

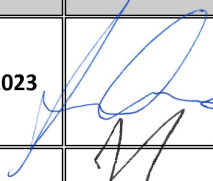

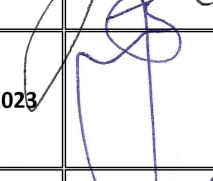
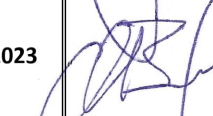


INWESTOR	 Gmina Oborniki Śląskie ul. Trzebnicka 1 55-120 Oborniki Śląskie				
JEDNOSTKA PROJEKTOWA	 a-via Adam Ozimina ul. Dębowa 5a 55-120 Oborniki Śląskie				
NAZWA ZAMIERZENIA BUDOWLANEGO	Budowa drogi gminnej ul. Jarzębinowa w m. Pęgów				
ADRES I KATEGORIA OBIEKTU BUDOWLANEGO	Miejscowość : Oborniki Śląskie Droga gminna – ul. Jarzębinowa Kategoria obiektu budowlanego: XXV				
POZOSTAŁE DANE ADRESOWE	Nazwa jednostki ewidencyjnej: Oborniki Śląskie - 022001_5 Nazwa i numer obrębu ewidencyjnego: Pęgów 0014 Numery działek ewidencyjnych: 301/4, 736/13, cz. dz. 736/1, 737/2, 737/11, 682, 683/1, 685/6, 685/3, 681, 317/5, cz. dz. 685/12 AM-1				
Nazwa opracowania	PROJEKT TECHNICZNY – branża drogowa				
Branża	Studium Dokumentacji		Umowa		
Drogowa	Projekt budowlany				
ZESPÓŁ AUTORSKI	IMIĘ I NAZWISKO	SPECJALNOŚĆ I NUMER UPRAWNIEŃ BUDOWLANYCH	ZAKRES OPRACOWANIA	DATA OPRACOWANIA	PODPIS
Projektant	mgr inż. Adam Ozimina	do projektowania bez ograniczeń w specjalności drogowej nr uprawnień: DOŚ/0345/PBD/17	Drogowa	Sierpień 2023	
Sprawdzający	mgr inż. Ryszard Józwik	do projektowania bez ograniczeń w specjalności drogowej nr uprawnień: DOŚ/0222/PBD/22	Drogowa	Sierpień 2023	
Projektant	mgr inż. Jacek Bujakiewicz	Do projektowania bez ograniczeń w specjalności drogowej nr uprawnień: 313/DOŚ/14	Sanitarna	Sierpień 2023	
Sprawdzający	mgr inż. Mirosław Bujakiewicz	Do projektowania bez ograniczeń w specjalności drogowej nr uprawnień: 219/DOŚ/05	Sanitarna	Sierpień 2023	

Spis treści projektu technicznego

I. Dokumenty dołączone do projektu (str. 3)

1. Oświadczenie projektantów i projektantów sprawdzających wszystkich specjalności o sporządzeniu projektu zgodnie z obowiązującymi przepisami i zasadami wiedzy technicznej

II. Część opisowa (str. 4-6poprzeczne)

1. Rozwiązania konstrukcyjne
2. Geotechniczne warunki i sposób posadowienia obiektu
3. Dokumentacja geologiczno-inżynierska – nie dotyczy
4. Rozwiązania konstrukcyjno-materiałowe wewnętrznych i zewnętrznych przegród budowlanych – nie dotyczy
5. Podstawowe parametry technologiczne oraz współzależności urządzeń i wyposażenia związanego z przeznaczeniem obiektu i jego rozwiązaniami budowlanymi – nie dotyczy
6. Rozwiązania budowlane i techniczno-instalacyjne, nawiązujące do warunków terenu występujące wzdłuż trasy obiektu
7. Rozwiązania elementów wyposażenia budowlano-instalacyjnego zapewniających użytkowanie obiektu budowlanego zgodnie z przeznaczeniem, tj. instalacji i urządzeń budowlanych:
8. Sposób powiązania instalacji obiektu budowlanego, z sieciami zewnętrznymi wraz z punktami pomiarowymi, założeniami przyjętymi do obliczeń instalacji oraz podstawowe wyniki tych obliczeń, z doborem, rodzaju i wielkości urządzeń
9. Rozwiązania i sposób funkcjonowania zasadniczych urządzeń instalacji technicznych, w tym przemysłowych i ich zespołów tworzących całość techniczno-użytkową
10. Dane dotyczące warunków ochrony przeciwpożarowej
11. Charakterystyka energetyczna budynku

