



ETGAR Krzysztof Wójcik
30-418 KRAKÓW ul. ZAKOPIAŃSKA 73/306
tel./fax (+48) 12 261 85 80, tel. (+48) 12 261 85 82
tel. kom: (+48) 502 063 472; (+48) 510 092 710
NIP: 945 195 43 21, REGON: 12 00 54 827
biuro@etgar.pl, www.etgar.pl

Zadanie inwestycyjne:

BUDOWA SIECI WODOCIAGOWEJ WRAZ Z PRZYŁĄCZAMI I SIECI KANALIZACJI SANITARNEJ WRAZ Z PRZYŁĄCZAMI W MIEJSCOWOŚCIACH DYLEW, ODCINKI DYLEWSKIE I WODZICZNA, GMINA MOGIELNICA

Stadium opracowania:

PROJEKT BUDOWLANY

Temat opracowania:

PROJEKT ARCHITEKTONICZNO - BUDOWLANY

Działki inwestycyjne:

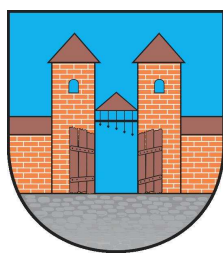
- obręb ewidencyjny Dylew, jednostka ewidencyjna Mogielnica,

189, 184/1, 190, 172, 152, 151, 150, 149, 148, 147, 146/2, 146/1, 145, 143, 142, 138, 170/1, 169, 168, 166/1, 165, 164, 163/1, 163/2, 162, 161, 160/3, 156, 155, 154, 158, 192, 52/2, 106, 112/2, 238, 241, 242, 244, 113, 236/4, 235, 234, 233, 231, 230, 229, 227/1, 226/1, 225/1, 223/1, 218, 214, 213, 212, 211, 210, 209, 208, 207, 206, 205, 204, 203, 202, 201, 200, 199, 198, 197, 196, 195, 194, 193/1, 71, 72, 75, 76, 77, 79, 80, 81, 82, 83, 84, 85/2, 86, 87, 88, 89, 90, 91, 98, 99, 100, 101, 102, 104, 105, 107, 108, 109, 110, 111, 215

- obręb ewidencyjny Odcinki Dylewskie, jednostka ewidencyjna Mogielnica,
 35/1, 58

- obręb ewidencyjny Wodziczna, jednostka ewidencyjna Mogielnica,

251, 262, 245, 232, 263, 264, 234/2, 265, 266/1, 266/2, 266/5, 266/9, 266/8, 266/4, 251



Inwestor:

Gmina i Miasto Mogielnica
pow. Grójecki, woj. mazowieckie

Adres inwestora:

ul. Plac Rynek 1
05-640 Mogielnica

	<i>Imię i nazwisko</i>	<i>Specjalność</i>	<i>Uprawnienia</i>	<i>Podpis</i>
Opracował:	mgr inż. Jakub Chlebda	Instalacyjna w zakresie sieci, inst. i urządz. ciepłych, wentylacyjnych gaz, wod-kan	-	
Projektował:	mgr inż. Krzysztof Wójcik		SWK/0131/POOS/04	
Sprawdziła:	mgr inż. Agnieszka Wójcik		MAP/0366/PWOS/08	

WRZESIEŃ 2014

SPIS TREŚCI

PROJEKT ARCHITEKTONICZNO BUDOWLANY

I. CZĘŚĆ OPISOWA	4
1. WSTĘP	5
1.1. Podstawowe dane i wielkości obiektu.....	5
2. SIEĆ WODOCIĄGOWA WRAZ Z ODCINKAMI BOCZNYMI SIECI.....	5
2.1. Szczegółowy opis projektowanych odcinków sieci.....	5
2.2. Sieć wodociągowa i uzbrojenie.....	6
2.2.1. Rury i kształtki.....	6
2.2.2. Rury osłonowe/ochronne.....	7
2.2.3. Węzły.....	7
2.2.4. Zasuwy.....	7
2.2.5. Hydranty przeciwpożarowe.....	7
2.2.6. Oznakowanie trasy wodociągu.....	8
3. PRZYŁĄCZA WODOCIĄGOWE.....	8
4. KANALIZACJA SANITARNA I UZBROJENIE.....	9
4.1. Trasa kanalizacji sanitarnej.....	9
4.2. Rury i kształtki	10
4.2.1. Kanały grawitacyjne	10
4.2.2. Rurociągi tłoczne	10
4.2.3. Rury osłonowe/ochronne	10
4.2.4. Kształtki	11
4.3. Uzbrojenie sieci kanalizacyjnej.....	11
4.3.1. Studnie kanalizacyjne.....	11
4.3.2. Zasuwy.....	12
4.3.3. Zwieńczenia studni kanalizacyjnych (włazy).....	12
4.3.4. Biofiltry do studni kanalizacyjnych rozprężnych.....	13
4.3.5. Trójniki włączeniowe, zaślepki z PVC.....	13
5. PRZYŁĄCZA KANALIZACJI SANITARNEJ.....	13
6. SKRZYŻOWANIA Z INNYM UZBROJENIEM TERENU.....	15
7. PRZEJŚCIA PRZEZ PRZESZKODY.....	15
8. ROBOTY W PASIE DROGI POWIATOWEJ.....	16
9. ROBOTY W PASIE DRÓG GMINNYCH.....	16
10. ROBOTY ZIEMNE I MONTAŻOWE.....	16
10.1. Technologia wykonania robót ziemnych i montażowych.....	16
10.2. Wytyczenie trasy sieci wodociągowej i kanalizacyjnej.....	17
10.3. Wykopy	17
10.4. Odwodnienie wykopów	17
10.5. Roboty montażowe	18
10.5.1. Montaż rur	18
10.5.2. Montaż studni kanalizacyjnych.....	18
11. PRÓBY SZCZELNOŚCI RUROCIĄGÓW	18
11.1. Płukanie i dezynfekcja	19
12. ODBIORY ROBÓT.....	19
13. UWAGI KOŃCOWE.....	20

ZESTAWIENIA

Tab. 1. Zestawienie odcinków głównych sieci wodociągowej	21
Tab. 2. Zestawienie odcinków bocznych dla sieci wodociągowej	22
Tab. 3. Zestawienie armatury żeliwnej dla sieci wodociągowej	23
Tab. 4. Zestawienie przyłączy wodociągowych	24
Tab. 5. Zestawienie zbiorcze kanałów grawitacyjnych głównych	25
Tab. 6. Zestawienie zbiorcze kanałów grawitacyjnych bocznych	26
Tab. 7. Zestawienie przyłączy kanalizacji sanitarnej	27
Tab. 8. Zestawienie rurociągów tłocznych	28
Tab. 9. Zestawienie armatury żeliwnej i kształtek dla kanalizacji sanitarnej	29
Tab. 10. Rozbiórka / odtworzenie nawierzchni w związku z budową sieci kanalizacyjnej i wodociągowej	30

II. CZĘŚĆ GRAFICZNA	31
Rys.1 - Profil podłużny sieci wodociągowej, odc. W1-HP13	32
Rys.2 - Profil podłużny sieci wodociągowej, odc. W5-HP20	33
Rys.3 - Profil podłużny sieci wodociągowej, odc. W6-W9	34
Rys.4 - Profil podłużny sieci wodociągowej, odc. W8-HP26	35
Rys.5 - Profile podłużne kanalizacji sanitarnej, kanał graw. A, B	36
Rys.6 - Profile podłużne kanalizacji sanitarnej, kanał graw. C	37
Rys.7 - Profile podłużne kanalizacji sanitarnej, kanał graw. D	38
Rys.8 - Profile podłużne kanalizacji sanitarnej, kanał graw. E	39
Rys.9 - Profile podłużne kanalizacji sanitarnej, kanał graw. F, G	40
Rys.10 - Profile podłużne odcinków bocznych i przykanalików od kanałów graw. A, B, C, D	41
Rys.11 - Profile podłużne odcinków bocznych i przykanalików od kanałów graw. E, F, G	42
Rys.12 - Profile podłużne rurociągów tłocznych od pompowni P1 i P2	43
Rys. 13 - Profile podłużne rurociągów tłocznych od pompowni P3iP4	44
Rys.14 – Schemat węzłów połączeniowych cz.1	45
Rys.15 – Schemat węzłów połączeniowych cz.2	46
Rys.16 - Bloki oporowe	47
Rys. 17 – Studnia wodomierzowa	48
Rys. 18 – Studnia kanalizacyjna bet. 1000mm	49
Rys. 19 – Studnia kaskadowa bet. 1000mm	50
Rys. 20 – Studzienka inspekcyjna PP 425mm w terenie utwardzonym	51
Rys. 21 – Trójnik włączeniowy redukcyjny PVC 200/160	52
Rys.22 - Schemat rozmieszczenia płóz centrujących	53
Rys. 23 – Schemat skrzyżowania projektowanej kanalizacji z istn. gazociągiem	54
Rys 24 - Schemat odbudowy nawierzchni tłuczniowej	55

III. INFORMACJE O PLANIE BIOZ	56
--------------------------------------	----

IV. ZAŁĄCZNIKI

Załącznik 1. Oświadczenie projektanta	63
Załącznik 2. Uprawnienia	65
Załącznik 3. Wpis o przynależności do Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa	67
Załącznik 4. Wpis do Centralnego Rejestru Osób Posiadających Uprawnienia Budowlane	69

PROJEKT ARCHITEKTONICZNO BUDOWLANY
I. CZĘŚĆ OPISOWA

1. WSTĘP

1.1. Podstawowe dane i wielkości obiektu

Miejscowości Dylew, Odcinki Dylewskie i Wodziczna administracyjnie stanowią sołectwa Gminy Mogielnica wchodzącej w skład powiatu grójeckiego w województwie Mazowieckim.

Dla zasilenia projektowanej sieci wodociągowej przewidziano włączenia w dwóch punktach do istniejącej sieci wodociągowej zlokalizowanej: w działce o nr ew. 215 (obręb Dylew) – droga gminna oraz w działce o nr ew. 245 (obręb Wodziczna) – droga gminna. Zasilanie z dwóch różnych miejsc zapewni działanie układu bez przerw w dostawie wody w sytuacji awarii na którymś z odcinków układu.

Odprowadzenie ścieków z w/w miejscowości planuje się poprzez włączenie do sieci kanalizacyjnej zlokalizowanej w pobliżu istniejącej sieciowej pompowni ścieków w miejscowości Wodziczna na działce nr ew. 251. Ze względu na ukształtowanie terenu, charakter zagospodarowania terenu i zabudowy oraz warunki gruntowo-wodne zaprojektowano system mieszany kanalizacji sanitarnej. Jest to system grawitacyjno-ciśnieniowy z zastosowaniem sieciowych pompowni ścieków.

W ramach opracowania dokumentacji projektowej zaprojektowano łącznie:

- sieć wodociągową o długości **5306,5 m.b**
- przyłącza wodociągowe **48 szt.** o długości **844,5 m.b.**
- sieć kanalizacji sanitarnej grawitacyjnej o długości **3707,5 m.b.**
- sieć kanalizacji sanitarnej tłocznej o długości **2231,0 m.b.**
- pompownie sieciowe: **4 szt.**
- przyłącza kanalizacyjne **58 szt.** o łącznej długości **1293,0 m.b.** w tym:
- przyłącza energetyczne dla zasilania sieciowych pompowni ścieków **4 szt.**

Dokumentację podzielono na **5 odrębnych zeszytów**:

Zeszyt 1 – Projekt zagospodarowania terenu

Zeszyt 2 – Projekt architektoniczno budowlany

Zeszyt 3 – Projekt budowlany sieciowych pompowni ścieków P1, P2, P3 i P4

Zeszyt 4.1 – Projekt budowlany przyłącza energetycznego do zasilania sieciowej pompowni ścieków P1

Zeszyt 4.2 – Projekt budowlany przyłącza energetycznego do zasilania sieciowej pompowni ścieków P2

Zeszyt 4.3 – Projekt budowlany przyłącza energetycznego do zasilania sieciowej pompowni ścieków P3

Zeszyt 4.4 – Projekt budowlany przyłącza energetycznego do zasilania sieciowej pompowni ścieków P4

Zeszyt 5 – Dokumentacja geotechniczna dotycząca warunków gruntowo-wodnych podłoża sieci wodociągowej i kanalizacji sanitarnej projektowanej na terenie miejscowości Dylew, Odcinki Dylewskie i Wodziczna.

Niniejsze opracowanie stanowi **zeszyt 2** zadania inwestycyjnego pod nazwą „**Budowa sieci wodociągowej wraz z przyłączami i sieci kanalizacji sanitarnej wraz z przyłączami w miejscowościach Dylew, Odcinki Dylewskie i Wodziczna, gmina Mogielnica**”.

2. SIEĆ WODOCIĄGOWA WRAZ Z ODCINKAMI BOCZNYMI SIECI

2.1. Szczegółowy opis projektowanych odcinków sieci

Przebieg projektowanej sieci wodociągowej uwarunkowane są konfiguracją terenu, układem zabudowy, istniejącym zagospodarowaniem posesji, a także przeprowadzonymi uzgodnieniami z właścicielami działek.

W większości tras, sieć wodociągowa jest planowana wzdłuż tras sieci kanalizacyjnej.

Trasa odcinków wodociągu:

Sieć wodociągowa od węzła W1 do HP13 (odcinek główny), W2-HP8, W3-HP9, W4-HP10 (odgałęzienia w węzłach hydrantowych)

Odcinek W1 – HP13 zaprojektowano wzdłuż drogi gminnej - począwszy od miejsca włączenia do istn. sieci – w miejscowości Wodziczna (dz. ew. nr 245), dalej miejscowości Dylew (dz. ew. nr 189) do skrzyżowania z drogą powiatową nr 1640W (Modrzewina - Dylew), następnie biegnie w kierunku południowym wzdłuż w/w drogi powiatowej do

skrzyżowania z drogą powiatową nr 1639W (Rykały – Dylew), następnie wzdłuż niniejszej drogi powiatowej w kierunku zachodnim. Odcinek jest prowadzony po działkach właścicieli prywatnych, częściowo w pasach dróg - gminnej i powiatowych w miejscowości Wodźiczna i Dylew. Łączna długość odcinka głównego – 2096,0m z rur PVC U SDR26 - Ø110mm, łączna długość odgałęzień w węzłach hydrantowych – 13,5m z rur PVC U SDR26 - Ø90mm.

Od odcinka W1 – HP13 są projektowane odcinki boczne sieci wodociągowej w łącznej ilości 10 szt. z rur PEØ40mm (PE100 PN10 SDR17).

Sieć wodociągowa od węzła W5 do HP20 (odcinek główny), W7-HP18 (odgałęzienie w węźle hydrantowym)

Odcinek W5 – HP20 jest planowany wzdłuż drogi powiatowej nr 1639W (Rykały – Dylew) od włączenia do odcinka W1-HP13 w węźle W5 w obrębie skrzyżowania z drogą powiatową 1640W w kierunku wschodnim, po działkach właścicieli prywatnych, częściowo w pasie drogowym w miejscowości Dylew. Łączna długość odcinka głównego – 884,5m z rur PVC U SDR26 - Ø110mm, długość odgałęzienia w węźle hydrantowym – 3,0m z rur PVC U SDR26 - Ø90mm.

Od odcinka W5 – HP20 są projektowane odcinki boczne sieci wodociągowej w łącznej ilości 17 szt. z rur PEØ40mm (PE100 PN10 SDR17).

Sieć wodociągowa od węzła W6 do W9

Trasa przebiega w pasie drogi gminnej (dz. ew. nr 235) w miejscowości Dylew o łącznej długości 1615,5m z rur PVC U SDR26 – Ø110mm. Włączenie planuje się do istniejącej sieci wodociągowej zlokalizowanej w drodze gminnej (dz. ew. nr 215) w miejscowości Dylew oraz do odcinka W5-HP20 w węźle W6.

Od odcinka W6 – W9 są projektowane odcinki boczne sieci wodociągowej w łącznej ilości 6 szt. z rur PEØ40mm (PE100 PN10 SDR17).

Sieć wodociągowa od węzła W8 do HP26

Trasa przebiega w pasie drogi gminnej (dz. ew. nr 35/1) w miejscowości Odcinki Dylewskie o łącznej długości 454,0m z rur PVC U SDR26 – Ø90mm. Włączenie planuje się do odcinka W6-W9 w węźle W8.

