

## **Zawartość opracowania**

I . Opis techniczny str. 1 - 11

II. Rysunki .

1. Sytuacja oczyszczalni ścieków 1 : 500.

III. Załączniki .

## SPIS TREŚCI

do Planu Zagospodarowania Terenu dla inwestycji  
Rozbudowa i przebudowa oczyszczalni ścieków w Pęczniewie

### OPIS

- I. Część ogólna
- II. Podstawa opracowania
- III. Plan zagospodarowania terenu
  1. Przedmiot inwestycji
  2. Istniejące zagospodarowanie terenu
  3. Projektowane zagospodarowanie terenu
  4. Budowa geologiczna i warunki gruntowo-wodne
  5. Bilans terenu
  6. Ochrona ppoż.
  7. Wpływ oczyszczalni na środowisko naturalne.
  8. Dane informujące, czy działka jest wpisana do rejestru zabytków oraz czy podlega ochronie na podstawie ustaleń miejscowego planu zagospodarowania terenu
  9. Dane określające wpływ eksploatacji górniczej na działkę
  10. Istniejące i przewidywane zagrożenia dla środowiska oraz higieny i zdrowia użytkowników projektowanych obiektów budowlanych i ich otoczenia.

### CZĘŚĆ GRAFICZNA

Nr rys.	Rysunek	Skala
PZT-1	Plan Zagospodarowania Terenu	1:250

## **OPIS TECHNICZNY**

do Planu Zagospodarowania Terenu dla inwestycji  
Rozbudowa i przebudowa istniejącej oczyszczalni ścieków w  
m. Pęczniew

### **I. CZĘŚĆ OGÓLNA**

#### **Dane ogólne**

##### **Inwestycja:**

Rozbudowa i przebudowa istniejącej oczyszczalni ścieków w m. Kraszewo,  
gm. Andrespol.

##### **Zamawiający:**

Gmina Andrespol  
Ul. Rokicińska 126  
95-020 Andrespol  
pow. Łódzki Wschodni  
woj. łódzkie

##### **Wykonawca:**

„EKO-KOMPLEKS”  
J. Fidrysiak, J. Budzińska Sp.J.  
ul. Guzewska 14  
95-030 Rzgów

**Stadium:**

Projekt budowlano-wykonawczy.

**II. Podstawa opracowania:**

- Ustawa z dnia 18 lipca 2001 Prawo Wodne ( Dz . U. Nr 115, poz 1229 )
- Rozporządzenie Ministra Środowiska z dnia 26. 07.2006 r. ( Dz. U. Nr 137 poz. 984 ) w sprawie klasyfikacji wód oraz warunkom jakim powinny odpowiadać ścieki wprowadzane do wód lub do ziemi oraz przepisy towarzyszące wykonaniu projektu budowlanego obiektów inżynierii środowiska .
- Decyzja nr 7624/7/07/08 z 14.08.2008r o środowiskowych uwarunkowaniach zgody na realizację przedsięwzięcia wydana przez wójta Gminy Andrespol .
- Mapa sytuacyjno – wysokościowego w skali 1 : 500
- Wizja lokalna i uzyskanie niezbędnych informacji .
- Projekt budowlany oczyszczalni ścieków w Andrespolu opracowany przez ZPiRI „KOMA” ze Zduńskiej Woli z 1997 r .
- Projekty budowlane , branżowe rozbudowy oczyszczalni ścieków w Andrespolu .
- Badania techniczne podłoża gruntowego wykonane i opracowane przez Pracownię Geologiczno Inżynierską, Łódź, ul. Obywatelska 102/104.

**III. Plan zagospodarowania terenu****1. Przedmiot inwestycji**

Projektowana rozbudowa i przebudowa istniejącej oczyszczalni ścieków w Pęczniewie ma na celu uzyskanie przepustowości  $Q_{\max} = 0,038 \text{ m}^3/\text{s}$  i jakości odprowadzonych ścieków odpowiadających parametrom określonym w Rozporządzeniu Ministra Środowiska z dnia 26 lipca 2006 r., Dz. U z 2006 Nr 137, poz. 984.