III. Część rysunkowa (str. 7)

1. Plan orientacyjny rys 1 – skala 1:25000
2. Projekt zagospodarowania terenu rys 2 – skala 1:500
3. Przekroje konstrukcyjne rys 3 – skala 1:20
4. Profil podłużny rys 4 – skala 1:100/1000 – branża drogowa
5. Przekroje poprzeczne rys 5 – skala 1:10 - branża drogowa
6. Profil sieci kanalizacji deszczowej rys S1 – skala 1:100/500 – branża sanitarna
7. Profile przykanalików rys S2.1 – rys S2.4 – skala 1:100/250 – branża sanitarna
8. Schematy studni kanalizacyjnych rys. S3 – branża sanitarna
9. Studnia kanalizacyjna rys. S4 – skala 1:20 – branża sanitarna
10. Wpust deszczowy rys. S5 – skala 1:20 – branża sanitarna

Oświadczenie

Zgodnie z art. 34 ust. 3d Ustawy z dnia 7 lipca 1994r. Prawo budowlane (jednolity tekst Dz.U. 2023.682 z dnia 2023.04.12)

Oświadczam, że

Projekt zagospodarowania terenu: Budowa drogi gminnej ul. Jarzębinowa w m. Pęgów

droga gminna dz. nr. 301/4, 736/13, cz. dz. 736/1, 737/2, 737/11, 682, 683/1, 685/6, 685/3, 681, 317/5, cz. dz. 685/12 AM-1 obr. Pęgów, Gmina Oborniki Śląskie

został sporządzony zgodnie z obowiązującymi przepisami oraz zasadami wiedzy technicznej i jest kompletny z punktu widzenia celu, jakiemu ma służyć.

1. Projektant: mgr inż. Adam Ozimina

mgr inż. Adam Ozimina
UPRAWNIENIA BUDOWLANE
nr DOS/0345/PBD/17, nr 282/DOS/10
w specjalności drogowej
do projektowania bez ograniczeń i kierowania
robotami budowlanymi bez ograniczeń

2. Sprawdzający: mgr inż. Ryszard Jóźwik

mgr inż. Ryszard Jóźwik
uprawnienia budowlane nr:
255/91/UW: 480/93/UW: DOS 0212/PBD/22
4. do projektowania bez ograniczeń
i pełnienia funkcji kierownika budowy, robót
w zakresie mostów i dróg.

3. Projektant: mgr inż. Jacek Bujakiewicz

mgr inż. Jacek Bujakiewicz
Uprawnienia budowlane do projektowania
bez ograniczeń w specjalności instalacyjnej
w zakresie sieci, instalacji i urządzeń
ciepłych, wentylacyjnych, gazowych,
wodociągowych i kanalizacyjnych
Nr ewid. 313/DOS/14

4. Sprawdzający: mgr inż. Mirosław Bujakiewicz

mgr inż. Mirosław Bujakiewicz
Upr. Bud. do projektowania bez ograniczeń
w zakresie sieci, instalacji i urządzeń ciepłych,
wentylacyjnych, gazowych, wodociągowych
i kanalizacyjnych Nr ewid. 219/DOS/05

I. Część opisowa

1. Rozwiązania konstrukcyjne

Opracowanie obejmuje wykonanie projektu budowlanego jezdni drogi gminnej ul.

Jarzębinowa w ramach zadania pn: Budowa drogi gminnej ul. Jarzębinowa w m. Pęgów długości 903m.

Początek opracowania znajduje się na granicy w pasie drogi gminnej dz nr 301/4 AM-1 ul. Betonowa. Koniec opracowania znajduje się w obrębie skrzyżowania ul. Jarzębinowej z ul. Słoneczną w m. Pęgów.

Na odcinku od km 0+000 do km 0+903 projektowana jezdnia ma szerokości 5,5m.

Na odcinku od km 0+000 do km 0+363 projektuje się po lewej stronie ulicy jednostronnych chodnik o szerokości 2m.

Od km 0+363 do km 0+682 projektuje się po prawej stronie ulicy jednostronny chodnik o szerokości 2m.

Od km 0+628 projektuje się chodnik o szerokości 1,8m oddalony od jezdni w związku z istniejącymi słupami sieci energetycznej.

Od km 0+770 do km 0+903 projektuje się po lewej stronie ulicy chodnik oddalony od jezdni o szerokości 1,8m i przy krawędzi jezdni o szerokości 2m.