Od odcinka W8 – HP26 są projektowane odcinki boczne sieci wodociągowej w łącznej ilości 3 szt. z rur PEØ40mm (PE100 PN10 SDR17).

2.2. Sieć wodociągowa i uzbrojenie

2.2.1. Rury i kształtki

Sieć wodociągową projektuje się z rur i kształtek PVC U SDR 26 ciśnieniowych wodociagowych atestowanych do 1,0 MPa kielichowych PN-10 wg normy PN-74/C-89200, kształtek PVC wg normy PN-76/C-89202 łączonych na uszczelkę gumową.

Dla projektowanych odcinków sieci zastosować rury o następujących parametrach:

- PVC U Ø90x4,3 średnica wew. 81,4mm SDR26 PN10,
- PVC U Ø110x4,2 średnica wew. 101,6mm SDR26 PN10.

Wszystkie rury, uszczelki, kształtki i cała armatura wodociągowa powinny posiadać atesty techniczne, sanitarne, atesty higieniczne oraz deklaracje zgodności.

Głębokość ułożenia przewodów wynosi minimalnie 1,50m. Sieć wodociągowa prowadzona pod rowami przydrożnymi projektowana jest na głębokości umożliwiającej przegłębienie rowów oraz ich przyszłą renowację.

Spadki rurociągów dostosowano do spadków terenu. Ze względu na możliwość zapowietrzania się rurociągów przy dużych deniwelacjach terenu należy stosować łagodne kąty przy zmianach kierunku trasy wodociągu w przekroju pionowym. Zmiany kierunków dla rurociągu o kąt 11°, 22°, 30°, 45°, 60°, 90° (w przekroju poziomym) wykonać przy pomocy łuków segmentowych. Na załamaniach o kąt co najmniej 11° oraz na trójkątach i końcówkach rurociągu zastosować bloki oporowe wg rysunku szczegółowego zamieszczonego do niniejszego opracowania

Odcinki boczne sieci wodociągowej projektuje się z rur PE100 PN10 SDR17 ciśnieniowych wodociagowych atestowanych do 1,6 MPa PN-16 wg normy PN-EN 12201. Przewody zaprojektowano z rur trójwarstwowych o średnicy PEØ40x2,4mm.

2.2.2. Rury osłonowe/ochronne

Zastosowano **polietylenowe** rury osłonowe i ochronne. Rodzaj, usytuowanie oraz średnicę rur przedstawiono na projekcie zagospodarowania terenu oraz na profilach podłużnych.

Rury osłonowe i ochronne stosuje się w miejscach przejść bezwykopowych oraz wykopowych – pod drogami, na odcinkach o nawierzchni utwardzonej na działkach prywatnych właścicieli, przepustami wodnymi rowami melioracyjnymi oraz w miejscach skrzyżowań kanałów grawitacyjnych miejscach sieci gazową.

Średnicę rury osłonowej należy dostosować do średnicy rury przewodowej:

- dla rury przewodowej PVCØ110mm zastosować rurę osłonową PEØ225mm PE100,
- dla rury przewodowej PEØ50mm zastosować rurę osłonową PEØ110mm PE100,

W miejscu skrzyżowania projektowanego uzbrojenia z istniejącym przewodem sieci energetycznej należy zastosować rury ochronne dwudzielne zakładane na przewód energetyczny.

2.2.3. Węzły

Węzły projektuje się w miejscach charakterystycznych na sieci wodociągowej takich jak:

- połączenia odgałęzień wodociągu
- lokalizacja hydrantów pożarowych
- lokalizacja zasuw odcinających

Węzły należy wykonać z armatury żeliwnej kołnierkowej (żeliwo szare GJL-250).

Włączenia odcinków bocznych do sieci wodociągowej planuje się poprzez zastosowanie obejmy z żeliwa do nawiercania rur PVC z odejściem gwintowanym. Dla rur przewodowych o średnicach Ø90mm i Ø110mm zastosować obejmy o średnicach kolejno DN80 i DN100.

2.2.4. Zasuwy

Jako zasuwy odcinające dla sieci wodociągowej zastosowano zasuwy klinowe kołnierkowe PN10 szereg 14 z żeliwa szarego GJL250 dla średnic DN80mm i DN100mm. Zasuwy należy zbudować zgodnie ze schematem węzłów połączeniowych załączonym do dokumentacji projektowej.

Zasuwy odcinające projektuje się zgodnie z następującymi zasadami:

- w miejscach rozgałęzień wodociągu
- przed każdym hydrantem pożarowym
- na odcinkach prostych co 500-600 m

Na sieci łącznie zaprojektowano 52 zasuwy kołnierkowe w tym:

- DN 80mm – 29 sztuk
- DN 100mm – 23 sztuk

Na odcinkach bocznych przy włączeniu do sieci tuż za obejmą projektuje się zasuwy żeliwne DN32 (dla rur Ø40mm) z gwintem zewnętrznym dostosowanym do średnicy odejścia obejmy oraz kielichem do rur PE. W przypadku montażu zasuwy na odcinku (poza miejscem włączenia do sieci) przewiduje się zastosowanie zasuw obustronnie z kielichami do rur PE. Zasuwy z rurą odcinka bocznego lub przyłącza wodociągowego należy łączyć poprzez zgrzewanie. Aby zabezpieczyć zasuwy wodociągowe przed uszkodzeniem należy zastosować obudowy teleskopowe zwieńczone skrzynkami ulicznymi o średnicy 180mm (w części z dekle). Pod zasuwy należy wykonać blok oporowe betonowe o wymiarach 40x40x20cm. Skrzynki uliczne należy zabezpieczyć przed przemieszczaniem poprzez obetonowanie bądź założenie prefabrykowanego elementu betonowego tzw. kwadratu. Zasuwy należy oznakować tablicami orientacyjnymi zgodnie z PN-86/B-09700. Tablice umocować na stałym elemencie.

2.2.5. Hydranty przeciwpożarowe

W celu ochrony przeciw - pożarowej i konserwacji sieci wodociągowej zaprojektowano 28szt. hydrantów DN80mm w tym 17szt. nadziemnych i 11szt. podziemnych PN16. Należy zastosować hydranty z żeliwa GJL250.

Hydranty projektuje się na odgałęzieniu od sieci głównej oraz na końcówkach sieci przed każdym z hydrantów należy zastosować zasuwę odcinającą DN80 połączoną bezpośrednio z trójnikiem kołnierkowym węzła. Hydranty należy zamontować na kolanie stopowym DN80.

W czasie zamykania hydrantu, następuje samoczynne odwodnienie kolumny oraz rury trzpieniowej odwadniaczem w związku z czym należy przewidzieć wymianę gruntu wokół hydrantu na grunt umożliwiający infiltrację wody w głąb profilu glebowego. Odwadniacz hydrantu powinien znajdować się poniżej strefy przemarzania gruntu. Odległość od wylotu hydrantu nadziemnego do gruntu powinna wynosić 0,8m.

Ze względu na głębokość posadowienia sieci wodociągowej zastosowano hydranty o wysokości zabudowy 2450mm.

Jako zabezpieczenie przed przemieszczaniem się elementów węzła hydrantu zastosować typowy blok oporowy zgodnie z rysunkiem załączonym do dokumentacji technicznej.

Hydranty należy zabudować zgodnie z załączonymi do dokumentacji schematami węzłów połączeniowych. Rozmieszczenie hydrantów przedstawiono w projekcie zagospodarowania terenu.

2.2.6. Oznakowanie trasy wodociągu

Oznakowanie trasy wodociągu, odcinków bocznych wodociągowych, uzbrojenia podziemnego tj. zasuw (w tym również zasuw lub zaworów na przyłączach, trójnikach, załamaniach trasy wodociągu) należy oznakować przy pomocy tabliczek informacyjnych zgodnie z PN-86/B-09700. Tabliczki powinny być umieszczone na trwałych budowlach zlokalizowanych przy trasie sieci wodociągowej lub na specjalnych słupkach.

Umieszczenie tabliczek na słupkach dopuszczalne jest tylko w przypadku, gdy w promieniu 25m nie ma żadnej trwałej budowli lub ogrodzenia.

Na całej długości ułożenia sieć wodociągową oznakować taśmą w kolorze niebieskim wykonaną z tworzywa sztucznego z metalową wkładką.

3. PRZYŁĄCZA WODOCIĄGOWE

Zaprojektowano łącznie 48 sztuk przyłączy wodociągowych. Łączna długość rur PE na przyłączach wodociągowych wynosi 844,5 m.b. o średnicy Ø40x3,7mm.

3.1. Przewody wodociągowe

Przyłącza wodociągowe projektuje się z rur PE100 PN10 SDR17 ciśnieniowych wodociągowych atestowanych do 1,6 MPa PN-16 wg normy PN-EN 12201. Przewody zaprojektowano z rur trójwarstwowych o średnicy PEØ40x2,4mm. W zależności od usytuowania projektowanej sieci wodociągowej, przewody przyłączy wodociągowych należy łączyć bezpośrednio do sieci lub do przewodu odcinka bocznego sieci, poprzez zastosowanie kształtek elektrooporowych.

3.2. Zasuwy

Zasuwy odcinające stosowane na przewodach przyłączy wodociągowych w miejscach włączeń do sieci głównej, są zaliczane do sieci.

3.3. Rury osłonowe / ochronne

W miejscu skrzyżowania projektowanych przyłączy z istniejącym przewodem sieci telefonicznej należy zastosować rury ochronne dwudzielne zakładane na przewód telefoniczny.

3.4. Oznakowanie trasy przyłączy wodociągowych

Oznakowanie trasy przyłączy wodociągowych, uzbrojenia należy oznakować przy pomocy tabliczek informacyjnych zgodnie z PN-86/B-09700. Tabliczki powinny być umieszczone na trwałych budowlach zlokalizowanych przy trasie wodociągu lub na specjalnych słupkach. Umieszczenie tabliczek na słupkach dopuszczalne jest tylko w przypadku, gdy w promieniu 25m nie ma żadnej trwałej budowli lub ogrodzenia.

Na całej długości ułożenia przewodu wodociągowego oznakować taśmą w kolorze niebieskim wykonaną z tworzywa sztucznego z metalową wkładką.

3.5. Zestaw wodomierzowy

Na zakończeniu przyłączy należy zamontować zestaw wodomierzowy. Zestaw wodomierzowy wyposażać w:

- zawór grzybkowy DN20 mm
- wodomierz skrzydełkowy na wodę zimną JS DN20mm o przepływie 2,5 m³/h
- zawór zwrotny antyskażeniowy EA 251 DN 20
- zawór grzybkowy DN20 mm

Przed wodomierzem należy zastosować odcinek prosty $L \geq 5 D_r$ (D_r – średnica przewodu), oraz $L \geq 3 D_r$ za wodomierzem. Zgodnie z PN-B-01706/AZ1 za zaworem głównym za wodomierzem należy zamontować zawór antyskażeniowy. Wodomierz, na połączeniu z instalacją, powinien być umieszczony w wydzielonym, łatwo dostępnym miejscu, zabezpieczonym przed zalaniem wodą lub zamarzaniem oraz dostępem osób niepowołanych zgodnie z PN-B-10720.

Projektuje się przyłącza domowe typu:

- A – zestaw wodomierzowy umieścić bezpośrednio za pierwszą ścianą budynku w miejscu łatwo dostępnym – 37 szt.
- B – zestaw wodomierzowy umieścić w studzience wodomierzowej – 11 szt.

3.6. Studnia wodomierzowa

W przypadku braku możliwości zainstalowania wodomierza w budynku, na działce należy wykonać studnię wodomierzową HDPE Ø1000mm o głębokości 1.8m. Studzienka posiada wlot na stałej głębokości wynoszącej 1,5m. Należy przyłączem wodociągowym nawiązać się do tej głębokości. Zgodnie z obowiązującą normą PN-EN 124:2000 dobrano włazy klasy A15, B125 lub D400 (zgodnie z zestawieniami) W przypadku zmiany zagospodarowania działki należy przewidzieć wymianę włazu na wąż wyższej klasy dostosowany do przewidywanych obciążeń ruchem drogowym np. w razie lokalizacji studni we wjeździe na działkę.

4. KANALIZACJA SANITARNA I UZBROJENIE

4.1. Trasa kanalizacji sanitarnej

Przebieg projektowanej sieci kanalizacyjnej grawitacyjnej i rurociągów tłocznych oraz lokalizację sieciowych pompowni ścieków uwarunkowane są konfiguracją terenu, układem zabudowy, istniejącym zagospodarowaniem posesji, a także przeprowadzonymi uzgodnieniami z właścicielami działek. W większości tras, sieć kanalizacyjna jest planowana wzdłuż tras sieci wodociągowej.

W obrębie projektowanej sieci kanalizacyjnej można wyróżnić pięć układów (zlewni):

Zlewnia kanału 'A'

Kanał 'A' zaprojektowano wzdłuż drogi gminnej w miejscowości Wodiczna (dz. ew. nr 245). Odcinek jest prowadzony po działkach właścicieli prywatnych, częściowo w pasie drogowym, częściowo przez teren nieczynnej kolejki wąskotorowej. Łączna długość kanału 'A' - 348,5m; Do kanału będą odprowadzane ścieki z kilku posesji zlokalizowanych wzdłuż drogi gminnej w miejscowości Wodiczna oraz ze zlewni pompowni 'P1'. Konfiguracja terenu na tym odcinku pozwala na grawitacyjne odprowadzenie ścieków z tej części kanalizowanego obszaru aż do miejsca włączenia, które planuje się w pobliżu istniejącej sieciowej pompowni ścieków w miejscowości Wodiczna na działce nr ew. 251.

Zlewnia pompowni 'P1' (główna)

Pompownia sieciowa 'P1' jest planowana na działce nr ew. 190 w miejscowości Dylew. Do pompowni będą odprowadzane ścieki częściowo z posesji zlokalizowanych wzdłuż drogi gminnej w miejscowości Wodiczna (dz. ew. nr 245) i miejscowości Dylew (dz. ew. nr 189) poprzez kanały grawitacyjne 'B' i 'C'; łączna długość kanału 'B' – 237,5m, łączna długość kanału 'C' – 567,0m. Odprowadzenie ścieków z sieciowej pompowni P1 jest planowane rurociągiem tłocznym 'P1' (o długości 382,0m) do kanału grawitacyjnego 'A'.

Zlewnia pompowni 'P2'

Pompownia sieciowa 'P2' jest planowana na działce nr ew. 52/2 w miejscowości Dylew. Do pompowni będą odprowadzane ścieki częściowo z posesji zlokalizowanych wzdłuż drogi gminnej w miejscowości Dylew (dz. ew. nr 189) do skrzyżowania z drogą powiatową nr 1640W (Modrzewina - Dylew), dalej wzdłuż w/w drogi powiatowej w kierunku południowym do skrzyżowania z drogą powiatową nr 1639W (Rykały – Dylew), następnie wzdłuż w/w drogi powiatowej w kierunku wschodnim - poprzez kanały grawitacyjne 'D' i 'E'; łączna długość kanału 'D' – 645,0m, łączna długość

kanalu 'E' – 428,0m. Odprowadzenie ścieków z sieciowej pompowni P2 jest planowane rurociągiem tłocznym 'P2' (o długości 721,5m) do kanału grawitacyjnego 'C'.

Zlewnia pompowni 'P3'

Pompownia sieciowa 'P3' jest planowana na działce nr ew. 163/1 w miejscowości Dylew. Do pompowni będą odprowadzane ścieki częściowo z posesji zlokalizowanych wzdłuż drogi powiatowej nr 1639W (Rykały – Dylew) w kierunku zachodnim od skrzyżowania z drogą powiatową nr 1640W - poprzez kanał grawitacyjny 'G'; łączna długość kanału 'G' – 336,0m. Odprowadzenie ścieków z sieciowej pompowni P3 jest planowane rurociągiem tłocznym 'P3' (o długości 466,0m) do kanału grawitacyjnego 'E'.

Zlewnia pompowni 'P4'

Pompownia sieciowa 'P4' jest planowana na działce nr ew. 193/1 w miejscowości Dylew. Do pompowni będą odprowadzane ścieki częściowo z posesji zlokalizowanych wzdłuż drogi powiatowej nr 1639W (Rykały – Dylew) w kierunku wschodnim od skrzyżowania z drogą powiatową nr 1640W - poprzez kanał grawitacyjny 'F'; łączna długość kanału 'F' – 649,0m. Odprowadzenie ścieków z sieciowej pompowni P4 jest planowane rurociągiem tłocznym 'P4' (o długości 661,5m) do kanału grawitacyjnego 'E'.