Opracowanie obejmuje projekty budowlane na budowę:

- 1- Pompowni ścieków -obiekt 1
- 2- Silosu na wapno -obiekt 2
- 3- Budynku techniczno – socjalnego (usługowy) obiekty 3,4,5,6 ,
- 4- Reaktora biologicznego – obiekt 7
- 5- Osadnika wtórnego –obiekt 8
- 6- Komory beztlenowej –obiekt 9
- 7- Stacji zlewczej –obiekt 10
- 8- Pompowni osadu –obiekt 11
- 9- Komory pomiarowej ścieków oczyszczonych

## **2. Istniejące zagospodarowanie terenu.**

Lokalizacja oczyszczalni .

Działka przeznaczona pod rozbudowę oczyszczalni ścieków zlokalizowana jest w miejscowości Kraszew, przy ul. Ekologicznej 5.

Działka ta znajduje się w odległości ok. 0,6km w kierunku południowo-wschodnim od drogi Andrespol-Kurowice i ok. 3km w kierunku południowym od centrum Andrespola. Na działce znajduje się pracująca oczyszczalnia wymagająca modernizacji i rozbudowy.

Właścicielem działki jest Gmina Andrespol.

Działka składa się z działek o numerach: 300/6, 203/5, 100/5, 303/5, 203/4, 100/4, 205/7, 303/4, 203/3, 100/3 i 205/6

#### Istniejące zagospodarowanie

- Przepompownia ścieków surowych
- Zbiornik ścieków dowożonych
- Budynek techniczno-usługowy
- Reaktor biologiczny
- Silos na wapno
- Sieci technologiczne i energetyczne
- Oświetlenie terenu
- Sieci wod.-kan.
- Kanał odpływowy
- Drogi i chodniki
- Ogrodzenie terenu

Odbiornikiem ścieków oczyszczonych jest rzeka Miazga odległa od oczyszczalni o ok. 300 m. Rzeka Miazga jest lewym dopływem rzeki Wolbórki. Długość rzeki wynosi – ok. 20 km. Zrzut ścieków ma miejsce na ok. 4 km rzeki..

Powierzchnia działki płaska z nasypem okalającym reaktor "Hydrocentrum", bez zieleni wysokiej.

### 3. Projektowane zagospodarowanie terenu

Projektuje się rozbudowę i przebudowę istniejącej oczyszczalni ścieków do przepustowości  $Q_{\max} = 0,038 \text{ m}^3/\text{s}$ .

Zaprojektowano rozbudowę oczyszczalni o nowe obiekty i budynki technologiczne. Zaprojektowano układ technologiczny, na który składają się:

I. Oczyszczanie mechaniczne

Składające się z sito – piaskownika umieszczonego na zewnątrz

II. Biologiczne oczyszczanie ścieków.

Komora rozdziału, ciąg biologiczny składający się z dwóch reaktorów: istniejącego typ Hydrocentrum i nowoprojektowanego typ BIOCOMP (komora beztlenowa i komora N/D).  
Pompowni osadu recyrkulowanego

III. Gospodarka osadowa.

Prasa do odwadniania osadu umieszczona w istniejącym pomieszczeniu i instalacją do wapnowania osadu.

IV. Stacja zlewca.

Stacja zostanie umieszczona w istniejącym pomieszczeniu.

Podczas budowy oczyszczalni ścieków wykonane zostaną następujące obiekty:

1. Remont pompowni ścieków surowych.
2. Instalacja oczyszczania mechanicznego.
3. Remont zbiornika ścieków dowożonych
4. Reaktor BIOCOMP 800.
5. Wymiana urządzeń w istniejącym reaktorze.
6. Komora pomiarowa.
7. Pompownia osadu.
8. Instalacja odwadniania osadu
9. Instalacja wapnowania osadu odwodnionego.
10. Pomieszczenie workownicy osadu
11. Stacja odbioru ścieków dowożonych.
12. Pomieszczenie agregatu prądotwórczego.
13. Rurociągi technologiczne.
14. Sieć energetyczna i sterownicza.

Charakterystyka poszczególnych obiektów.

Stacja odbioru ścieków dowożonych (punkt zlewczy) (1)

Instalacja urządzeń w istniejącym pomieszczeniu.

Remont zbiornika ścieków dowożonych (2)

Wymiana wyposażenia, wykonanie przykrycia z laminatu oraz filtra odorów.

Filtr węglowy (2)

Projektowany

Przepompownia ścieków surowych (3).

Obiekt istniejący poddany remontowi – wymiana wyposażenia oraz dobudowanie komory suchej, zaworowej.