Na odcinku od km 0+000 do km 0+681 projektuje się jednostronne obustronne pobocze gruntowe wzmocnione kruszywem łamanym szerokości 0,75m. Na odcinku od km 0+000 do km 0+206 budowanej drogi projektuje się przekrój poprzeczny wklęsły o wartości 2%. Na odcinku od km 0+206 do końca odcinka drogi projektuje się przekrój jednostronny o wartości 2% oraz 3% w kierunku projektowanych wpustów deszczowych.

Przekrój konstrukcyjny jezdni drogi gminnej zaprojektowano jako jednostronny i daszkowy wklęsły o nachyleniu 2% .

Projektowana nawierzchnia jezdni, skrzyżowań i zjazdów:

- 4cm - warstwa ścieralna z AC11S gr 4cm
- 0,4 do 0,6 kg/m² - skropienie emulsją asfaltową szybkorozpadową
- 5cm - Warstwa wiążąca z betonu asfaltowego AC16W, grubości 5 cm
- 0,4 do 0,6 kg/m² - skropienie emulsją asfaltową szybkorozpadową
- 20cm - warstwa z mieszanki niezwiązanej z kruszywem C90/3
- 15cm - warstwa stabilizacji gruntu cementem o Rm=1,5-2,5MPa

Projektowana nawierzchnia chodnika:

- 8cm - warstwa z kostki betonowej kolor szary
- 0,4 do 0,6 kg/m² - skropienie emulsją asfaltową szybkorozpadową
- 15cm - warstwa z mieszanki niezwiązanej z kruszywem C90/3
- 10cm - warstwa z piasku

Projektowana nawierzchnia poboczy:

- 10cm - warstwa z mieszanki niezwiązanej z kruszywem C90/3

Zaprojektowane konstrukcje przedstawiono na rys nr 3.

2. Geotechniczne warunki i sposób posadowienia obiektu

W ramach opracowanie powołano się na badania warunków gruntowo – wodnych wykonane dla a-via Adam Ozimina przez Geocentrum Usługi Geologiczne Rafał Ratajczak w ramach zadania „**Budowa drogi gminnej ul. Jarzębinowa w m. Pęgów**”

Wg badań geotechnicznych stwierdzono występowanie wierzchniej warstwy gleby oraz nasyp niekontrolowany od 0,1 do 1,0m w dolnych częściach warstw gruntu występują piaski drobne, piaski średnie i gliny piaszczyste.

Strefa przemarzania w rejonie inwestycji wynosi 0,8m

Warunku gruntowe przyjęto jako proste. Obiekt budowlany zakwalifikowano do pierwszej kategorii geotechnicznej. W załącznikach załączono opinie geotechniczną.

Opinia geotechniczna załączona do projektu architektoniczno - budowlanego

3. Dokumentacja geologiczno-inżynierska

– nie dotyczy

4. Rozwiązania konstrukcyjno-materiałowe wewnętrznych i zewnętrznych przegród budowlanych

– nie dotyczy

5. Podstawowe parametry technologiczne oraz współzależności urządzeń i wyposażenia związanego z przeznaczeniem obiektu i jego rozwiązaniami budowlanymi

– nie dotyczy

6. Rozwiązania budowlane i techniczno-instalacyjne, nawiązujące do warunków terenu występujące wzdłuż trasy obiektu

Projektowana droga gminna ul. Jarzębinowa przebiega w obrębie działek 301/4, 736/13, cz. dz. 736/1, 737/2, 737/11, 682, 683/1, 685/6, 685/3, 681, 317/5, cz. dz. 685/12 AM-1 obr. Pęgów, Gmina Oborniki Śląskie wzdłuż ul. Jarzębinowej w miejscowości Pęgów i łączy drogę gminną ul. Betonową z działkami wzdłuż drogi gminnej.

Odwodnienie jezdni odbywać się będzie poprzez spadki poprzeczne i podłużne do projektowanej kanalizacji deszczowej. Wody opadowe odprowadzane będą do istniejącego rowu przydrożnego poprzez istniejący przepust w pasie drogi gminnej ul. Betonowa.