4.2. Rury i kształtki

Uwaga: Wszystkie nazwy wyrobów i urządzeń wymienione w niniejszym opracowaniu są nazwami handlowymi. Dopuszcza się zastosowanie wyrobów producentów innych niż podanych w dalszej części opracowania pod warunkiem spełniania stawianych im wymagań odnośnie parametrów technicznych i zgodnie z obowiązującymi przepisami.

4.2.1. Kanały grawitacyjne

Główne i boczne kanały grawitacyjne

Uwaga: nie dopuszcza się stosowania rur o spienionym rdzeniu.

Ze względów techniczno-ekonomicznych projektuje się zastosowanie rur PVC o średnicach Ø160mm, Ø200mm klasy S(SN=8kN/m²) oraz N(SN=4kN/m²) z kielichowo elastycznymi złączami z uszczelnieniem gumowym, umożliwiającymi łatwy montaż i wysoką szczelność kanałów. Z uwagi na przebieg kanałów w większości w pasach uczęszczanych przez pojazdy kołowe zastosowano rury klasy S. Minimalny spadek gwarantujący wymaganą prędkość dla samooczyszczania się kanału wynosi 0,5% dla średnicy Ø200mm oraz i=1,5% dla średnicy Ø160mm.

Łączna długość zaprojektowanej sieci kanalizacji grawitacyjnej wraz z odcinkami bocznymi sieci wynosi – 3707,5 m.b., z czego:

- długość głównych kanałów grawitacyjnych z rury PVC Ø200mm klasy S – 3253,0 m.b.,
- długość odcinków bocznych kanałów grawitacyjnych – 454,5 m.b., w tym:
 - z rur PVC Ø200mm klasy S – 22,5 m.b.
 - z rur PVC Ø160mm klasy S – 425,0 m.b.
 - z rur PVC Ø160mm klasy N – 7,0 m.b.

4.2.2. Rurociągi tłoczne

Średnica rurociągów została dobrana w ścisłym związku z charakterystyką pomp. Wartością wiążącą jest średnica wewnętrzna rur, która warunkuje opory hydrauliczne. Średnia głębokość ułożenia przewodów wynosi 1,60m. Spadki rurociągu dostosowano do spadków terenu.

Łączna długość zaprojektowanej sieci kanalizacji tłocznej z rur PE100 PN10 SDR17 wynosi – 2231,0 m.b. z czego:

- z rur PEØ63x3,8mm – 466,0 m.b.
- z rur PEØ90x5,4mm – 1765,0 m.b.

4.2.3. Rury osłonowe/ochronne

Zastosowano **polietylenowe** rury osłonowe i ochronne. Rodzaj, usytuowanie oraz średnicę rur przedstawiono na projekcie zagospodarowania terenu oraz na profilach podłużnych.

Rury osłonowe i ochronne stosuje się w miejscach przejść bezwykopowych oraz wykopowych – pod drogami, na odcinkach o nawierzchni utwardzonej na działkach prywatnych właścicieli, przepustami wodnymi rowami melioracyjnymi oraz w miejscach skrzyżowań kanałów grawitacyjnych miejscach siecią gazową.

Średnicę rury osłonowej należy dostosować do średnicy rury przewodowej:

- dla rury przewodowej PEØ63-90mm zastosować rurę osłonową PEØ180mm PE100 RC,
- dla rury przewodowej PVCØ160mm zastosować rurę osłonową PEØ280mm PE100 RC,
- dla rury przewodowej PVCØ200mm zastosować rurę osłonową PEØ315mm PE100 RC.

W miejscu skrzyżowania projektowanego uzbrojenia z istniejącym przewodem sieci energetycznej i telefonicznej należy zastosować rury ochronne dwudzielne zakładane na przewód energetyczny i telefoniczny.

4.2.4. Kształtki

Stosuje się kształtki z PVC oraz PE.

Kształtki PVC zastosowano w celu umożliwienia wykonania włączeń przewodów grawitacyjnych w ściankę lub kinetę studni kanalizacyjnych, bezpośrednio do kanałów grawitacyjnych oraz w celu zaślepienia przewodów kanałów bocznych w linii granicy działek.

Kształtki PE stosuje się na rurociągach tłocznych.

4.3. Uzbrojenie sieci kanalizacyjnej

4.3.1. Studnie kanalizacyjne

Uzbrojenie projektowanych kanałów sanitarnych stanowią rewizyjne studnie betonowe Ø1000mm połączeniowe kaskadowe i rozprężne.

Studnie betonowe rewizyjne DN1000mm

Łączna ilość studni kanalizacyjnych wynosi – DN1000mm bet. – 106 szt. w tym:

- rewizyjna przelotowa/połączeniowa – szt. 89
- rewizyjna redukcyjna – szt. 13
- rozprężna – szt. 4

Studnie rewizyjne betonowe Ø1000mm zaprojektowano w miejscu połączeń kanałów w poszczególnych ulicach, na końcówkach kanałów oraz w maksymalnej odległości 40-50m od siebie.

Studnia zbudowana jest, z betonowych elementów prefabrykowanych łączonych na uszczelki typu SBR, spełniających wymagania normy PN-EN-681-1. W betonowej monolitycznej podstawie studni (dennicy) D 1000 mm, ma być osadzona (w zakładzie prefabrykacji elementów betonowych) wkładka wykonana z poliuretanu (PU) wzmocnionego włóknem szklanym. Wszystkie elementy betonowe studni powinny odpowiadać normie PN-EN 1917:2004.

Podstawowe elementy typowych studzienek kanalizacyjnych betonowych:

- Dennicę studzienki należy wykonać jako monolityczną, prefabrykowaną, z fabrycznie zabetonowaną powłoką z poliuretanu jako kinetą główną wraz z ewentualnymi dopływami bocznymi, z przejściami szczelnymi wyposażonymi w uszczelki dla przyłączenia rur PVC w ścianie studni. Przejścia przez ściany studni kanalizacyjnych muszą być szczelne i elastyczne. Spocznik w dnie powinien być wykonany „antypoślizgowo” dla zachowania bezpieczeństwa pracy ludzi konserwujących daną studnię i również zabezpieczony powłoką z poliuretanu. Kinetą główną oraz kinety dopływów, spocznik i przejścia szczelne stanowić muszą jeden monolityczny i bezspoinowy element tworzywowy. Nie dopuszcza się wykonania powłoki z kilku elementów, spawanie/zgrzewanie tworzywa;
- wysokość kinety równa średnicy maksymalnego otworu przyłączanej rury;
- kręgi nadbudowy dla studni D1000 mm - betonowe odpowiadające wymaganiom PN-EN 1917:2004, minimalna wysokość kręgów nadbudowy 500 mm;
- przykrycie studzienek kanalizacyjnych - pierścień oraz płyta odciążająca (w terenach ruchu kołowego) lub zwężka redukcyjna (w terenach zielonych, bez obciążenia ruchu kołowego) o minimalnej wytrzymałości na obciążenia pionowe 300 kN,
- włazy kanalizacyjne typu ciężkiego klasy D 400, okrągłe żeliwne D 600 mm z wypełnieniem betonowym, - odpowiadające wymaganiom PN-94/H-74051-02 umieszczone przeważnie w korpusie drogi.

- stopnie żłazowe żeliwne lub stalowa drabinka powlekana, odpowiadające wymaganiom PN-EN 13101.

Parametry i właściwości elementów betonowych studzienek kanalizacyjnych

- szczelność połączeń zapewniona przy ciśnieniu: 50 kPa
- beton o min. klasie wytrzymałości na ściskanie w elementach i w kiniecie: min. C40/50
- nasiąkliwość betonu: <5 %
- klasa ekspozycji betonu w elementach studni: XC4
- część denna monolityczna z fabrycznie wykonanymi wejściami dla kanałów oraz z fabrycznie wyprofilowaną kinetą,
- część kominowa z kręgów żelbetowych łączonych na zaprawę i uszczelkę bentonitową oraz wyposażona w fabrycznie montowane stopnie żłazowe,
- pokrywa nastudzienna - zwężka 1200x600mm i posadowiony na niej właz żeliwny sferoidalny o klasie dostosowanym do przewidywanych obciążeń.

W wyjątkowych wypadkach w przypadku braku wykonanych fabrycznie wejść i wyjść kanałów ze studni należy je wykonać z zastosowaniem pierścieni uszczelniających. Włączenie kanałów i odcinków bocznych do studni, w których różnica wlotów kanałów dopływowych wynosi minimum 0,6m wykonać jako przepad z wykonaniem kaskady zewnętrznej.

Przepad stanowią:

- trójnik PVC równoprzelotowy 45° Ø200/200mm
- króciec dostudzienny Ø200mm – 2 szt.
- odcinek rury PVC Ø 200mm
- łuk PVC 45° Ø 200mm – 1 szt..

Szczegółowe zestawienie rodzaju studni, typu kinet oraz klasy włazów przedstawiono w zestawieniach załączonych do opracowania. Rysunki konstrukcyjne studni umieszczone zostały w części graficznej niniejszego opracowania.

4.3.2 Zasuwy

Przed wprowadzeniem kanałów grawitacyjnych do pompowni sieciowych planuje się zasuwy odcinające DN200mm z żeliwa szarego w celu umożliwienia odcięcia napływu ścieków do pompowni podczas prowadzenia prac konserwacyjnych w pompowni.

Na przewodach tłocznych zaprojektowano zasuwy kołnierzowe o średnicy DN50mm i DN80 z żeliwa szarego.

Jako zasuwy odcinające dla sieci zastosowano zasuwy klinowe kołnierzowe PN10 szereg 14 z żeliwa szarego GJL250

Aby zabezpieczyć zasuwy przed uszkodzeniem należy zastosować obudowy teleskopowe zwieńczone skrzynkami ulicznymi o średnicy 180mm (w części z dekle). Pod zasuwy należy wykonać blok oporowe betonowe o wymiarach 40x40x20cm. Skrzynki uliczne należy zabezpieczyć przed przemieszczaniem poprzez obetonowanie bądź założenie prefabrykowanego elementu betonowego tzw. kwadratu. Zasuwy należy oznakować tablicami orientacyjnymi zgodnie z PN-86/B-09700. Tablice umocować na stałym elemencie.

Lokalizację zasuw przedstawiono na projekcie zagospodarowania terenu oraz schematach połączeń węzłów.

4.3.3. Zwieńczenia studni kanalizacyjnych (włazy)

Zwieńczenia studni kanalizacyjnych powinny być zgodne z obowiązującą normą PN-EN 124:2000 „Zwieńczenia wpustów i studzienek kanalizacyjnych do nawierzchni dla ruchu pieszego i kołowego. Zasady konstrukcji, badania typu, znakowanie, kontrola jakości”. Należy zastosować następujące klasy włazów kanalizacyjnych:

- **Klasa B125** – dopuszczalne obciążenie do 12,5T; stosować w chodnikach oraz na drogach pieszych lub powierzchniach równorzędnych oraz parkingach i terenach parkowania samochodów osobowych oraz w chodnikach,
- **Klasa D400** – dopuszczalne obciążenie do 40T; stosować w jezdniach dróg utwardzonych poboczach oraz obszarach parkingowych dla wszystkich rodzajów pojazdów drogowych.

4.3.4. Biofiltry do studni kanalizacyjnych rozprężnych

Biofiltry należy zamontować w studniach rozprężnych stanowiących „zakończenie” rurociągów tłocznych 'P1', 'P2', 'P3' i 'P4'.

Substancje zapachowe wydobywające się ze studni kanalizacyjnych będą neutralizowane przez mikroorganizmy znajdujące się we wkładzie filtra. Materiał filtracyjny stanowi naturalne drewno pochodzące z korzeni drzew poddawanych dodatkowo obróbce mikrobiologicznej i mechanicznej. Drewno pochodzące z korzeni jest materiałem trwałym i z upływem czasu nie zmienia swoich właściwości mechanicznych i mikrobiologicznych. Obudowa filtra wykonana jest z EPDM, PE i stali ocynkowanej.

4.3.5. Trójniki włączeniowe, zaślepki z PVC

W przypadku kilku odcinków bocznych na sieci kanalizacyjnej grawitacyjnej zastosowano podłączenie poprzez montaż trójników. Projektuje się trójniki 45° z PVC 200/200/160mm. Trójniki należy zamontować na kanałach z poderwaniem 20cm. Lokalizację miejsc podłączeń na trójnik przedstawiono na planie zagospodarowania terenu.

Odcinki boczne grawitacyjne należy zaślepić w granicy działki przed linią ogrodzenia a w przypadku braku ogrodzenia w linii granicy ewidencyjnej działki. Końce przewodów w linii ogrodzenia zaślepić poprzez montaż zaślepek z PVC Ø160mm.

5. PRZYŁĄCZA KANALIZACJI SANITARNEJ

Łączna ilość projektowanych przyłączy kanalizacyjnych wynosi 58 sztuk o łącznej długości 1293,0 m.b., w tym:

- z rur PVC Ø200mm klasy S – 181,5 m.b.
- z rur PVC Ø160mm klasy S – 685,0 m.b.
- z rur PVC Ø160mm klasy N – 426,5 m.b.

5.1. Rury i kształtki

Dla przyłączy kanalizacji sanitarnej zastosowano rury PVC o średnicach Ø160mm, Ø200mm klasy S(SN=8kN/m²) oraz N(SN=4kN/m²) z kielichowo elastycznymi złączami z uszczelnieniem gumowym, umożliwiającymi łatwy montaż i wysoką szczelność przewodów. Rury PVC zostały zastosowane ze względu na dużą odporność powierzchni wewnętrznej i zewnętrznej na agresywne działanie ścieków i wód gruntowych.

W celu umożliwienia wykonania włączeń przewodów grawitacyjnych w ściankę lub kinetę studni kanalizacyjnych, bezpośrednio do kanałów grawitacyjnych, zaślepienia „wolnych” otworów w kinetach studni oraz w celu wykonania połączeń projektowanego przyłącza z przewodem przyłącza istniejącego zastosowano kształtki PVC.

5.2. Studnie kanalizacyjne

Uzbrojenie projektowanych przyłączy kanalizacyjnych stanowią studnie z tworzywa sztucznego nieprzełazowe Ø425mm z PP.

Łączna ilość studni kanalizacyjnych Ø425mm z PP – 64 szt. w tym:

- przepływowa z kinetą Ø200mm – szt. 6
- przepływowa z kinetą Ø160mm – szt. 58

Studnia inspekcyjna niewłazowa Ø425mm z PP

Konstrukcja studni inspekcyjnej Ø425mm składa się z następujących elementów:

- kinety z polipropylenu (podstawa studni z wyprofilowaną kinetą),
- rury karbowanej stanowiącej komin studzienki o średnicy wewnętrznej komina 425mm,
- zwieńczenia w skład, którego wchodzi wąż żeliwny układany bezpośrednio na rurze karbowanej, stożku betonowym, lub teleskopowym adapterze do wążów.

Zwieńczenia studni kanalizacyjnych Ø425 wykonać w zależności od klasy wążu:

- dla wążów klasy A15 zwieńczenie studni wykonać poprzez posadowienie wążu na stożku betonowym,
- dla wążów klasy B125, D400 zwieńczenie studni wykonać poprzez posadowienie wążu na teleskopowym adapterze do wążów lub pierścieniu odciążającym,

Dobre zwieńczenie studni kanalizacyjnych powinno być zgodne z obowiązującą normą PN-EN 124:200.

Ze względu na konstrukcję kinet studni przy wykonywaniu włączeń kanałów bocznych lub przyłączy należy zastosować kształtki kanalizacyjne tj. redukcje oraz kolana. Budowa studni PPØ425mm umożliwia wykonanie dodatkowych podłączeń bezpośrednio w dno kinety lub powyżej kinety za pomocą wkładki In-situ o średnicy Ø160mm. Z uwagi na brak możliwości wykonania włączeń w tzw. strefie użytecznej kinety należy stosować się do rzędnych włączeń podanych na profilach podłużnych.

Szczegółowe zestawienie rodzaju studni, typu kinet oraz klasy wjazdów przedstawiono w zestawieniach załączonych do opracowania. Rysunki konstrukcyjne studni umieszczone zostały w części graficznej niniejszego opracowania.