Instalacja oczyszczania mechanicznego (4)

Sito-piaskownik umieszczony na zewnątrz, na żelbetowej konstrukcji wsporczej oraz pomieszczenie zamknięte na skratki i piasek.

Pomieszczenie przechowywania skratek i piasku (4a)

Budowa budynku przylegającego do platformy sito-piaskownika. Zaprojektowano parterowy nie podpiwniczony budynek kryty dachem z płyt warstwowych. Dach jednospadowy o spadku połaci 20%. Budynek zagłębiony w nasypie do głębokości 90cm.

Powierzchnia pomieszczeń	15,16m <sup>2</sup>
Powierzchnia zabudowy	21,56m <sup>2</sup>
Kubatura	64.98m <sup>3</sup>

Fundamenty i ściany fundamentowe budynków monolityczne żelbetowe z betonu B- 25 zbrojonego stalą A – I i A - III . Ściany z elementów drobnowymiarowych ( cegła pełna silikatowa - gazobeton 700 ). Dachy z płyt warstwowych ISOTHERM na konstrukcji z płyt żelbetowych Z200  
Stolarka okienna typowa PCV, drzwi wejściowe stalowe ocieplane wykonywane indywidualnie na wymiar.

Komora rozdziału (5)



Projektowany zbiornik żelbetowy.

Istniejący reaktor „Hydrocentrum” (6)

W istniejącym reaktorze wymiana urządzeń napowietrzających – dmuchaw, rusztów napowietrzających, rurociągów powietrza.

Blok biologiczny - reaktor BIOCOMP 800 (7).

Reaktor BIOCOMP 800 jest zbiornikiem kołowym składającym się z: komory beztlenowej, komory N/D i osadnika radialnego zblokowanych w jednym obiekcie .

$B = 10,85$  m i długości  $L = 15,30$  m oraz głębokości  $H = 2,60$  m .

Kubatura bloku  $V_K = 444,60$  m<sup>3</sup> i powierzchni zabudowy  $F_z = 153,30$  m<sup>2</sup>.

Konstrukcja bloku monolityczna, żelbetowa.

Osadnik wtórny zblokowany z reaktorem „Biokomp” (7)

Zaprojektowano okrągły zbiornik o średnicy zewnętrznej  $D = 7,00$  m i głębokości  $h = 3,57 - 5,05$  m .

Kubatura osadnika  $V_K = 175,00$  m<sup>3</sup> i powierzchni zabudowy  $F_z = 38,50$  m<sup>2</sup>.

Konstrukcja osadnika monolityczna, żelbetowa.

Komora beztlenowa (8)

Zblokowana z reaktorem BIOCOMP.

Pompownia osadu (9)

Pompownię osadu stanowi dwukomorowy zbiornik o rzucie prostokątnym .

Konstrukcja żelbetowa monolityczna z betonu B – 30 C25/30 o W - 8 zbrojonego stalą A – III .

Powierzchnia zabudowy  $F_z = 6,40$  m<sup>2</sup> , kubatura  $V_K = 18,00$  m<sup>3</sup> .

Instalacja wapnowania osadu (10)

Silos na wapno posadowiony na fundamencie żelbetowym, umieszczony na zewnątrz budynku. Zaprojektowano nowy, żelbetowy fundament silosu.

Zbiornik osadu nadmiernego (11)

Istniejący b.z.

### Budynek techniczno – usługowy, wielofunkcyjny (12).

Istniejący budynek techniczno – usługowy, parterowy wolnostojący w którym zlokalizowano sterownię z pomieszczeniami socjalnymi, pomieszczenie agregatu prądotwórczego, pomieszczenie odwadniania osadu.

#### Instalacja odwadniania osadu (12a)

Instalacja odwadniania – prasa osadu umieszczona w istniejącym pomieszczeniu budynku techniczno-socjalnego

#### Pomieszczenie agregatu prądotwórczego (12b)

Instalacja nowego agregatu w istniejącym pomieszczeniu.

#### Rozdzielnia energetyczna (12c)

Rozbudowa od strony wschodniej istniejącej rozdzielni energetycznej. Zaprojektowano parterowy nie podpiwniczony budynek kryty dachem z płyt warstwowych. Wykorzystano dwie ściany narożne istniejącego budynku. Dach jednospadowy z płyt warstwowych ISOTHERM na konstrukcji z płatwi zętowych Z200o spadku połąci 20%.