7. Rozwiązania elementów wyposażenia budowlano-instalacyjnego zapewniających użytkowanie obiektu budowlanego zgodnie z przeznaczeniem, tj. instalacji i urządzeń budowlanych:

- Nie dotyczy

8. Sposób powiązania instalacji obiektu budowlanego, z sieciami zewnętrznymi wraz z punktami pomiarowymi, założeniami przyjętymi do obliczeń instalacji oraz podstawowe wyniki tych obliczeń, z doborem, rodzaju i wielkości urządzeń

- Nie dotyczy

9. Rozwiązania i sposób funkcjonowania zasadniczych urządzeń instalacji technicznych, w tym przemysłowych i ich zespołów tworzących całość techniczno-użytkową

Dla części sanitarnej omawianej inwestycji zaprojektowano:

1. Budowę sieci kanalizacji deszczowej z rur DN400 PP dwuściennych kielichowych o długości **L= 743,48 m** – rury SN8
2. Budowę studni betonowych:
 - DN1000 – **22 szt.**
 - DN1200 – **1 szt.**
3. Budowę przykanalików deszczowych z rur DN160 PVC litych SN8 o długości łącznej: **L= 104,10 m**
4. Budowę studzienek wpustowych DN500 betonowych – **27 szt.**

9.1 Sieć kanalizacji deszczowej - koncepcja rozwiązania

W ramach odwodnienia ul. Jarzębinowej projektuje się studzienki wpustowe betonowe dn 500 z osadnikiem o głębokości 0,5m, zwieńczone wpustami ulicznymi z kołnierzem $\frac{3}{4}$ klasy D400.

9.2 Zastosowany materiał do budowy sieci kanalizacji deszczowej

Zaprojektowano budowę kanałów kanalizacji deszczowej z rur polipropylenowych dwuściennych PP o sztywności obwodowej SN8 kN/m² przeznaczonych do kanalizacji zewnętrznej oraz kształtek z polipropylenu PP. Rury łączyć na kielichy z uszczelką profilowaną.

Przykanaliki deszczowe wykonać z rur PVC-U dn160 lite o sztywności obwodowej SN8 kN/m², łączyć za pomocą złączy kielichowych na wcisk z gumowym pierścieniem uszczelniającym - wargowym z elastomeru. Przykanaliki należy wpiąć do projektowanej sieci poprzez projektowane studnie kanalizacyjne i projektowane trójniki.

Posadowienie na odpowiednio przygotowanej i zagęszczonej podsypce piaskowo-żwirowej o grubości 15cm. Jako materiał obsypki stosować grunt zagęszczalny na całą szerokość wykopu. Zagęszczenie materiału obsypki i zasyпки wykonywać warstwami o grubości do 30 cm do 98% w skali Proctora

Studzienki wpustowe

Należy zastosować studzienki niewłazowe monolityczne z betonu o klasie wytrzymałości nie niższej niż C35/45, wodoszczelnego (W8), mało nasiąkliwego (<5%) i mrozoodpornego (F-150), zgodne z normą PN-EN 1917. Montować wpusty z uchylnym rusztem klasy D400 wg normy PN-EN 124, osadzać na płytach ze zintegrowanymi pierścieniami. Montować wpusty zgodnie z zestawieniem w tabeli oraz załączonymi profilami. Studzienki wykonać wg rysunku szczegółowego.

Studnie kanalizacyjne kanalizacji deszczowej

Projektuje się studnie betonowe dn1000 oraz jedną studnię dn1200 (studnia S1) zwieńczone włazem żeliwnym D400 z wkładką antywibracyjną, z wypełnieniem betonowym, bez zamków, z zabezpieczeniem przed obracaniem się wg normy PN-EN 124/PN-93/H-74124. Należy zastosować studnie szczelne, łączone na uszczelkę zapewniającą szczelność na eksfiltrację i infiltrację, z betonu o klasie wytrzymałości min. C35/45, wodoszczelnego (W8), mało nasiąkliwego (<5%) i mrozoodpornego (F-150), zgodne z normą PN-EN 1917. Stosować kinety prefabrykowane z fabrycznie montowanymi przejściami szczelnymi zgodne z zastosowanym system producenta rur. W studniach zastosować stopnie żłazowe powlekane wg normy PN-EN 13101:2005 lub jako rozwiązanie równoważne powlekane klamry żłazowe. Właz osadzać na zwężce betonowej 1000/600.

9.3 Skrzyżowania przewodów z przeszkodami

Wykonawca zobowiązany jest przed przystąpieniem do prac zawiadomić właścicieli uzbrojenia, z którym nastąpi skrzyżowanie układanego rurociągu.