5.2.1. Zwieńczenia studni kanalizacyjnych (włazy)

Zwieńczenia studni kanalizacyjnych powinny być zgodne z obowiązującą normą PN-EN 124:2000 „Zwieńczenia wpustów i studzienek kanalizacyjnych do nawierzchni dla ruchu pieszego i kołowego. Zasady konstrukcji, badania typu, znakowanie, kontrola jakości”. Należy zastosować następujące klasy wjazdów kanalizacyjnych:

- **Klasa A15** - dopuszczalne obciążenie do 1,5T; stosować wyłącznie w ciągach pieszych i rowerowych oraz na terenach zielonych,
- **Klasa B125** – dopuszczalne obciążenie do 12,5T; stosować w chodnikach oraz na drogach pieszych lub powierzchniach równorzędnych oraz parkingach i terenach parkowania samochodów osobowych oraz w chodnikach,
- **Klasa D400** – dopuszczalne obciążenie do 40T; stosować w jezdniach dróg utwardzonych poboczach oraz obszarach parkingowych dla wszystkich rodzajów pojazdów drogowych.

W przypadku zmiany zagospodarowania działki należy przewidzieć wymianę wjazdu na wjazd o klasie dostosowanej do przewidywanych obciążeń.

6. SKRZYŻOWANIA Z INNYM UZBROJENIEM TERENU

Na trasie projektowanej sieci wodociągowej i kanalizacyjnej występują skrzyżowania z uzbrojeniem podziemnym w postaci:

- kabli energetycznych,
- kabli telefonicznych,
- gazociągu,
- przyłączy wodociągowych i kanalizacyjnych.

W rejonie skrzyżowań i zbliżeń projektowanego uzbrojenia terenu z istniejącymi podziemnymi przewodami energetycznymi, telefonicznymi, wodociagowymi, gazowymi roboty prowadzić ręcznie w porozumieniu z użytkownikami sieci. Na czas wykonywania robót odkryte kable, rurociągi zabezpieczyć przed zerwaniem poprzez podwieszenie do konstrukcji nośnej zgodnie z załączonym w części graficznej schematem.

- W miejscach zbliżeń lub skrzyżowań z siecią teletechniczną prace należy prowadzić ręcznie pod nadzorem pracownika TP po uprzednim zgłoszeniu. Przed zasypaniem wykopów obowiązuje odbiór wykonanych prac przez pracownika TP. Wszelkie uszkodzenia będą usuwane na koszt inwestora.
- W pobliżu kabli energetycznych nie wolno wykonywać wykopów sprzętem mechanicznym. Prace te należy wykonywać w porozumieniu z Zakładem Energetycznym. Skrzyżowania i zbliżenia siecią wodociagową z liniami napowietrznymi i kablami energetycznymi należy wykonać zgodnie z obowiązującymi przepisami. Miejsca skrzyżowania i zbliżenia podlegają odbiorowi przez pracownika Zakładu Energetycznego.

W miejscach skrzyżowań wodociągu i kanalizacji z kablami energetycznymi i telekomunikacyjnymi na kable należy zastosować rury ochronne dwudzielne o dł. 3,0m. Ilość rur uwzględniono w zestawieniach.

- W miejscu skrzyżowań z **siecią gazową** wykopy wykonywać ręcznie pod nadzorem RDG Mogielnica. Na skrzyżowaniach kanalizacji grawitacyjnej z gazociągiem na rury kanalizacyjne zastosować następujące rury osłonowe:
 - dla PVCØ160mm rurę osłonową PEØ250 SDR26 PN6 PE100 o długości L-4,5m,
 - dla PVCØ200mm rurę osłonową PEØ315 SDR26 PN6 PE100 o długości L-4,5m,Rurę osłonową należy zakładać na rurę kanalizacyjną z zastosowaniem płóz centrujących typu 'L' w ilości 4 szt. Końcówki rury uszczelnić masą plastyczną.

W trakcie budowy inwestor zobowiązany jest do:

- zapewnienia wytyczenia trasy wodociągu przez jednostki uprawnione do wykonywania robót geodezyjnych,
- wykonania robót wg projektu w zakresie lokalizacji przedstawionej na mapie sytuacyjno-wysokościowej do celów projektowych potwierdzonej przez Zespół ds. Koordynacji Usytuowania Projektowanych Sieci Uzbrojenia Terenu,
- zapewnienia po zakończeniu inwestycji wykonania geodezyjnych pomiarów powykonawczych i sporządzenia związanej z tym dokumentacji, geodezyjne pomiary powykonawcze sieci uzbrojenia podziemnego terenu, układanej w wykopach, należy wykonać przed ich zasypaniem,
- ochrony stałych znaków stabilizowanej osnowy geodezyjnej (punktów poligonowych), znajdujących się w obrębie lokalizacji projektowanej inwestycji. Przed przystąpieniem do robót ziemnych punkty poligonowe należy zabezpieczyć przed zniszczeniem lub zasypaniem. Sposób zabezpieczenia i nadzór nad pracami w tym zakresie inwestor zobowiązany jest zlecić uprawnionej jednostce wykonawstwa geodezyjnego. Prace ziemne w pobliżu punktów geodezyjnych wykonywać ręcznie. W przypadku zniszczenia lub uszkodzenia punktów poligonowych, inwestor na własny koszt zleci ich odtworzenie jednostce wykonawstwa geodezyjnego (Rozporządzenie Ministra Spraw Wewnętrznych i Administracji w sprawie ochrony znaków geodezyjnych, grawimetrycznych i magnetycznych z dnia 15.04.1999r. Dz. U Nr 45 poz. 454 z 1999r.).

Nie wyklucza się występowania uzbrojenia, które nie zostało naniesione na mapach sytuacyjno-wysokościowych.

Należy ściśle stosować się do zaleceń i warunków protokołu z narady koordynacyjnej Zespołu Uzgodnień Dokumentacji Projektowej Sieci Uzbrojenia Terenu.

7. PRZEJŚCIA PRZEZ PRZESZKODY

Zaprojektowano **łącznie 67** przejścia w polietylenowych rurach osłonowych/ochronnych, w tym:

na sieci wodociągowej głównej:

- przeciskiem w rurze osłonowej PEØ225mm PE100 - 6szt. o łącznej długości L- 80,4 mb,

na odcinkach bocznych sieci wodociągowej:

- przeciskiem w rurze osłonowej PEØ110mm PE100 - 12szt. o łącznej długości L- 152,8 mb,

na sieci kanalizacyjnej grawitacyjnej:

- przeciskiem w rurze osłonowej PEØ315mm PE100 RC - 14szt. o łącznej długości L- 201,1 mb,

na odcinkach bocznych sieci kanalizacyjnej grawitacyjnej:

- przeciskiem w rurze osłonowej PEØ315mm PE100 RC - 3szt. o łącznej długości L- 40,5 mb,
- przeciskiem w rurze osłonowej PEØ280mm PE100 RC - 28szt. o łącznej długości L- 403,7 mb,

na sieci kanalizacyjnej tłocznej:

- przeciskiem w rurze osłonowej PEØ180mm PE100 RC - 4szt. o łącznej długości L- 49,5 mb,

Technologia wykonania przejścia bezwykopowego (przecisk) w rurze osłonowej:

- Etap 1

Dla metody **przecisku** wykonać komory robocze o szerokości zależnej od głębokości podanej na profilach podłużnych kanałów załączonych do opracowania. Długość komory roboczej dostosować do długości przecisku. Ściany komór należy umocnić przy zastosowaniu ścian szczelnych. Wykonać otwór wstępny rozwiercony dostosowany do średnicy rury osłonowej.

- Etap 2

Następnie rozciągnąć rurę osłonową. Rurę przewodową wprowadzać do rury ochronnej na płozach centrujących typu B lub L. Typ i wysokość płozy dobiera się w zależności od średnicy rury przewodowej i osłonowej (szczegóły na załączonym do opracowania rysunku). Na rurze przewodowej należy zamontować płozy a odległość między obwodami nie większa niż 1,5m. Końcówki rury osłonowej uszczelnić materiałem elastycznym do głębokości 30cm, a następnie zabezpieczyć np. manszetami wykonanymi z elastomeru EPDM lub z silikonu. Wykonanie zabezpieczenia rury osłonowej (montaż manszet) oraz przewodowej (montaż płóz) należy wykonać zgodnie z zaleceniami producenta.

W przypadku prowadzenia robót w okresie silnych opadów lub roztopów należy przewidzieć odwodnienie wykopu w postaci:

- pomp o napędzie spalinowym,

- igłofiltrów.

Pompowanie wody z wykopów przewiduje się na teren zielony. Po zakończeniu budowy teren należy przywrócić do stanu normatywnego tj. z przed rozpoczęcia robót. Schemat przejścia pod przeszkodą przedstawiono w części rysunkowej opracowania.

8. ROBOTY W PASIE DROGI POWIATOWEJ

Zgodę na umieszczenie urządzeń niezwiązanych z funkcjonowaniem drogi powiatowej nr 1639W Rykały-Dylew oraz drogi powiatowej nr 1640 Modrzewina-Dylew w postaci sieci wodociągowej i sieci kanalizacyjnej sanitarnej uzyskano na mocy postanowienia znak P.Z.D.2-6731.117.2014 wydanego przez Powiatowy Zarząd Dróg w Grójcu. W obrębie pasa drogowego planuje się wykonanie odcinków wzdłuż pasa drogowego metodą wykopową oraz przejść poprzecznych metodą bezwykopową bez naruszania konstrukcji nawierzchni.

Postanowienie wydano z uwzględnieniem spełnienia poniższych warunków:

- roboty należy wykonać w wykopie wąskoprzestrzennym w oszalowaniu metalowym rozporowym,
- **odbudowę terenu należy wykonać przez zasypkę gruntem rodzimym, dalej piaskiem, warstwami grubości 20cm z zagęszczeniem do wskaźnika 1,0. Podbudowa zasadnicza z chudego betonu gr. 20cm, warstwa wiążąca z betonu asfaltowego gr. 8cm na długości i szerokości prowadzonej roboty, warstwa ścieralna z betonu asfaltowego gr. 5cm na całej szerokości i długości istniejącej nawierzchni w obrębie prowadzonych robót przy budowie proj. wodociągu i kanalizacji,**

Uwaga: zestawienie rodzaju i powierzchni koniecznej do odtworzenia nawierzchni w pasie drogi powiatowej, przedstawiono w zestawieniach w dalszej części opracowania.

- w przypadku kolizji sieci z elementami pasa drogowego podczas przebudowy pasa drogowego, inwestor na własny koszt dokona przełożenia lub zabezpieczenia uzgodnionej sieci,
- koszty związane z budową lub modernizacją urządzeń, nawierzchni w pasie drogowym ponosi inwestor.

Przed przystąpieniem do prowadzenia robót Inwestor jest zobowiązany uzyskać w drodze decyzji administracyjnej zezwolenie Powiatowego Zarządu Dróg w Grójcu jako zarządcy drogi na prowadzenie prac w pasie drogowym. Inwestor ponosi opłaty za umieszczenie w pasie drogowym urządzeń infrastruktury technicznej niezwiązanej z potrzebami zarządzania drogami lub potrzebami ruchu drogowego.

9. ROBOTY W PASIE DRÓG GMINNYCH

Zgodę na lokalizację projektowanej sieci w pasach dróg gminnych uzyskano na podstawie pisma nr GNOŚ.D.7234.2.7.2014 wydanego przez Burmistrza Gminy i Miasta Mogielnica.

Na odcinkach uzbrojenia, które zaprojektowano w pasie dróg gminnych oraz w pasie dróg dojazdowych do posesji, obsypkę należy zagęścić do 97% ZMP (Zmodyfikowana Metoda Proctora). Przy ręcznym zagęszczaniu obsypki uzyskać wyżej wymienioną wartość ZMP, obsypkę należy układać warstwami o grubości 15cm i zagęszczać zagęszczarką mechaniczną wykonując, co najmniej 3 cykle (powtórzenia). Obsypkę wykonać i zagęścić, co najmniej 15cm ponad górną krawędź rurociągu. Wykop należy zasypać gruntem niewysadzinowym o $WP \geq 35$ zagęszczonym warstwami, co 30cm do uzyskania wskaźnika zagęszczenia wg normy BN-83/883602. **Przy wszystkich robotach prowadzonych w pasach dróg gminnych należy zastosować 100% wymiany gruntu.**

Wykopy w miejscach przejść i dróg dojazdowych do posesji zabezpieczyć barierkami, mostkami dla pieszych oraz odpowiednio oznakować i zabezpieczyć przed napływem wód opadowych.

W związku z realizacją inwestycji metodą wykopową należy rozebrać i odtworzyć do stanu pierwotnego istniejące nawierzchnie gruntowe utwardzone, tłuczniowe, betonowe oraz z kostki brukowej na całej długości odcinków sieci zaprojektowanych w w/w nawierzchniach.

10. ROBOTY ZIEMNE I MONTAŻOWE

10.2. Technologia wykonania robót ziemnych i montażowych

Budowa sieci wodociągowej i kanalizacyjnej powinna być wykonana zgodnie z obowiązującymi przepisami BHP i normami:

- Roboty ziemne PN-6S/B-06050
- wykopy otwarte PN-62/8836-02

Całość robót należy wykonać i odebrać zgodnie z „Warunkami technicznymi wykonania i odbioru robót budowlano – montażowych” cz.II - 1988r. - Instalacje sanitarne i przemysłowe”. Przy prowadzonych pracach ziemnych nakłada się obowiązek chronienia znaków geodezyjnych zgodnie z Rozporządzeniem Ministra Gospodarki Przestrzennej i Budownictwa z dn. 21.12.1996r. /Dz.U.158, poz.814/.

10.3. Wytyczenie trasy sieci wodociągowej i kanalizacyjnej

Przed przystąpieniem do robót należy zapoznać się z uzgodnieniami zainteresowanych jednostek i instytucji oraz z oświadczeniami właścicieli działek prywatnych, uzyskanych podczas przeprowadzonych uzgodnień, z uwagi na zawarte w nich uwagi dotyczące prowadzenia robót w obrębie działek. O rozpoczęciu robót należy powiadomić instytucje branżowe wymienione w protokole z narady koordynacyjnej ZUDPSUT oraz właścicieli gruntów, na których będą wykonywane przejścia siecią kanalizacyjną. Trasę sieci należy wytyczyć na podstawie planów sytuacyjno-wysokościowych w skali 1:1000. Do utrwalenia punktów głównych trasy należy stosować pale drewniane z gwoździem lub prętem stalowym, słupki betonowe albo rury metalowe o długości 0,50m. Pale drewniane umieszczone poza granicą robót ziemnych, w sąsiedztwie punktów załamania trasy, powinny mieć średnicę od 0,15 do 0,20m i długości od 1,5 do 1,7m. Do stabilizacji pozostałych punktów należy stosować paliki drewniane o średnicy od 0,05 do 0,08m i długości około 0,30m, a dla punktów utrwalanych w nawierzchni bolce stalowe średnicy 5mm i długości od 0,04 do 0,05m. "Świadki" powinny mieć długość około 0,50m i przekrój prostokątny. W trakcie tyczenia trasy kanalizacji kierować się pomiarami naniesionymi w projekcie zagospodarowania terenu.

10.3. Wykopy

Prace ziemne wykonywać zgodnie z PN-B-10736 i zgodnie z wymaganiami i warunkami bezpieczeństwa pracy. W związku z prowadzeniem prac w terenie zabudowanym łatwo dostępnym dla osób postronnych, wykopy zabezpieczyć barierkami ochronnymi ustawionymi w odległości min.1,0m od krawędzi wykopu i oświetlić światłem ostrzegawczym. Wykopy zabezpieczyć przed napływem wód opadowych. Budowa sieci kanalizacji sanitarnej grawitacyjnej nie przewiduje się zmian sposobu zagospodarowania terenu do potrzeb realizacji inwestycji. Wykopy przewiduje się prowadzić mechanicznie w 80% i 20% ręcznie. Wykopy zarówno mechaniczne jak i ręczne należy wykonać jako wykopy wąsko przestrzenne o szerokość wykopu 0,9m dla przewodów o średnicy 110 – 160mm oraz 1,0m dla przewodów o średnicy 200mm.

Wykopy wąskoprzestrzenne wykonać w pełnym deskowaniu bądź z zastosowaniem szalunku pogrążalnego. Dno wykopu nie może być przemarznięte i powinno być gładkie, wolne od kamieni i luźnych głazów. Powinno być wyrównane do właściwej wysokości i posiadać odpowiednie nachylenie. Przed ułożeniem rur należy wykonać podsypkę z piasku o grubości 20cm. Kąt osadzenia rur 90° Na wykonanej podsypce ułożyć rury i częściowo zasypać tak, aby zabezpieczyć rury przed przemieszczaniem się.