Powierzchnia pomieszczeń	6,49m <sup>2</sup>
Powierzchnia zabudowy	8,60m <sup>2</sup>
Kubatura	25.30m <sup>3</sup>

Fundamenty i ściany fundamentowe budynków monolityczne żelbetowe z betonu B- 25 zbrojonego stalą A – I i A - III . Ściany z elementów drobnowymiarowych ( cegła pełna silikatowa - gazobeton 700 ).  
Dzwi wejściowe stalowe ocieplane wykonywane indywidualnie na wymiar.

#### Poletko na osad (13)

Projektuje się nawierzchnię betonową ze spadkami w kierunku odwodnienia. Ocieki będą odprowadzane do kanalizacji sanitarnej.

#### Wiata nad stanowiskiem odbioru osadu (14)

Obiekt istniejący.

#### Pomieszczenie workownicy osadu (14a)

Rozbudowa od strony wschodniej obudowanej blachą trapezową wiaty. Zaprojektowano parterowy nie podpiwniczony budynek kryty dachem z płyt warstwowych. Dach dwuspadowy o spadku połaci zbliżonym do pochylenia połaci dachowych istn. wiaty.

Powierzchnia pomieszczeń	19,08m <sup>2</sup>
Powierzchnia zabudowy	26,14m <sup>2</sup>
Kubatura	92.82m <sup>3</sup>

Fundamenty i ściany fundamentowe budynków monolityczne żelbetowe z betonu B- 25 zbrojonego stalą A – I i A - III . Ściany z elementów drobnowymiarowych ( cegła pełna silikatowa - gazobeton 700 ). Dachy z płyt warstwowych ISOTHERM na konstrukcji z płyt zetaowych Z200  
Stolarka okienna typowa PCV, drzwi wejściowe stalowe ocieplane wykonywane indywidualnie na wymiar.

#### Komora pomiarowa ścieków oczyszczonych (15)

Komora pomiarowa ścieków oczyszczonych jest studnią o rzucie kołowym o średnicy wewnętrznej D = 2,00 m i głębokości 2,25 m  
Konstrukcja żelbetowa prefabrykowana z dnem i pokrywą wyposażoną we właz żeliwny.

#### Zbiornik na PIX (16)

Istniejący b.z.

#### Komora pomiarowa osadu recykulowanego (17)

Komora pomiarowa osadu recykulowanego – jest studnią żelbetową o średnicy wewnętrznej D = 1,80 m i głębokości 2,00 m.

Konstrukcja żelbetowa prefabrykowana z dnem i pokrywą wyposażoną we właz żeliwny .

#### Zewnętrzna sieć technologiczna , sanitarna i wodociągowa

Zewnętrzna sieć technologiczna i sanitarna z rur PCV  $\phi$  160, 250 i PE 125, 160, 200, 280, 355 oraz rur stalowych .

#### Zasilanie energetyczne

---

Zasilanie energetyczne oczyszczalni ze stacji transformatorowej na terenie oczyszczalni - jak dotychczas. Rozbudowa sieci.

Kanał odpływowy do rzeki Miazgi

Kanał odpływowy do rzeki Miazgi - istniejący .

Drogi i place manewrowe

Istniejące. Rozbudowa chodników i opasek odwadniających.  
Powierzchnia projektowanych chodników i opasek przy budynku techniczno – socjalnym 258.98m<sup>2</sup>.

Ogrodzenie oczyszczalni.

Istniejące

Oczyszczanie mechaniczne będzie się odbywało w pomieszczeniu znajdującym się w budynku techniczno-socjalnym. W budynku techniczno-socjalnym znajdzie się również zaplecze socjalne pracowników, pomieszczenie agregatu prądotwórczego i dyspozytornia. Do budynku zostanie dobudowana wiatła do odbioru skratek i piasku.

Budynek z wiatłą i silosem zlokalizowano w zachodniej części działki przy wjeździe na jej teren.

Pozostałe obiekty oczyszczalni zlokalizowano wzdłuż wschodniej granicy działki między wlotem ścieków surowych przy północnej granicy działki, a odpływem ścieków oczyszczonych znajdującym się przy południowej części działki. W skład tego ciągu obiektów wchodzi kolejno: pompownia ścieków i usytuowana obok stacja zlewca, komora beztlenowa i reaktor biologiczny, osadnik wtórny, pompownia osadu, komora pomiarowa ścieków oczyszczonych, rurociąg odpływowy ścieków oczyszczonych. Obiekty oczyszczalni będą połączone rurociągami technologicznymi. Zaprojektowano również sieci kabli energetycznych, sterowniczych, oświetleniowych i sieć wod.-kan..