W pasie przeznaczonym pod inwestycję występują uzbrojenia podziemne : wodociągi, kable elektroenergetyczne, telekomunikacyjne, światłowody oraz gazociągi. Przewiduje się zabezpieczenie istniejącego uzbrojenia na czas robót poprzez podwieszenie kabli, zastosowanie rur osłonowych dwudzielnych, podparcia istniejących kanałów i rurociągów

W miejscach skrzyżowań z kablami energetycznymi i telekomunikacyjnymi, należy je zabezpieczyć dwudzielną rurą ochronną typu Arot. Końce rury uszczelnić gliną z materiałem włóknistym lub pianką poliuretanową samoutwardzalną.

W miejscach zbliżeń i skrzyżowań wykonywanych sieci z istniejącym uzbrojeniem wykopy prowadzić bez użycia sprzętu mechanicznego z zachowaniem odpowiedniej ostrożności i pod nadzorem przedstawicieli jednostek branżowych.

Skrzyżowania z przeszkodami wykonać zgodnie z zalecaniami gestorów sieci z Narady Koordynacyjnej i uzgodnień branżowych oraz zgodnie z załączonymi profilami. W miejscach kolizji z przyłączami i sieciami wodociągowymi, istniejące rurociągi przebudować, zgodnie z uzgodnieniem z ZGK Oborniki Śląskie (zgłosić przed przystąpieniem do przebudowy).

9.4 Roboty ziemne

Roboty ziemne przy wykonywaniu rurociągów kanalizacyjnych należy prowadzić zgodnie z PN-B-10736:99 „Roboty ziemne-wykopy otwarte dla przewodów wodociągowych i kanalizacyjnych – warunki techniczne wykonania”, a w szczególności zgodnie z wymaganiami i badaniami dotyczącymi warunków bezpieczeństwa pracy.

Rury kanalizacyjne układać w wykopie pionowym, zabezpieczone palami szalunkowymi i rozpartym grodzicami GZ-4 lub inną obudową systemową zgodną z

norma B-83/8836-02 lub w wykopach szerokoprzestrzennych o nachyleniu skarp zgodnie z obowiązującymi przepisami. Rury układać na podsypce piaskowej o grubości 15cm i wielkości ziaren do 20mm. Układanie i montaż rur prowadzić zgodnie z warunkami podanymi przez producenta użytego materiału do budowy rurociągów.

Zasypkę rur wykonywać ręcznie z dokładnym ubijaniem warstw o grubości 15cm do wysokości 0,5m ponad wierzch rury. Do tej wysokości stosować do zasyпки jedynie grunt sypki, bez dużych lub ostrych odłamków skał lub kamieni. Pozostałą część wykopu do projektowanej wysokości podłoża drogi zasypywać mechanicznie. Do zagęszczenia obsypki i zasyпки zastosować lekkie wibratory płaszczyznowe. Wskaźnik zagęszczenia gruntu zasyпки pod nawierzchnią drogową min $I_p \geq 0,98$, pozostałe tereny min 0,95.

Dopuszcza się używania gruntów rodzimych do podsypki, obsypki i zasyпки również w pasie drogowym pod warunkiem ich geologicznej przydatności.

9.5 Wytyczne realizacji sieci kanalizacyjnej

Inwestycja obejmuje:

- budowę nowych studzienek wpustowych oraz przykanalików deszczowych oraz podpięcie ich do projektowanej kanalizacji deszczowej
- budowę sieci kanalizacji deszczowej

Prace prowadzone będą na terenie ul. Jarzębinowej w Pęgowie. Z uwagi na położenie wysokościowe terenu zabudowy, zebrane ścieki deszczowe będą odprowadzane grawitacyjnie. Projektowane sieci będą wykonywane metodą wykopu otwartego z tymczasowym odkładem gruntu na pobocze robót lub częściowym wywiezieniem do miejsca składowania na odległość do 2 km. Wykopy będą wykonywane etapami w miarę postępu robót. Roboty należy prowadzić w wykopach wąskoprzestrzennych obudowanych i odwodnionych.

Z pasa robót zostanie zdjęty humus, który będzie składowany w pobliżu wykopu i rozścielony ponownie po wykonaniu prac montażowych rurociągu i zasypaniu rur obsypką piaszczystą gruntową według opisu. Rury kanalizacyjne kielichowe PVC oraz dwuścienne PP układane będą na podsypce piaskowej, łączone na uszczelki elastomerowe. W miejscach zmiany kierunku przebiegu kanalizacji i wpięcia bocznych kanałów sanitarnych planowane są studzienki połączeniowe i trójniki.