Po wykonaniu odbioru przewody zasypać do wysokości 30cm ponad wierzch rury gruntem sytkim starannie zagęszczając po obu stronach. Następnie wykop można zasypywać gruntem rodzimym unikając materiałów typu glazy, kamienie, elementy betonowe itp. Ostatnie warstwy można zasypać przy użyciu spycharek. Układanie, montaż i uszczelnienie zgodnie z instrukcją montażu producenta rur.

Wszelkie roboty w pasach dróg gminnych wykonywać w pełnym deskowaniu ścian wykopu oraz zastosować 100% wymiany gruntu.

10.4. Odwodnienie wykopów

W przypadku prowadzenia robót w okresie silnych opadów lub roztopów należy przewidzieć odwodnienie wykopów. Wykopy wykonywane w gruntach skłonnych do uplastycznienia się, należy odwodnić dwoma rzędami igłofiltrów Ø50mm wpłukiwanych w odstępach 2,0m. Jako element odwodnienia wykopu można zastosować odwodnienie powierzchniowo warstwą podłoża piaskowego, a dla odpompowania wód zbierających się na dnie, należy w obrębie poszerzonych wykopów dla studni, sytuować studzienki zbiorcze Ø50cm. Zbierającą się wodę wypompować poza zasięg oddziaływania na wykopy.

Po zakończeniu budowy teren należy przywrócić do stanu normatywnego tj. sprzed rozpoczęcia robót.

10.5. Roboty montażowe

10.5.1. Montaż rur

Przy układaniu i montażu rur przewodowych oraz osłonowych należy stosować się do zaleceń producenta i przestrzegać wszelkich reguł czystości, bezpieczeństwa.

Rurociągi PVC

Rurociągi PVC można montować przy temperaturze powietrza od 5-30°C. Przed wykonaniem połączenia kielichowego wciskowego należy zfażować bosc końce rury pod kątem 15°. Wymiary wykonanego skosu powinny być takie, aby powierzchnia połowy grubości ścianki była nadal prostopadła do osi rury. Aby ułatwić wciskanie bosych końców rur PVC do kielichów, uszczelki umieszczone w kielichu należy smarować płynem FF lub pastą BHP. W trakcie robót montażowych należy przestrzegać instrukcji montażu producenta rur.

Rurociągi PE

Rurociągi łączyć z wykorzystaniem kształtek zaciskowych lub elektrooporowych dla rur polietylenowych lub przez zgrzewanie doczołowe. Montaż przewodów wykonać zgodnie z instrukcją producenta rur ciśnieniowych.

Rury i kształtki wykonane z tworzyw termoplastycznych nie wymagają żadnego zabezpieczenia antykorozyjnego. Przewodów z tworzyw sztucznych nie należy malować ani powlekać agresywnymi farbami i rozpuszczalnikami, ani też zasypywać gruntem mogącym zawierać węglowodory aromatyczne oraz związki działające agresywnie. Elementy z tworzywa sztucznego nie mogą stykać się z asfaltem, smołą i olejami. Wymagania i zakres badań przy odbiorze przewodów kanalizacyjnych budowanych w wykopach otwartych wykonać zgodnie z obowiązującymi normami.

10.5.2. Montaż studni kanalizacyjnych

Studnie należy montować zgodnie z instrukcją montażu ich producenta. Dno wykopu należy wyrównać i wykonać podsypkę piaskową 10cm. Na tak przygotowanym podłożu należy ułożyć kinetę studni i podłączyć do niej rury kanalizacyjne, ustawiając dokładnie kąty podłączenia rur. Kinetę należy wypoziomować. Następnie należy zasypać wykop zagęszczanymi warstwami do wysokości 30cm ponad wierzch rury. Zamontować komin studni z wykorzystaniem elementów rury karbowanej przyciętej do właściwej wysokości lub betonowych kręgów w zależności od typu studni. Zasypania wykopu dokonać warstwami. Obsypkę piaskową zagęszczać równomiernie na całym obwodzie studzienki. Należy zapewnić stopień zagęszczenia gruntu odpowiedni do występujących warunków gruntowo-wodnych oraz późniejszego obciążenia zewnętrznego. Zaleca się stosowanie zagęszczenia gruntu na poziomie minimum SP– (Standardowy Proctor):

- 90% SP dla terenów zielonych,
- 95% SP dla dróg o umiarkowanym obciążeniu ruchem drogowym,
- 98% SP dla dróg o dużym obciążeniu ruchem drogowym.

W przypadku występowania wysokiego poziomu wód gruntowych zaleca się zwiększenie stopnia zagęszczenia gruntu do poziomu minimum 95% SP dla pierwszego przypadku oraz 98% SP dla przypadku drugiego.

Na zewnętrznych powierzchniach studzienek kanalizacyjnych betonowych należy wykonać izolację przeciwwilgociową z materiałów bitumicznych (dyspersja bitumiczna). Studzienki rewizyjne zaizolować od zewnątrz dwukrotnie substancją bitumiczną i dwukrotnie lepikiem asfaltowym na gorąco.

Izolacja powinna stanowić szczelną, jednolitą powłokę na całym obwodzie i nie powinna zawierać odprysków i pęcherzy ani pęknięć. Połączenie izolacji pionowej z poziomą oraz styki w studzienkach powinny zachodzić wzajemnie na wysokości, co najmniej 0,1 m.

Użyte materiały muszą posiadać Aprobata Techniczną wydaną przez ITB.

11. PRÓBY SZCZELNOŚCI RUROCIĄGÓW

Sieć wodociągowa:

Próby hydrauliczne należy wykonać odcinkami, co około 200 m. Szczelność powinna być sprawdzona zgodnie z wymaganą normą PN-81/B/10725, PN-74/B-10733, do ciśnienia 1,0 MPa dla rur PCV. Próbę należy uznać za pozytywną, gdy ciśnienie próbne w rurociągu jest stałe w okresie 30 minut, a złącza nie wykazują przecieków i roszczenia.

Sieć kanalizacyjna grawitacyjna:

W celu sprawdzenia szczelności przewodów dokonać próby zgodnie z normą PN-92/B-10735. Kanały grawitacyjne z rur PVC poddaje się próbie ciśnienia 3,0m sł. w. Ciśnienie może być mniejsze o ile to wynika z zagłębienia przewodu i studni. Wszystkie otwory na badanym odcinku dokładnie zaślepić. Napęlić badany odcinek kanału wodą do poziomu w studzience górnej, co najmniej 0,5m niższego niż rzędna terenu przy studzience dolnej. Gdy poziom wody w studzience górnej wyniesie 0,5m ponad górną krawędź wylotu kanału, należy pozostawić tak wypełniony kanał przez 1 godzinę (celem odpowietrzenia i ustabilizowania). Po tym czasie próba szczelności winna wynosić:

- 30 minut dla kanałów o długości do 50m,
- 60 minut dla kanałów o długości powyżej 50m.

W tym czasie ubytek wody (dopełniana ilość wody) powinien być nie większy niż $0,02\text{dm}^3/\text{m}^2$ powierzchni rury.

Pozytywna próba na eksfiltrację świadczy o szczelności również na infiltrację.

Sieć kanalizacyjna tłoczna:

Szczelność powinna być sprawdzona zgodnie z wymaganą normą PN-B-10725 do ciśnienia 1,0MPa dla rur PE. Próbę należy uznać za pozytywną, gdy ciśnienie próbne w rurociągu jest stałe w okresie 30 minut, a złącza nie wykazują przecieków i roszczenia. Przed próbą szczelności przewód nie może być od zewnątrz zanieczyszczony. Ewentualne zanieczyszczenia powinny być usunięte. W czasie badania powinien być możliwy dostęp do złączy ze wszystkich stron. Końcówki odcinka przewodu oraz wszystkie odgałęzienia powinny być zamknięte za pomocą odpowiednich zaślepek z uszczelnieniem, a przewód na całej długości powinien być zabezpieczony przed przesunięciem w poziomie i pionie. Na badanym odcinku przewodu zasuw w czasie badania powinny być całkowicie otwarte zaś dławiki dociągnięte w sposób zapewniający ich całkowitą szczelność. Przewidziane bloki oporowe i podporowe powinny być wykonane w sposób trwały. Nie należy stosować zasuw jako zamknięcie badanego odcinka przewodu. Wykopy powinny być zasypane ziemią do wysokości połowy średnicy rur, zaś ziemia powinna być dokładnie ubita z obu stron przewodu. Każda rura powinna być obsypana maksymalnie ziemią, piaskiem lub innym materiałem zgodnie z dokumentacją, a ponadto, w szczególnych przypadkach, zakotwiona. Złącza rur nie powinny być zasypane.

11.1.1. Płukanie i dezynfekcja

Po uzyskaniu pozytywnej próby szczelności odcinka sieci przewód wodociągowy należy poddać płukaniu używając w tym celu czystej wody wodociągowej. Prędkość przepływu wody w przewodzie powinna umożliwić usunięcie wszystkich zanieczyszczeń mechanicznych występujących w przewodzie. Następnie należy otwierać po kolei wszystkie hydranty w celu przepłukania wszystkich odcinków sieci pomiędzy siecią a hydrantami.

Proces dezynfekcji przewodu powinien być przeprowadzony przy użyciu np. roztworów wodnych wapna chlorowanego lub roztworu podchlorynu sodu w czasie 24 godzin (zalecane stężenie 1 l podchlorynu sodu na 500 l wody, wapna chlorowanego 30-50 mg Cl_2 na 1 l wody). Po tym okresie kontaktu, pozostałość chloru w wodzie powinna wynosić ok. $10\text{mg Cl}/\text{dm}^3$. Napęlianie sieci wodociągowej roztworem o zawartości chloru należy prowadzić do czasu, kiedy z końcówki sieci zacznie wypływać woda o ostrym zapachu chloru. Po zakończeniu dezynfekcji i spuszczeniu wody z przewodu należy go ponownie przepłukać. Procesowi płukania i dezynfekcji należy poddać również odcinki boczne. W stacji sanitarno epidemiologicznej należy złożyć sprawozdanie z badania wody pod względem bakteriologicznym.

Wodę pochodzącą z płukania odprowadzić do rowów przydrożnych lub na tereny zielone.

12. ODBIORY ROBÓT

Odbiory winny odbywać się komisyjne przy udziale inspektora nadzoru, kierownika budowy, zarządcy działek oraz właściciela montowanego urządzenia.

Częściowy odbiór robót podlegających zakryciu na poszczególnych odcinkach obejmuje:

- wykopy w zakresie zgodności przyjętego w dokumentacji rodzaju gruntu rodzimego na wysokości obsypki ochronnej,
- dno wykopu w zakresie nienaruszalności gruntu rodzimego i wyprofilowania dna,
- obsypka w zakresie zgodności z projektem co do rodzaju materiału, wymiarów i stopnia zagęszczenia,
- szczelność przewodu poprzez próby na eksfiltrację ścieków do gruntu,
- zasypka wykopu w zakresie rodzaju materiału i stopnia zagęszczenia.

Odbiory należy potwierdzić protokołem Komisji z podaniem ewentualnych usterek i terminem ich usunięcia. **Wykonać geodezyjną inwentaryzację powykonawczą, przed zasypaniem.** Końcowego odbioru dokonać przed oddaniem do eksploatacji - przedstawić wszystkie dokumenty, sporządzić protokół.

13. UWAGI KOŃCOWE

- Należy stosować się do właściwych przepisów BHP i innych obowiązujących norm oraz do uwag zawartych w treści uzgodnień.
- Należy stosować się do informacji zawartych w Specyfikacji Wykonania i Odbioru Robót, która stanowi załącznik do niniejszej dokumentacji technicznej.

W trakcie realizacji zadania należy stosować się ściśle do wydanych decyzji opinii i uzgodnień w tym:

- warunki techniczne wydane przez Zakład Gospodarki Komunalnej,
- protokół Narady Koordynacyjnej ZUDPSUT nr 558/14 wydany przez Starostę Powiatu Grójeckiego,
- decyzja NR cp/1/2014 o ustaleniu lokalizacji inwestycji celu publicznego wydana przez Burmistrza Gminy i Miasta Mogielnica,
- postanowienia znak PZD 2-6731.117.2014 i P.Z.D. 2-6731.147.2014 dotyczące lokalizacji wodociągu i kanalizacji w pasie drogi powiatowej,
- uzgodnienie znak GNOŚ.D.7234.2.2014 dotyczące lokalizacji wodociągu w pasach dróg gminnych,
- postanowień Mazowieckiego Wojewódzkiego Konserwatora Zabytków,
- decyzje o środowiskowych uwarunkowaniach znak BiPP.6220.8.2013 oraz znak BiPP.6220.10.2013 wydana przez Burmistrza Gminy i Miasta Mogielnica.

Projekt budowlany został sporządzony zgodnie z w.w. decyzjami, uchwałami oraz warunkami technicznymi.

Opracował:

mgr inż. Krzysztof Wójcik

Tab. 1. Zestawienie odcinków głównych sieci wodociągowej

odcinek	długość rurociągu PVC-U		kształtki PVC-U					obejmy do nawiercania $\Phi 110$ i zasuw DN32	przecisk w r. osł. PE100 $\Phi 225$	skrzyżowania z istn. infrastrukturą		rura ochronna dwudzielna HDPE 3m
	$\Phi 90$ mm	$\Phi 110$ mm	11	22	30	45	60			t	g	
		[m]	[szt.]							[szt.]	[szt./mb]	
W1-HP1	-	231,0	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
HP1-HP2	-	149,0	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
HP2-HP3	-	136,0	-	-	-	-	-	1	1/6,7	-	-	-
HP3-HP4	-	156,50	5	2	-	-	-	3	1/12,4	1	-	1
HP4-HP5	-	147,50	4	-	-	2	-	4	-	3	-	3
HP5-HP6	-	117,50	-	-	-	-	-	3	-	1	-	1
HP6-HP7	-	153,00	-	-	-	-	-	-	-	1	-	1
HP7-W2	-	150,50	-	-	-	-	-	1	-	1	-	1
W2-W3	-	205,00	-	-	4	-	-	2	1/20	4	-	3
W3-W4	-	136,00	-	-	-	-	-	1	1/17	-	-	-
W4-W5	-	117,00	-	1	-	-	2	-	-	-	-	-
W5-HP11	-	100,00	1	-	1	-	1	-	1/9,3	1	-	1
HP11-HP12	-	138,50	-	-	-	-	2	2	-	1	-	1
HP12-HP13	-	158,50	-	-	-	-	-	2	-	-	-	-
W2-HP8	2,5	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
W3-HP9	7	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
W4-HP10	4	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
W5-W6	-	62,5	-	-	3	-	-	-	-	-	-	-
W6-HP14	-	4,5	-	-	1	-	-	-	-	-	-	-
HP14-HP15	-	141	-	-	-	4	-	5	-	3	-	3
HP15-HP16	-	145	2	-	-	1	5	7	-	7	-	7
HP16-HP17	-	111	2	-	-	-	2	4	-	2	-	2
HP17-W7	-	141	-	-	2	-	-	4	-	3	-	3
W7-HP19	-	145,5	2	-	4	-	2	3	-	2	-	2
HP19-HP20	-	134	-	2	-	-	2	4	-	6	-	6
W7-HP18	3	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
wodociąg w kierunku msc. Odcinki Dylewskie												
W6-HP21	-	149,5	-	-	-	-	-	2	1/15	1	-	-
HP21-HP22	-	558,5	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
HP22-HP23	-	140,5	-	-	-	-	-	2	-	-	-	-
HP23-HP24	-	140	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
HP24-W8	-	113	-	-	-	-	-	1	-	-	-	-
W8-HP27	-	27,5	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
HP27-HP28	-	420	-	-	-	-	-	1	-	-	-	-
HP28-W9	-	66,5	-	-	-	-	-	-	-	-	1	-
W8-HP25	250,5	-	-	-	-	-	-	1	-	-	2	-
HP25-HP26	203,5	-	-	-	-	-	-	2	-	-	-	-
SUMA	470,5	4596	16	5	15	7	16	55	6/80,4	37	3	35

