec się prawa do wniesienia odwołania wobec organu administracji publicznej, który wydał decyzję. Z dniem doręczenia organowi administracji publicznej oświadczenia o zrzeczeniu się prawa do wniesienia odwołania przez ostatnią ze stron postępowania, decyzja staje się ostateczna i prawomocna.

Zgodnie z art. 130 § 4 ustawy – *Kodeks postępowania administracyjnego* decyzja podlega wykonaniu przed upływem terminu do wniesienia odwołania, jeżeli

jest zgodna z żądaniem wszystkich stron lub jeżeli wszystkie strony zrzekły się prawa do wniesienia odwołania.

Jednocześnie poucza się, że zgodnie z art. 136 § 1 ustawy – *Kodeks postępowania administracyjnego* organ odwoławczy może przeprowadzić na żądanie strony lub z urzędu dodatkowe postępowanie w celu uzupełnienia dowodów i materiałów w sprawie albo zlecić przeprowadzenie tego postępowania organowi, który wydał decyzję.

Zgodnie z § 2 art. 136 ustawy – *Kodeks postępowania administracyjnego* jeżeli decyzja została wydana z naruszeniem przepisów postępowania, a konieczny do wyjaśnienia zakres sprawy ma istotny wpływ na jej rozstrzygnięcie, na zgodny wniosek wszystkich stron zawarty w odwołaniu, organ odwoławczy przeprowadza postępowanie wyjaśniające w zakresie niezbędnym do rozstrzygnięcia sprawy. Jeżeli przyczyni się to do przyspieszenia postępowania, organ odwoławczy może zlecić przeprowadzenie określonych czynności postępowania wyjaśniającego organowi, który wydał decyzję.

Zgodnie z § 3 art. 136 ustawy – *Kodeks postępowania administracyjnego* przepis ww. § 2 stosuje się także w przypadku, gdy jedna ze stron zawarła w odwołaniu wniosek o przeprowadzenie przez organ odwoławczy postępowania wyjaśniającego w zakresie niezbędnym do rozstrzygnięcia sprawy, a pozostałe strony wyraziły na to zgodę w terminie czternastu dni od dnia doręczenia im zawiadomienia o wniesieniu odwołania, zawierającego wniosek o przeprowadzenie przez organ odwoławczy postępowania wyjaśniającego w zakresie niezbędnym do rozstrzygnięcia sprawy. Przepisów § 2 i 3 nie stosuje się, jeżeli przeprowadzenie przez organ odwoławczy postępowania wyjaśniającego w zakresie niezbędnym do rozstrzygnięcia sprawy byłoby nadmiernie utrudnione.



Otrzymują:

1. Celowy Związek Gmin CZG-12
Długoszyn 80, 69-200 Sulęcín
2. Minister Klimatu i Środowiska w Warszawie
ul. Wawelska 52/54, 00-922 Warszawa
3. Wojewódzki Inspektorat Ochrony Środowiska w Zielonej Górze
ul. Siemiradzkiego 19, 65-231 Zielona Góra
4. 3x aa.