Dla ruchu kołowego i pieszego zaprojektowano nawierzchnie utwardzone z kostki betonowej. Odwodnienie nawierzchni – powierzchniowe.

Teren zostanie ogrodzony ogrodzeniem o wysokości 1,80m.

Ze względu na bliskość zabudowy mieszkalnej wzdłuż północnej i wschodniej granicy zostanie ustawiony ekran o wysokości 3,00m w odległości 1,40m od ogrodzenia. Ekran zostanie wykonany z płyt warstwowych osadzonych w słupkach z kształtowników stalowych na cokole betonowym.

#### 4. Budowa geologiczna i warunki gruntowo-wodne.

W wyniku przeprowadzonych wierceń do głębokości 3,0 – 6,0 m p.p.t. zbadano jedynie stropową część utworów czwartorzędowych, stanowiących podłoże gruntowe nowoprojektowanych obiektów. Podłoże to reprezentują głównie osady rzecznorozlewiskowe (Qpf) oraz gliny zwałowe (Qpg), a także podrzędnie osady zastoiskowe (Qpl) z okresu stadiału Warty zlodowacenia środkowopolskiego z epoki plejstocenu. Na powierzchni terenu zalega warstwa humusu, sięgająca miąższość 0,2 m. Osady rzeczno-rozlewiskowe w podłożu gruntowym rozpatrywanego terenu badań decydującą rolę odgrywają w rejonie północno-wschodnim (otwory nr nr 2 i 3). W rejonie tym, na skutek daleko posuniętego procesu erozji wgłębnej, spągu tych osadów nie osiągnięto, zaś strop zalega już bezpośrednio pod warstwą humusu, na głębokości 0,2 m p.p.t. bądź pod przypowierzchniowym płatem glin zwałowych, na głębokości 0,5 m p.p.t. Natomiast w rejonie południowo-zachodnim (otwór nr 1) stwierdzona miąższość osadów rzeczno-rozlewiskowych wynosi 0,7 m i zalegają one przekraczając na stropie wyniosłości kompleksu glin zwałowych. Pod względem wykształcenia litologicznego, osady rzecznorozlewiskowe na omawianym terenie badań reprezentowane są przez piaski średnie i piaski drobne bliskie piaskom średnim. Na gliny zwałowe na rozpatrywanym terenie badań natrafiono w rejonie południowozachodnim (otwór nr 1), gdzie tworzą tu one wyniosłość, której miąższość nie jest znana, gdyż spągu jej nie osiągnięto. Strop zaś tej wyniosłości glin, o dość stromo opadającym skłonie, występuje na głębokości 1,2 m p.p.t. W strefie przypowierzchniowej podłoża gruntowego, bezpośrednio pod warstwą humusu, zalega płat glin zwałowych, którego miąższość wynosi 0,3 m. Pod względem litologicznym, gliny zwałowe na omawianym terenie badań wykształcone są w postaci

glin piaszczystych, miejscami z wkładkami piasku średniego. W rejonie północno-wschodnim (otwory nr 2 i 3) rozpatrywanego terenu badań, w obrębie cyklu sedymentacyjnego osadów rzeczno-rozlewiskowych natrafiono na soczewkę osadów zastoiskowych, której stwierdzona miąższość jest niewielka, rzędu kilkudziesięciu centymetrów. Strop tej soczewki osadów zalega tu na głębokości 1,3 – 1,9 m p.p.t. Pod względem litologicznym, utwory zastoiskowe na omawianym terenie badań reprezentowane są przez mało spoiste pyły. W trakcie wykonywania prac wiertniczych, tj. w dniu 21.08.2008r., na rozpatrywanym terenie badań stwierdzono występowanie wody gruntowej, związanej z piaszczystym cyklem sedymentacyjnym osadów rzeczno-rozlewiskowych. Woda ta, o charakterze wód pierwszego czwartorzędowego poziomu wodonośnego, posiada zwierciadło swobodne, na które natrafiono na głębokości 2,8 – 3,0 m p.p.t., wyznaczającej dla tego obszaru piezometryczny poziom zwierciadła wody gruntowej na rzędnej ok. 202,4 m n.p.m. Poziom ten, w rejonie południowo-zachodnim (otwór nr 1) wspiera się o skłon wyniosłości kompleksu glin zwałowych i z uwagi na istnienie powiązań hydraulicznych, łączy się on z wodami powierzchniowymi doliny rzeki Miazgi, dzięki czemu spływ wody gruntowej z terenu badań jest w kierunku wschodnim. W zaistniałej sytuacji, rzeka Miazga, poprzez sieć swoich prawobrzeżnych dopływów ma dla wody gruntowej tego rejonu charakter drenujący. Zasilanie uchwyconego pierwszego czwartorzędowego poziomu wodonośnego.