Tab. 2. Zestawienie odcinków bocznych dla sieci wodociągowej

nr odc.	nr działki	długość rurociągu PE100 SDR17 PN10 Ø40	przecisk w r. osł. PE100 Ø110	skrzyżowania z istn. infrastrukturą		rura ochronna
				t	ks	dwudzielna HDPE 3m
		[m]	[m]	[szt.]		
pw1	170/1	9	9	1	-	-
pw2	169	10,5	11,1	1	-	-
pw3	147	11,5	12,4	1	-	-
pw6	145	10	10,5	1	-	-
pw10	142	11,5	15	1	-	-
pw12	138	13	11,4	1	-	-
pw15	158	17	20,8	1	-	-
pw17	241	4,5	-	-	-	-
pw18	242	4,5	-	-	-	-
pw19	244	4	-	-	-	-
pw20	111	1,5	-	-	-	-
pw23	108	1,5	-	-	-	-
pw24	107	1,5	-	-	-	-
pw25	225/1	13,5	-	1	-	1
pw27	223/1	12,5	-	2	-	2
pw28	100	2,5	-	1	-	1
pw31	218	14	-	1	-	1
pw34	212	9,5	9,6	-	-	-
pw35	88	3	-	1	-	1
pw36	87	3,5	-	1	-	1
pw37	208	13	13,6	1	-	-
pw40	202	13	14	1	-	-
pw41	77	2,5	-	1	-	1
pw42	198	13,5	13,6	1	-	-
pw44	195	9,5	11,8	1	-	-
pw45	72	1,5	-	-	-	-
pw46	71	1,5	-	-	-	-
pw47	236/4	1	-	-	-	-
pw48	234	3	-	-	-	-
pw49	29/1	3,5	-	-	1	-
pw50	30/1	3,5	-	-	1	-
pw51	34/1	3,5	-	-	1	-
pw52	47	4	-	-	1	-
pw53	33/2	2	-	-	-	-
pw54	44	3	-	-	1	-
pw55	48	3,5	-	-	1	-
SUMA		240	12/152,8	19	6	8

Tab. 3. Zestawienie armatury żeliwnej dla sieci wodociągowej

Lp	węzeł	żeliwo DN 80							żeliwo DN100						PVC-U Ø110		
		ZK	FF	FW	złącze kiel. kołn.	kolano stopowe.	hydrant		ZK	FW	złącze kiel. kołn.	TK		FFR	łuk		
			300				nadz.	podz.				100/80	100/100		100/80	30°	45°
			[szt.]									[szt.]					
1	W1	-	-	-	-	-	-	-	2	1	1	1	-	-	-	-	
2	HP1	1	1	-	-	1	1	-	-	1	1	1	-	-	-	-	
3	HP2	1	-	-	-	1	1	-	2	1	1	-	1	1	-	-	
4	HP3	1	1	-	-	1	1	-	-	1	1	1	-	-	-	-	
5	HP4	1	1	-	-	1	1	-	2	1	1	1	-	-	-	-	
6	HP5	1	1	-	-	1	1	-	-	1	1	1	-	-	-	-	
7	HP6	1	1	-	-	1	1	-	2	1	1	1	-	-	-	-	
8	HP7	1	1	-	-	1	1	-	-	1	1	1	-	-	-	-	
9	W2-HP8	1	-	1	1	1	1	-	-	1	1	1	-	-	-	-	
10	W3-HP9	1	-	1	1	1	1	-	2	1	1	1	-	-	-	-	
11	W4-HP10	1	-	1	1	1	1	-	-	1	1	1	-	-	-	-	
12	W5	-	-	-	-	-	-	-	3	2	1	-	1	-	1	-	
13	HP11	1	-	-	-	1	1	-	-	1	1	1	-	-	-	-	
14	HP12	1	1	-	-	1	1	-	-	1	1	1	-	-	-	-	
15	HP13	1	-	-	-	1	1	-	-	-	1	-	-	1	-	-	
16	W6	-	-	-	-	-	-	-	3	2	1	-	1	-	-	1	
17	HP14	1	1	-	-	1	-	1	-	1	1	1	-	-	-	-	
18	HP15	1	1	-	-	1	-	1	-	1	1	1	-	-	-	-	
19	HP16	1	1	-	-	1	1	-	1	1	1	1	-	-	-	-	
20	HP17	1	-	-	-	1	-	1	-	1	1	1	-	-	-	-	
21	W7-HP18	1	-	1	1	1	1	-	-	1	1	1	-	-	-	-	
22	HP19	1	1	-	-	1	1	-	-	1	1	1	-	-	-	-	
23	HP20	1	-	-	-	1	1	-	-	-	1	-	-	1	-	-	
24	HP21	1	1	-	-	1	-	1	-	1	1	1	-	-	-	-	
25	HP22	1	1	-	-	1	-	1	2	1	1	1	-	-	-	-	
26	HP23	1	1	-	-	1	-	1	-	1	1	1	-	-	-	-	
27	HP24	1	1	-	-	1	-	1	-	1	1	1	-	-	-	-	
28	HP25	1	1	-	-	1	-	1	-	1	1	1	-	-	-	-	
29	HP26	1	-	-	1	1	-	1	-	-	-	-	-	-	-	-	
30	HP27	1	1	-	-	1	-	1	-	1	1	1	-	-	-	-	
31	HP28	1	1	-	-	1	-	1	-	1	1	1	-	-	-	-	
32	W8	1	-	1	-	-	-	-	2	1	1	1	-	-	-	-	
33	W9	-	-	-	-	-	-	-	2	-	3	-	1	-	-	-	
SUMA		29	18	5	5	28	17	11	23	31	34	26	4	3	1	1	

Tab. 4. Zestawienie przyłączy wodociągowych

Lp	nr odc.	nr działki	długość rurociągu PE100 SDR17 PN10 Ø40	lokalizacja zestawu wodomierzowego		skrzyżowania z istn. infrastrukturą		rura ochronna dwudzielna HDPE 3m
				studnia	budynek	t	ks	
			[m]	[szt.]	[szt.]			
1	pw1	170/1	105,5	-	1	-	-	-
2	pw2	169	5,5	-	1	-	-	-
3	pw3	147	6,5	-	1	-	-	-
4	pw4	168	2	1	-	-	-	-
5	pw5	167	17,5	-	1	-	-	-
6	pw6	145	21,5	-	1	-	-	-
7	pw7	166/1	20,5	-	1	-	-	-
8	pw8	165	3	-	1	-	-	-
9	pw9	164	9	-	1	-	-	-
10	pw10	142	15	-	1	-	-	-
11	pw11	163/1	2,5	1	-	-	-	-
12	pw12	138	2,5	1	-	-	-	-
13	pw13	156	12	-	1	-	-	-
14	pw14	52/2	138	-	1	-	1	-
15	pw15	158	7	1	-	-	-	-
16	pw16	238	2	1	-	-	-	-
17	pw17	241	12	-	1	-	-	-
18	pw18	242	17,5	-	1	-	-	-
19	pw19	244	2	1	-	-	-	-
20	pw20	111	24	-	1	-	-	-
21	pw21	110	4	1	-	-	-	-
22	pw22	109	14	-	1	1	-	1
23	pw23	108	22,5	-	1	1	-	1
24	pw24	107	12	-	1	1	-	1
25	pw25	225/1	16	-	1	-	-	-
26	pw26	104	6	-	1	-	-	-
27	pw27	223/1	17,5	-	1	-	-	-
28	pw28	100	20	1	-	-	-	-
29	pw29	99	33,5	-	1	-	-	-
30	pw30	91	2	1	-	-	-	-
31	pw31	218	8,5	-	1	-	-	-
32	pw32	90	24	-	1	-	-	-
33	pw33	89	18,5	-	1	-	-	-
34	pw34	212	1	1	-	-	-	-
35	pw35	88	13	-	1	-	-	-
36	pw36	87	11,5	-	1	-	-	-
37	pw37	208	6,5	1	-	-	-	-
38	pw38	85/2	14,5	-	1	-	-	-
39	pw39	82	19	-	1	-	-	-
40	pw40	202	27	-	1	-	-	-
41	pw41	77	22,5	-	1	-	-	-
42	pw42	198	15,5	-	1	-	-	-
43	pw43	75	3	-	1	-	-	-
44	pw44	195	37,5	-	1	-	-	-
45	pw45	72	8,5	-	1	-	-	-
46	pw46	71	17	-	1	-	-	-
47	pw47	236/4	2	-	1	-	-	-
48	pw48	234	22	-	1	-	1	-
SUMA			844,5	11	37	3	2	3

Tab.5. Zestawienie zbiorcze kanałów grawitacyjnych głównych

Lp	kanał	rury PVC-U φ200 8kN/m [m]	studnie betonowe φ1000			pompownia bet. φ1200	kaskada PVC-U						trójnik red. 200/160	właz żeliwny		przecisk w r osł. PE100 RC φ315	skrzyżowania z istniejącą			rura ochronna	
			przepeł./poł.	kaskadowa	rozprężna		φ160			φ200				B125	D400		wA	t	g	PE100, 4,5m	dwudzielna HDPE 3m
							trójnik	kolano	rura	trójnik	kolano	rura									
			[szt.]			[szt.]		[m]	[szt.]		[m]	[szt.]		[szt./mb]	[szt.]						
1	A	348,5	10	2	1	-	2	2	2	-	-	-	-	13	-	4/67,5	5	-	4	3	-
2	B	237,5	5	-	-	1	-	-	-	-	-	-	-	3	2	1/12	-	-	-	-	-
3	C	567,0	10	5	1	-	4	4	3,5	1	1	1	1	13	3	2/35,7	1	2	-	-	1
4	D	645,0	20	-	-	1	-	-	-	-	-	-	1	11	9	2/25,5	-	2	-	-	1
5	E	428,0	13	2	1	-	1	1	0,5	1	1	1	-	14	2	2/31,5	1	2	-	-	2
6	E7	29,0	1	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	1	-	-	-	-	-	-
7	E3	13,0	-	-	1	-	-	-	-	-	-	-	-	-	1	1/11	-	-	-	-	-
8	F	649,0	20	4	-	1	4	4	5,5	-	-	-	4	19	6	2/17,9	-	4	-	-	4
9	G	336,0	10	-	-	1	-	-	-	-	-	-	-	7	4	-	-	2	-	-	2
suma		3253,0	89	13	4	4	11	11	11,5	2	2	2	6	80	28	14/201,1	7	12	4	3	10

Tab. 6. Zestawienie zbiorcze kanałów grawitacyjnych bocznych

Lp	nazwa studni	nr działki	nr przyk.	rury PVC-U			przecisk w r osł.		skrzyżowania z istniejącą infrastrukturą			
				φ160		φ200	PE100 RC		wA	przepust	t	g
				4kN/m	8kN/m	8kN/m	φ315	φ280				
				[m]			[szt./mb]	[szt./mb]	[szt.]			
1	A12	234/2	pk4	-	14,5	-	14,5	-	1	-	-	1
2	C2	172	pk8	-	-	10,5	10,3	-	-	-	-	-
3	C5	170/1	pk10	-	10	-	-	9,8	-	-	1	-
4	C7	169	pk11	-	11,5	-	-	13,8	-	-	1	-
5	C10	168	pk13	-	8,5	-	-	12,1	-	-	1	-
6	C.T1	167	pk14	-	11	-	-	11,5	-	-	1	-
7	C13	166/1	pk16	-	12	-	-	13	-	-	1	-
8	C15	165	pk17	-	11,5	-	-	13,5	-	-	1	-
9	D.T1	142	pk19	-	13	-	-	14,5	-	-	1	-
10	D10	160/3	pk20	-	6,5	-	-	7,1	-	-	-	-
11	D9	138	pk21	-	2,5	-	-	-	-	-	-	-
12	D8	156	pk22	-	7	-	-	8,5	-	-	-	-
13	P2	158	pk24	-	14,5	-	-	18,4	-	-	-	-
14	E8	111	pk26	-	16,5	-	-	20,3	-	-	1	-
15	E9	110	pk27	-	15,5	-	-	18	-	-	-	-
16	E10	109	pk28	-	15	-	-	20,5	-	-	1	-
17	E12	108	pk29	-	15	-	-	16,2	-	-	-	-
18	E13	107	pk30	-	15	-	-	18	-	-	-	-
19	E15	105	pk31	-	-	12	15,7	-	-	-	-	-
20	F.24	225/1	pk32	-	5	-	-	-	-	-	-	-
21	F.T4	223/1	pk33	-	4,5	-	-	-	-	-	1	-
22	F23	100	pk34	-	6	-	-	-	-	-	1	-
23	F.T3	98	pk35	-	6,5	-	-	-	-	-	1	-
24	F22	91	pk36	-	6,5	-	-	-	-	-	1	-
25	F22	218	pk37	4,5	-	-	-	-	-	-	-	-
26	F.T2	218	pk38	-	4	-	-	-	-	1	-	-
27	F21	90	pk39	-	7	-	-	-	-	-	1	-
28	F18	89	pk40	-	14	-	-	14,2	-	-	1	-
29	F17	88	pk41	-	14	-	-	13,5	-	-	1	-
30	F15	87	pk42	-	19,5	-	-	19,3	-	-	-	-
31	F14	85/2	pk43	-	20	-	-	20,4	-	-	1	-
32	F11	82	pk45	-	15	-	-	16,3	-	-	1	-
33	F8	77	pk47	-	12,5	-	-	14,5	-	-	1	-
34	F6	75	pk48	-	12,5	-	-	15,8	-	-	1	-
35	F.T1	195	pk49	-	9	-	-	10	-	-	1	-
36	F3	72	pk50	2,5	-	-	-	-	-	-	-	-
37	P4	71	pk51	-	14	-	-	14,8	-	-	1	-
38	G1	244	pk53	-	17,5	-	-	16,7	-	-	-	-
39	G6	242	pk54	-	11,5	-	-	11,2	-	-	-	-
40	G7	241	pk55	-	11,5	-	-	11,1	-	-	-	-
41	G9	238	pk57	-	11	-	-	10,7	-	-	-	-
42	E7.1	234	pk58	-	1	-	-	-	-	-	-	-
43	E7.1	236/4	pk59	-	3	-	-	-	-	-	-	-
suma				7	425	22,5	40,5	403,7	1	1	22	1