Włączenie projektowanej kanalizacji do istniejącego przepustu betonowego dn600 wykonać za pomocą wycinki, zastosowania odpowiednich przejść beton/PP (np. złącze elastyczne VPC + VPC adapter), połączeniu króćców DN600 PP oraz wstawieniu studni kanalizacyjnej DN1200 .

Kanalizację wykonać zgodnie z normą PN-EN 1610

Próby szczelności:

Przed zasypaniem kanalizacji deszczowej należy:

- poddać próbie szczelności w obecności inspektora nadzoru
- dokonać pomiaru geodezyjnego

Próby szczelności należy przeprowadzić zgodnie z wymogami podanymi w normie PN 92/B-10735

9.6 Zestawienie wpustów

L.p.	Nr wpustu ulicznego	Nr studzienki/węzła	Rz. Wpustu N1 m n.p.m.	Rz. Wylotu N2 m n.p.m.	Rzędna dna wpustu N3 m n.p.m.	Wysokość studzienki wpustowej h1 (m)	Rzędna włączenia do kanału m n.p.m.	Długość odprowadzenia PVC160 [m]
1	wp1	S2	117,26	116,06	115,56	1,7	116,03	2,9
2	wp2	S3	117,47	116,27	115,77	1,7	116,23	1,9
3	wp3	S4	117,7	116,5	116	1,7	116,46	1,9
4	wp4	S5	117,86	116,66	116,16	1,7	116,6	1,9
5	wp5	S6	118,02	116,82	116,32	1,7	116,76	1,9

L.p.	Nr wpustu ulicznego	Nr studzienki/węzła	Rz. Wpustu N1 m n.p.m.	Rz. Wylotu N2 m n.p.m.	Rzędna dna wpustu N3 m n.p.m.	Wysokość studzienki wpustowej h1 (m)	Rzędna włączenia do kanału m n.p.m.	Długość odprowadzenia PVC160 [m]
6	wp6	S7	118,33	117,13	116,63	1,7	117,07	1,9
7	wp7	T1	119,02	117,39	116,89	2,13	117,2	1,2
8	wp8	S8	119,68	118,48	117,98	1,7	118,38	3,3
9	wp9	T2	119,84	118,59	118,09	1,75	117,95	4,3
10	wp10	S9	120,47	118,92	118,42	2,05	118,79	4,4
11	wp11	S10	121,48	119,93	119,43	2,05	119,8	4,8
12	wp12	T3	121,86	120,6	120,1	1,76	119,95	4,4
13	wp13	S11	121,71	120,51	120,01	1,7	120,31	6,7
14	wp14	S11	121,8	120,6	120,1	1,7	120,26	11,3
15	wp15	S12	122,04	120,84	120,34	1,7	120,71	4,3
16	wp16	S13	122,2	121	120,5	1,7	120,88	4
17	wp17	S14	122,39	121,19	120,69	1,7	121,07	3,9
18	wp18	S15	122,81	121,61	121,11	1,7	121,49	3,9
19	wp19	S16	123,19	121,99	121,49	1,7	121,87	3,9
20	wp20	S17	123,54	122,34	121,84	1,7	122,22	3,9
21	wp21	S18	123,92	122,72	122,22	1,7	122,61	3,8
22	wp22	S19	124,24	123,04	122,54	1,7	122,92	3,9
23	wp23	S20	124,6	123,4	122,9	1,7	123,28	3,9
24	wp24	S21	125,01	123,81	123,31	1,7	123,7	3,8
25	wp25	S22	125,53	124,33	123,83	1,7	124,21	3,9

L.p.	Nr wpustu ulicznego	Nr studzienki/wężła	Rz. Wpustu N1 m n.p.m.	Rz. Wylotu N2 m n.p.m.	Rzędna dna wpustu N3 m n.p.m.	Wysokość studzienki wpustowej h1 (m)	Rzędna włączenia do kanału m n.p.m.	Długość odprowadzenia PVC160 [m]
26	wp26	T4	125,86	124,54	124,04	1,82	123,94	4
27	wp27	S23	126,45	125,25	124,75	1,7	125,13	4,1
RAZEM								104,1

10. Dane dotyczące warunków ochrony przeciwpożarowej

11. Charakterystyka energetyczna budynku

– nie dotyczy

II. CZĘŚĆ RYSUNKOWA