#### 5. Bilans terenu oczyszczalni.

Powierzchnia działki pod zabudowę oczyszczalni ścieków FC= 2015,00m<sup>2</sup>

- punkt zlewny ścieków dowożonych	26,61m <sup>2</sup>
- zbiornik retencyjno - uśredniający	49,37m <sup>2</sup>
- filtr węglowy	6,91m <sup>2</sup>
- pompownia ścieków surowych	14,70m <sup>2</sup>
- sitopiaskownik	29,70m <sup>2</sup>
- pomieszczenie na skratki i piasek	6,00m <sup>2</sup>

---

- komora rozdziału	8,88m <sup>2</sup>
- reaktor "Hydrocentrum"	265,85m <sup>2</sup>
- reaktor "Biokomp" z komorą beztlenową i osadnikiem wtórnym	618,32m <sup>2</sup>
- pompownia osadu	8,51m <sup>2</sup>
- zbiornik osadu nadmiernego	22,90m <sup>2</sup>
- budynek wielofunkcyjny	132,93m <sup>2</sup>
- poletko na osad	180,00m <sup>2</sup>
- wiata	52,73m <sup>2</sup>
- powiększona wiata	26,14m <sup>2</sup>
- komora pomiarowa ścieków oczyszczonych	3,14m <sup>2</sup>
- zbiornik na PIX	20,52m <sup>2</sup>
- komora pomiarowa osadu recykulowanego	1,77m <sup>2</sup>
- chodniki istn.	283,24m <sup>2</sup>
- parking	46,67m <sup>2</sup>
- drogi istn.	901,33m <sup>2</sup>
- chodniki i opaski proj.	258,98m <sup>2</sup>
- zieleń	<u>6718,46m<sup>2</sup></u>
Razem powierzchnia terenu	9583,66m <sup>2</sup>

## 6. Ochrona ppoż. obiektu.

Ochrona przeciw pożarowa obiektu jest zapewniona poprzez dwa hydranty ppoż. zlokalizowany na terenie oczyszczalni .

## 7. Wpływ oczyszczalni na środowisko naturalne .

Przyjęta technologia oczyszczalni ścieków nie jest uciążliwa dla otoczenia ze względu na stosowanie wyłącznie tlenowych , niskoobciążonych procesów do oczyszczania ścieków .

Wprowadzeniu do procesu technologicznego przeróbki osadów ściekowych polegających na ich mechanicznym odwodnieniu .

Osad po odwodnieniu będzie przetransportowany na wysypisko śmieci celem jego rekultywacji .

Ścieki odprowadzane spełniać będą wymogi stawiane przez Rozporządzenie Ministra Środowiska z dnia 24 lipca 2006r Dz. U. 2006 Nr 137, poz 984, w sprawie klasyfikacji wód oraz warunkom jakim powinny odpowiadać ścieki wprowadzane do wód lub do ziemi oraz przepisy towarzyszące wykonaniu projektu budowlanego obiektów inżynierii środowiska .

Przewiduje się że przy bezawaryjnej pracy oczyszczalni i jej starannej eksploatacji uciążliwość obiektu zamknie się w granicach działki.

**8. Dane informujące, czy działka jest wpisana do rejestru zabytków oraz czy podlega ochronie na podstawie ustaleń miejscowego planu zagospodarowania terenu**

Nie dotyczy

**9. Dane określające wpływ eksploatacji górniczej na działkę**

Nie występuje wpływ eksploatacji górniczej na projektowaną inwestycję.

**10. Istniejące i przewidywane zagrożenia dla środowiska oraz higieny i zdrowia użytkowników projektowanych obiektów budowlanych i ich otoczenia.**



Nie przewiduje się zagrożeń dla środowiska oraz higieny i zdrowia użytkowników projektowanych obiektów.

Opracował:

mgr inż. arch. Zbigniew Kowalkowski