Tab. 7. Zestawienie przyłączy kanalizacji sanitarnej

Lp	nazwa studni	nr działki	nr przyk.	rury PVC-U			studnia PP 425							wkładka insitu Φ160	korek PVC Φ160	bet. Φ1000	klasa włazu			skrzyżowania z istn. infrastrukturą		rura ochronna
				Φ160		Φ200	kineta Φ160mm					kineta Φ200mm					A15 B125 D400			t	g	PE100, 4,5m
				4kN/m	8kN/m	8kN/m	0°	30°	60°	90°	połączen. T	0°	90°									
				[m]			[szt.]										[szt.]			[szt.]		
1	A3	262	pk1	34	-	-	-	1	-	-	-	-	-	-	-	-	1	-	-	-	2	2
2	A8	263	pk2	53	-	-	1	-	-	1	-	-	-	-	-	-	2	-	-	-	-	-
3	A11	264	pk3	83,5	-	-	2	-	-	-	-	-	-	-	-	-	2	-	-	-	1	1
4	A12	234/2	pk4	-	-	2,5	-	-	-	-	-	1	-	-	-	-	1	-	-	-	-	-
5	B5	266/5	pk5	-	105,5	-	2	-	1	-	2	-	-	-	-	-	-	-	5	-	1	1
6	B5.2	266/5	pk6	-	16	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
7	B5.4	266/1	pk7	-	19	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
8	C2	172	pk8	-	-	2	-	-	-	-	-	-	-	-	-	1	-	1	-	-	-	-
9	C5	170/1	pk10	99	2	-	2	1	-	-	-	-	-	-	-	-	3	-	-	-	-	-
10	C7	169	pk11	-	4	-	-	-	1	-	-	-	-	-	-	-	1	-	-	-	-	-
11	C10	147	pk12	-	19	-	-	-	-	1	-	-	-	-	-	-	-	-	1	-	-	-
12	C10	168	pk13	-	5,5	-	1	-	-	-	-	-	-	-	1	-	-	1	-	-	-	-
13	C.T1	167	pk14	-	10	-	-	-	-	1	-	-	-	-	1	-	-	1	-	-	-	-
14	C13	145	pk15	22,5	-	-	-	-	-	1	-	-	-	-	-	-	1	-	-	-	-	-
15	C13	166/1	pk16	-	3,5	-	1	-	-	-	-	-	-	-	-	-	1	-	-	-	-	-
16	C15	165	pk17	-	9	-	-	1	-	-	-	-	-	-	-	-	1	-	-	-	-	-
17	D19	164	pk18	7	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
18	D.T1	142	pk19	-	18	-	-	-	1	-	-	-	-	-	-	-	-	-	1	-	-	-
19	D10	160/3	pk20	-	4,5	-	1	-	-	-	-	-	-	-	1	-	-	1	-	-	-	-
20	D9	138	pk21	-	2,5	-	1	-	-	-	-	-	-	-	1	-	-	1	-	-	-	-
21	D8	156	pk22	-	18	-	1	-	-	-	-	-	-	1	1	-	1	-	-	-	-	-
22	D4	52/2	pk23	-	-	128	-	-	-	-	-	3	1	-	-	-	4	-	-	-	-	-
23	P2	158	pk24	-	6,5	-	1	-	-	-	-	-	-	-	1	-	-	1	-	-	-	-
24	E5	106	pk25	66,5	-	-	2	-	-	-	-	-	-	-	-	-	2	-	-	-	-	-
25	E8	111	pk26	-	27	-	-	-	-	1	-	-	-	-	-	-	-	-	1	-	-	-
26	E9	110	pk27	-	10,5	-	1	-	-	-	-	-	-	-	1	-	-	1	-	-	-	-
27	E10	109	pk28	-	13	-	-	-	1	-	-	-	-	-	-	-	1	-	-	-	-	-
28	E12	108	pk29	-	19,5	-	1	-	-	-	-	-	-	1	1	-	1	-	-	-	-	-
29	E13	107	pk30	-	15	-	-	-	1	-	-	-	-	-	-	-	1	-	-	1	-	-
30	E15	105	pk31	-	-	49	-	-	-	-	-	-	1	-	-	-	-	-	1	1	-	-
31	F24	225/1	pk32	-	7	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
32	F.T4	223/1	pk33	-	37	-	-	-	1	1	-	-	-	-	-	-	1	-	1	-	-	-
33	F23	100	pk34	-	22,5	-	-	-	-	1	-	-	-	-	1	-	-	1	-	-	-	-
34	F.T3	98	pk35	-	40	-	-	-	-	1	-	-	-	-	-	-	-	-	1	-	-	-
35	F22	91	pk36	-	5,5	-	1	-	-	-	-	-	-	-	1	-	-	1	-	-	-	-
36	F22	218	pk37	9	-	-	-	1	-	-	-	-	-	-	-	-	1	-	-	-	-	-
37	F.T2	218	pk38	-	15,5	-	1	-	-	-	-	-	-	1	1	-	1	-	-	-	-	-
38	F21	90	pk39	-	16,5	-	-	-	-	1	-	-	-	-	1	-	-	1	-	-	-	-
39	F18	89	pk40	-	10	-	-	-	1	-	-	-	-	-	-	-	1	-	-	-	-	-
40	F17	88	pk41	-	4	-	-	1	-	-	-	-	-	-	-	-	1	-	-	-	-	-
41	F15	87	pk42	-	10,5	-	-	1	-	-	-	-	-	-	-	-	1	-	-	-	-	-
42	F14	85/2	pk43	-	15	-	-	-	-	1	-	-	-	-	-	-	-	-	1	-	-	-
43	F13	208	pk44	2,5	-	-	1	-	-	-	-	-	-	-	1	-	-	1	-	-	-	-
44	F11	82	pk45	-	28,5	-	-	-	-	1	-	-	-	-	-	-	1	-	-	-	-	-
45	F9	202	pk46	23,5	-	-	-	-	-	1	-	-	-	-	-	-	1	-	-	-	-	-
46	F8	77	pk47	-	19,5	-	-	-	-	1	-	-	-	-	-	-	-	-	1	-	-	-
47	F6	75	pk48	-	12	-	-	-	1	-	-	-	-	-	-	-	-	-	1	-	-	-
48	F.T1	195	pk49	-	6	-	-	1	-	-	-	-	-	-	-	-	1	-	-	-	-	-
49	F3	72	pk50	8	-	-	-	-	-	1	-	-	-	-	-	-	1	-	-	-	-	-
50	P4	71	pk51	9	16,5	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	1	-	1	-	-	-	-
51	P4.1	71	pk52	9	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
52	G1	244	pk53	-	2	-	1	-	-	-	-	-	-	-	1	-	-	1	-	-	-	-
53	G6	242	pk54	-	12,5	-	1	-	-	-	-	-	-	1	1	-	1	-	-	-	-	-
54	G7	241	pk55	-	10,5	-	-	-	-	1	-	-	-	1	-	-	1	-	-	-	-	-
55	G7.1	241	pk56	-	44	-	-	1	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	1	-	-	-
56	G9	238	pk57	-	3,5	-	1	-	-	-	-	-	-	-	1	-	-	1	-	-	-	-
57	E7.1	234	pk58	-	16,5	-	-	-	-	1	-	-	-	-	-	-	1	-	-	-	-	-
58	E7.1	236/4	pk59	-	2	-	1	-	-	-	-	-	-	-	1	-	-	1	-	-	-	-
SUMA				426,5	685	181,5	24	8	8	16	2	4	2	5	17	2	36	15	15	2	4	4

Tab. 8. Zestawienie rurociągów tłocznych

Lp	nazwa	dł. rurociągu		łuki segmentowe PE 100 SDR17 PN10						przecisk w r. osł. PE100 RC ϕ180	skrzyżowania z istn. uzbrojeniem terenu	rura ochronna
		PE100 SDR17 PN10									t	dwudzielna HDPE 3m
		63	90	11	22	30	45	60	90			
		[m]		[szt.]							[szt./mb]	[szt.]
1	P1	-	382	-	-	2	-	-	-	1/12	-	-
2	P2	-	721,5	2	-	1	2	-	1	1/18,7	2	2
3	P3	466	-	-	-	4	3	-	-	-	2	2
4	P4	-	661,5	7	1	1	-	3	4	2/18,8	4	4
suma		466	1765	9	1	8	5	3	5	4/49,5	8	8

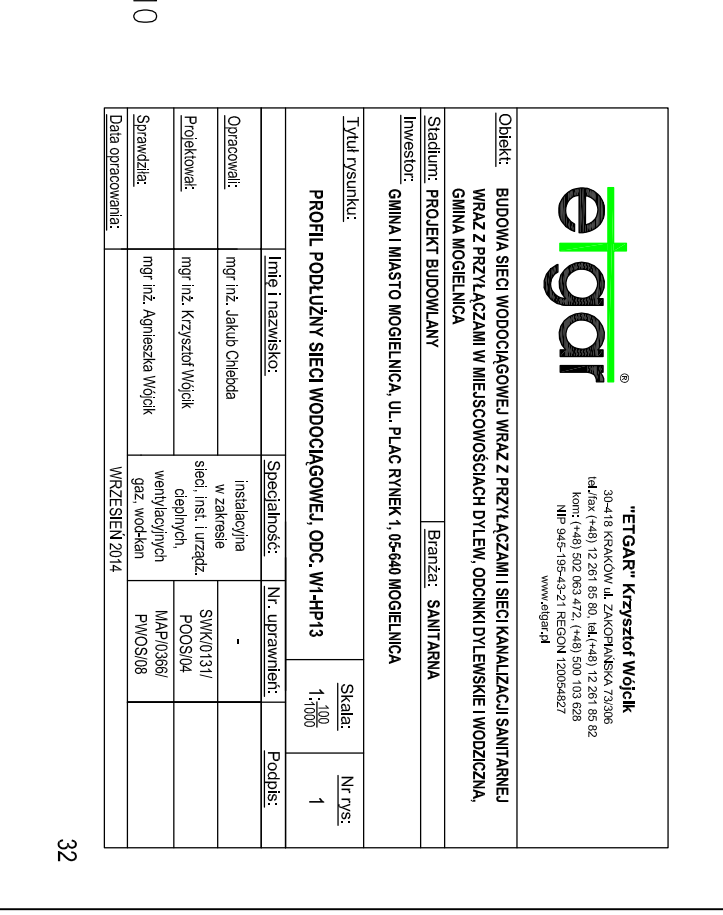
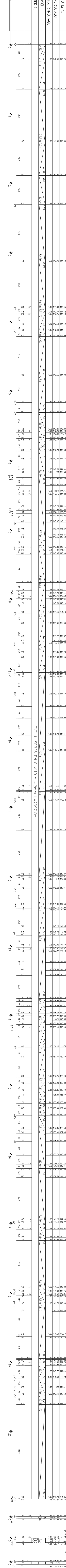
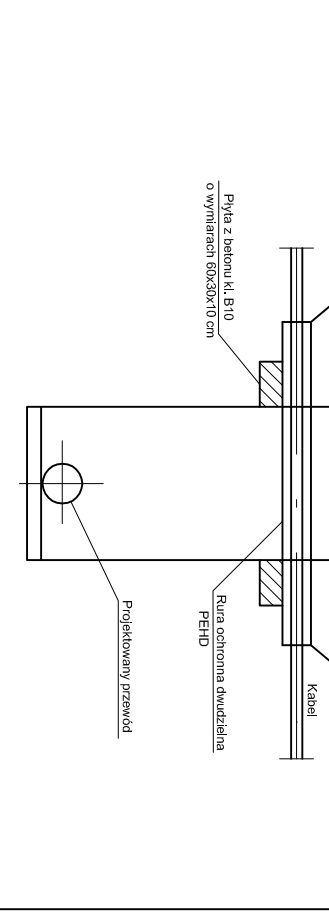
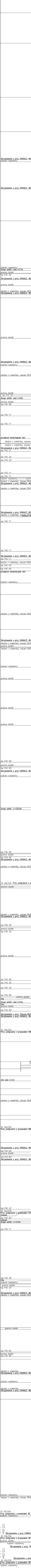
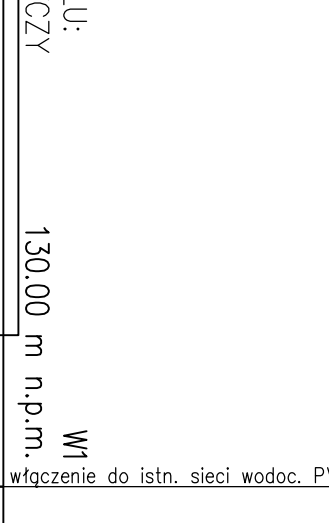
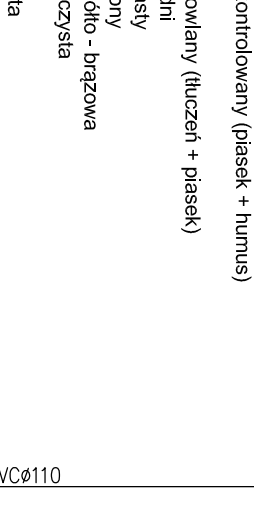
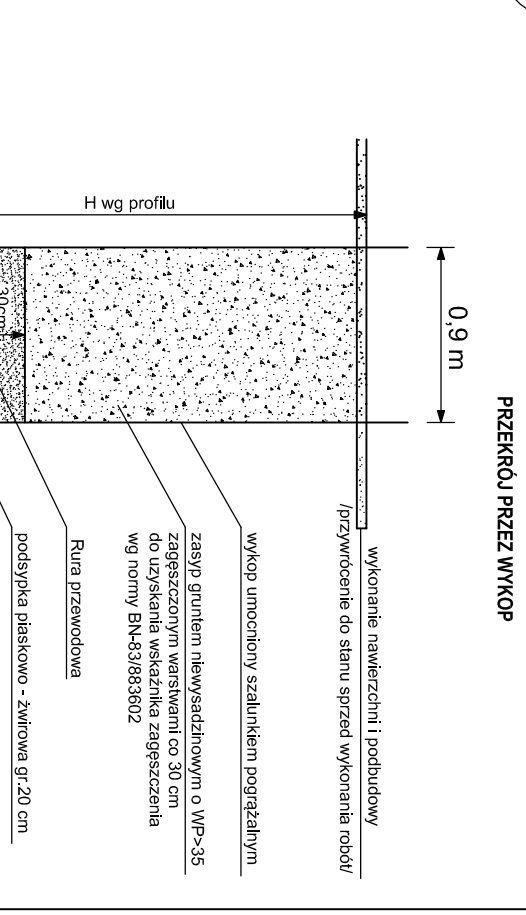
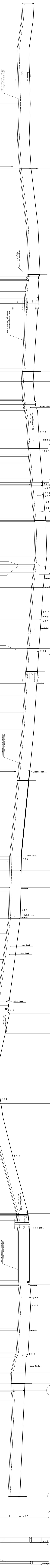
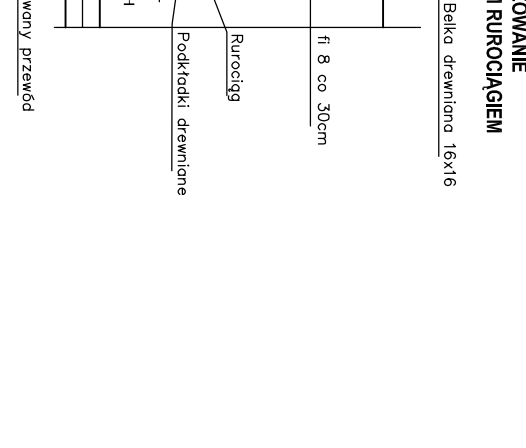
Tab. 9. Zestawienie armatury żeliwnej i kształtek dla kanalizacji sanitarnej

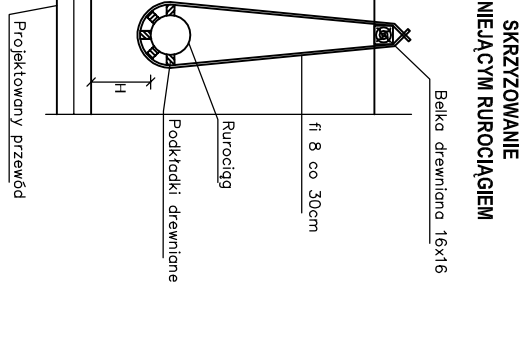
Lp	węzeł/ odcinek	żeliwo DN50		żeliwo DN80		żeliwo DN200	
		ZK	tuleja kołn. 63mm	ZK	tuleja kołn 90mm	ZK	kształt. kiel. kołn.
		[szt.]		[szt.]		[szt.]	
1	r. tł. P2	-	-	2	4	-	-
2	r. tł. P3	1	2	-	-	-	-
3	r. tł. P4	-	-	2	4	-	-
4	P1-B1	-	-	-	-	1	2
5	P1-C1	-	-	-	-	1	2
6	P2-D1	-	-	-	-	1	2
7	P3-G1	-	-	-	-	1	2
8	P4-F1	-	-	-	-	1	2
suma		1	2	4	8	5	10

Tab. 10. Rozbiórka/ odtworzenie nawierzchni w związku z budową sieci kanalizacyjnej i wodociągowej

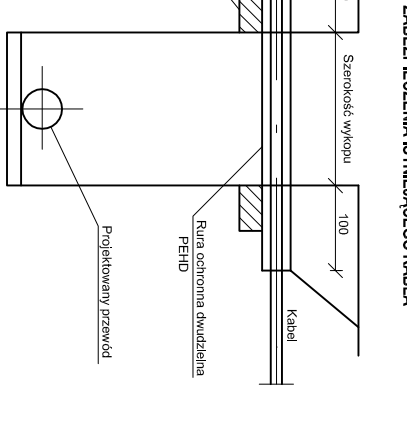
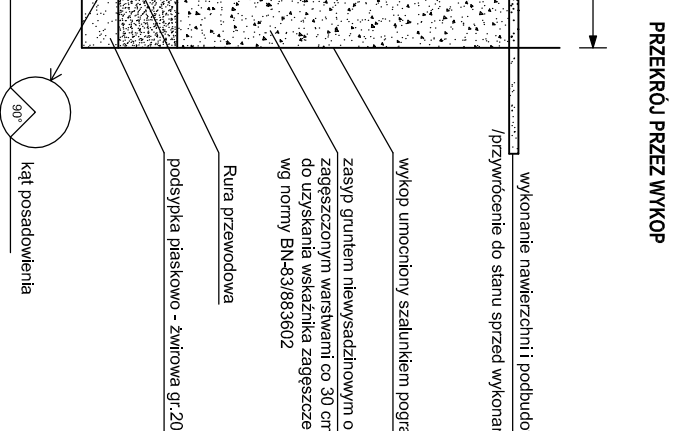
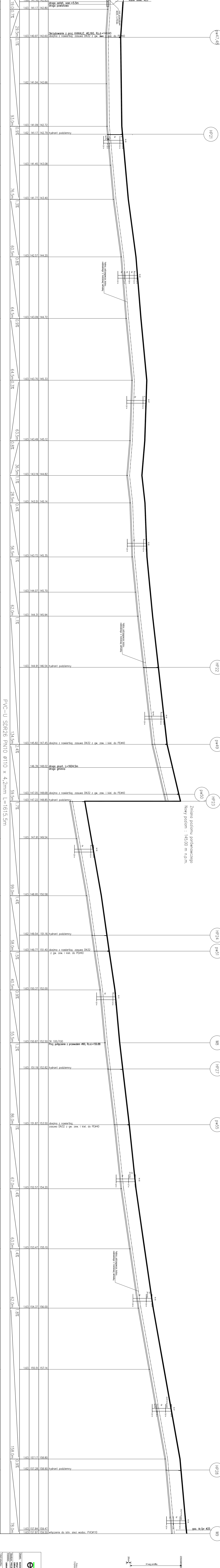
nr działki	obręb	własność	rodzaj nawierzchni	powierzchnia
				m ²
245	Wodziczna	gminna	asfalt	41
			pobocze	119
189		gminna	asfalt	318
			pobocze	671
264		prywatna	betonowa	6,5
265		prywatna	betonowa	7,5
266/2		prywatna	żwirowa	5,5
184/1	Dylew	prywatna	gruntowa	6
190		gminna	gruntowa	66
192		powiatowa	pobocze	759
113		powiatowa	asfalt	616
			pobocze	473
214		gminna	gruntowa	10
213		prywatna	betonowa	40
110		prywatna	żwirowa	5,5
109		prywatna	żwirowa	8
105		prywatna	żwirowa	8
99		prywatna	żwirowa	7
91		prywatna	żwirowa	8
89		prywatna	żwirowa	8
82		prywatna	żwirowa	8
75		prywatna	żwirowa	5,5
202		prywatna	żwirowa	12,5
193/1		prywatna	żwirowa	5,5
235		gminna	żwirowa	1464
35/1	Odc. Dylewskie	gminna	żwirowa	410

PROJEKT ARCHITEKTONICZNO BUDOWLANY
II. CZĘŚĆ GRAFICZNA

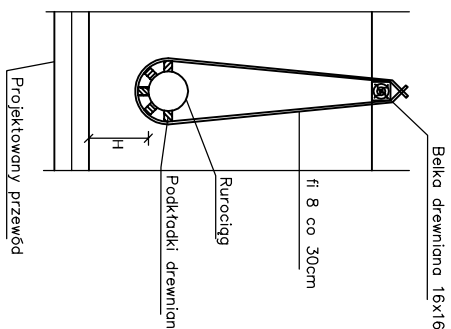




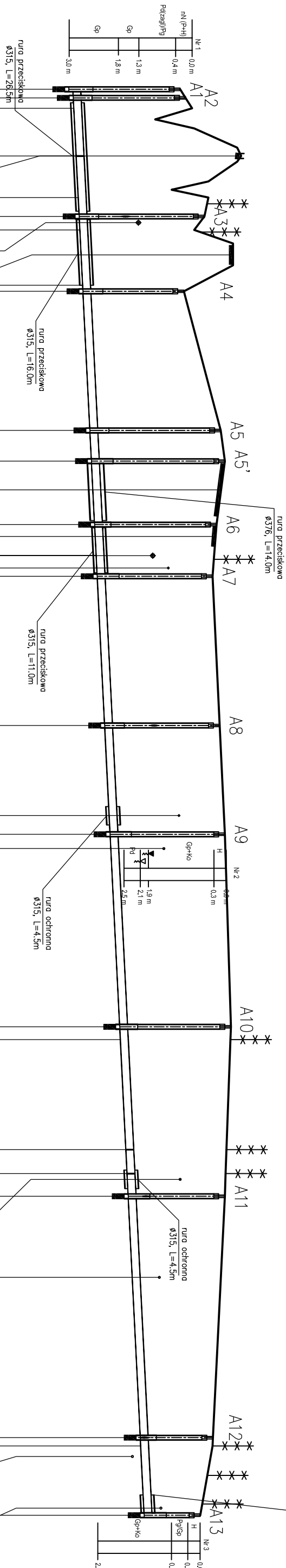
mus
aspie mikontrolovany (prasak + humus)
aspie budovany (tuczen + prasak)
prasak stredni
prasak pylavisti
prasak drobny
casoploka zolto - brazova
ina piaszczysta

[illegible][illegible]

**SKRZYŻOWANIE
Z ISTNIEJĄCYM RUROCIĄGIEM**

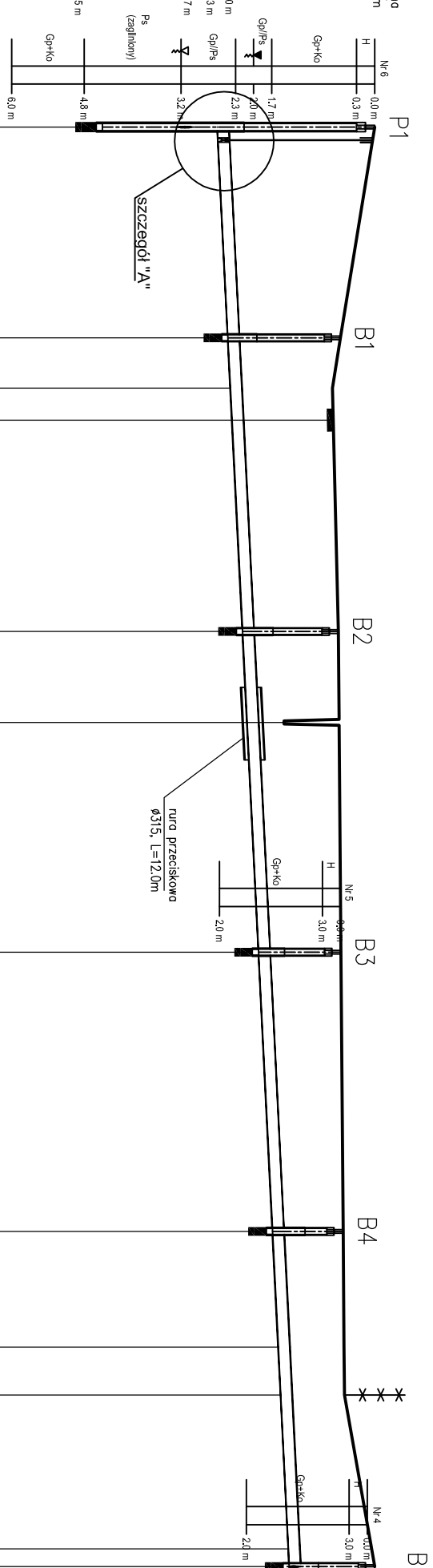


nN	- Nasyj niekontrolowany (pasek + humus)
H	- Humus
nb	- Nasyj budowlany (tłuszcz + pasek)
Ps	- Pasek średni
Prt	- Pasek płyty
Pd	- Pasek dobry
Po	- Pospółka żółto - brązowa
Gp	- Głina piaszczysta
II	- Pyl
Grt	- Głina pylasta



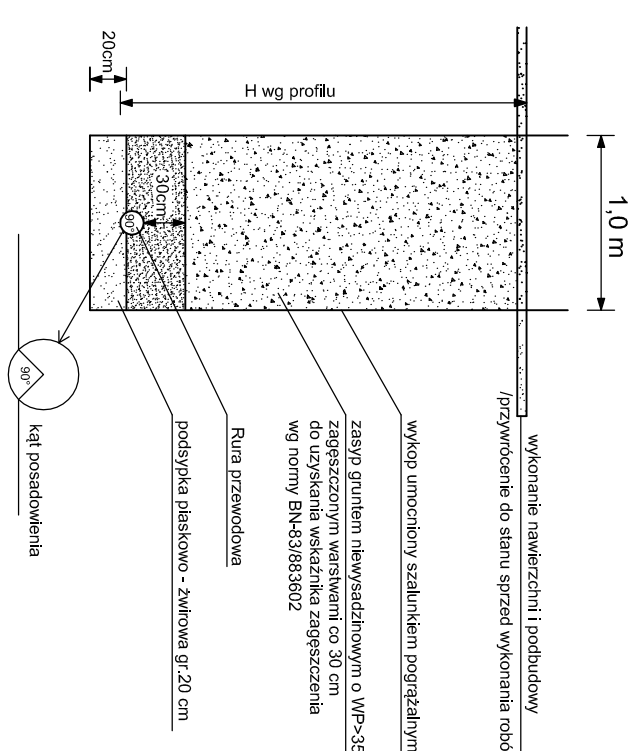
Technical drawing of a 2x2 valve assembly. The assembly consists of two ball valves (Kszatka kietkohn DN200) and two check valves (Kszatka kietkohn DN200). The drawing shows the valves connected in a 2x2 configuration. The inlet and outlet pipes are labeled PVC Ø200. The ball valves are labeled Kszatka kietkohn DN200, and the check valves are labeled Kszatka kietkohn DN200.

szczęgół "A"

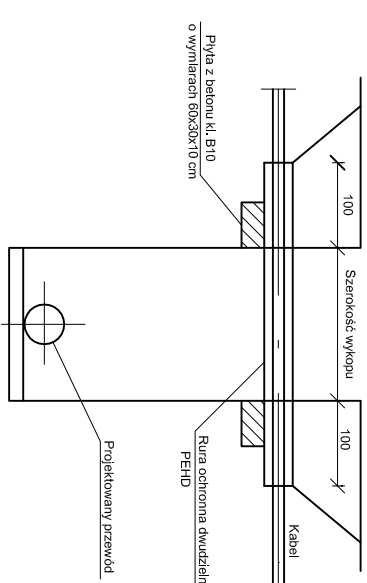


PROFIL PODŁUŻNY KANAŁU GRAWITACYJNEGO "A, B"

PRZEKRÓJ PRZESZKŁA



SCHEMAT ZABEZPIECZENIA ISTNIEJĄCEGO KABLA

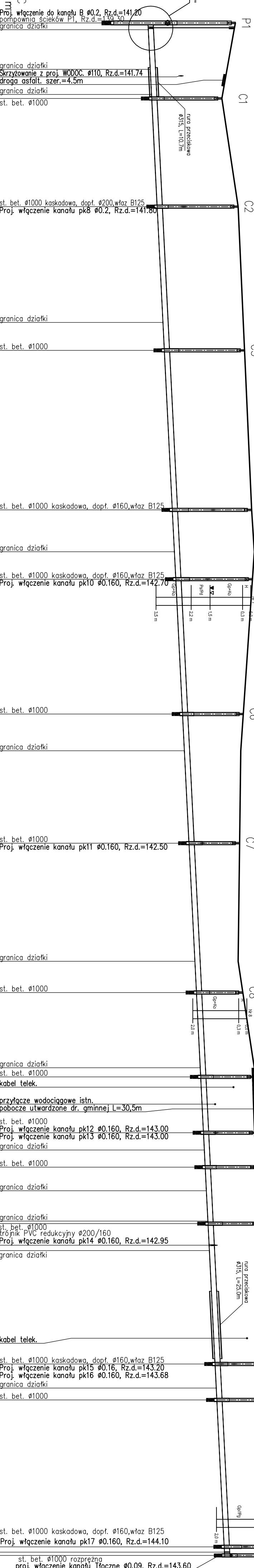
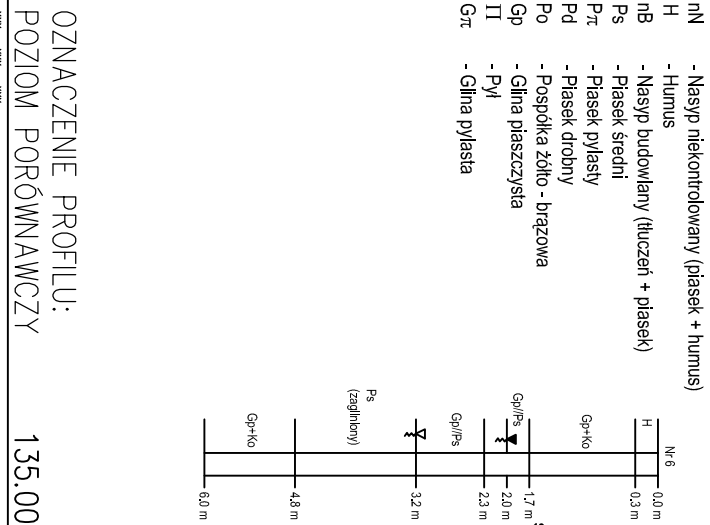
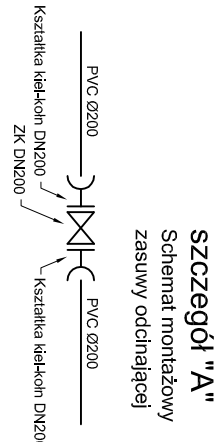
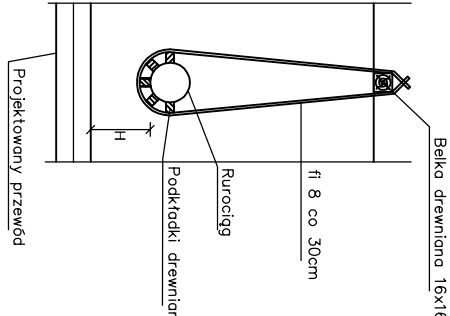


OZNACZENIE PROFILU: POZIOM PORÓWNAWCZY			135.00 m n.p.m.			A		
RZĘDNA TERENU ISTN.			włączenie do istn. studni, Rz.d.=143.19					
RZĘDNA DLA KANAŁU			st. bet. Ø1000					
ZAGŁĘBIENIE DLA KANAŁU			granica działki					
SPADKI, DŁUGOŚCI			złączka			tory grzejkiej wqskotorowej kolei dojazdowej		
ŚREDNICA, MATERIAŁ			granica działki					
ODLEGŁOŚCI			st. bet. Ø1000 kaskadowa, dopł. Ø160,właz f					
HEKTOMETRY			Proj. włączenie kanafu pk1 Ø0.16, Rz.d.=144					
			granica działki					
			wod. istn.					
			granica działki					
			st. bet. Ø1000					
			droga asfalt. szer.=4.8m					
			st. bet. Ø1000					
			st. bet. Ø1000					
			droga grunt. L=13.0m					
			st. bet. Ø1000					
			st. bet. Ø1000					
			droga asfalt. szer.=5.0m					
			granica działki					
			st. bet. Ø1000					
			wod. istn.					
			gaz. śr/pr istn.					
			st. bet. Ø1000 kaskadowa, dopł. Ø160,właz f					
			Proj. włączenie kanafu pk2 Ø0.16, Rz.d.=145					
			gaz. śr/pr istn.					
			st. bet. Ø1000					
			przyłącze wodociągowe istn.					
			st. bet. Ø1000					
			granica działki					
			złączka					
			złączka					
			Proj. włączenie kanafu pk3 Ø0.16, Rz.d.=145					
			przyłącze gazowe istn.					
			przyłącze wodociągowe istn.					
			st. bet. Ø1000					
			Proj. włączenie kanafu pk4 Ø0.2, Rz.d.=144					
			granica działki					
			przyłącze wodociągowe istn.,					
			st. bet. Ø1000 rozprężna					

B		130,00m		n,p,m	
pompuwnia ścieków P1, Rz.d.=139,30 Proj. włączenie kanafu C Ø0.2, Rz.d.=140,57					
P1	0.0	2.60	141.20	143.80	
B1	35.0	1.86	141.37	143.23	st. bet. Ø1000
	8.0	1.68	141.42	143.10	granica działki
	48.5		141.44		droga grunt. szer.=3.8m
B2	83.5	1.58	141.62	143.20	st. bet. Ø1000
	98.5		141.69		rów szer.=1.0m
	52.5				
B3	36.0	1.36	141.88	143.24	st. bet. Ø1000
	46.5				
B4	82.5	1.17	142.11	143.28	st. bet. Ø1000
	19.0	1.08	142.21	143.29	granica działki
	8.0	1.05	142.25	143.30	granica działki
	25.0				
B	34.5	1.38	142.37	143.75	granica działki
	37.5	1.41	142.39	143.80	st. bet. Ø1000

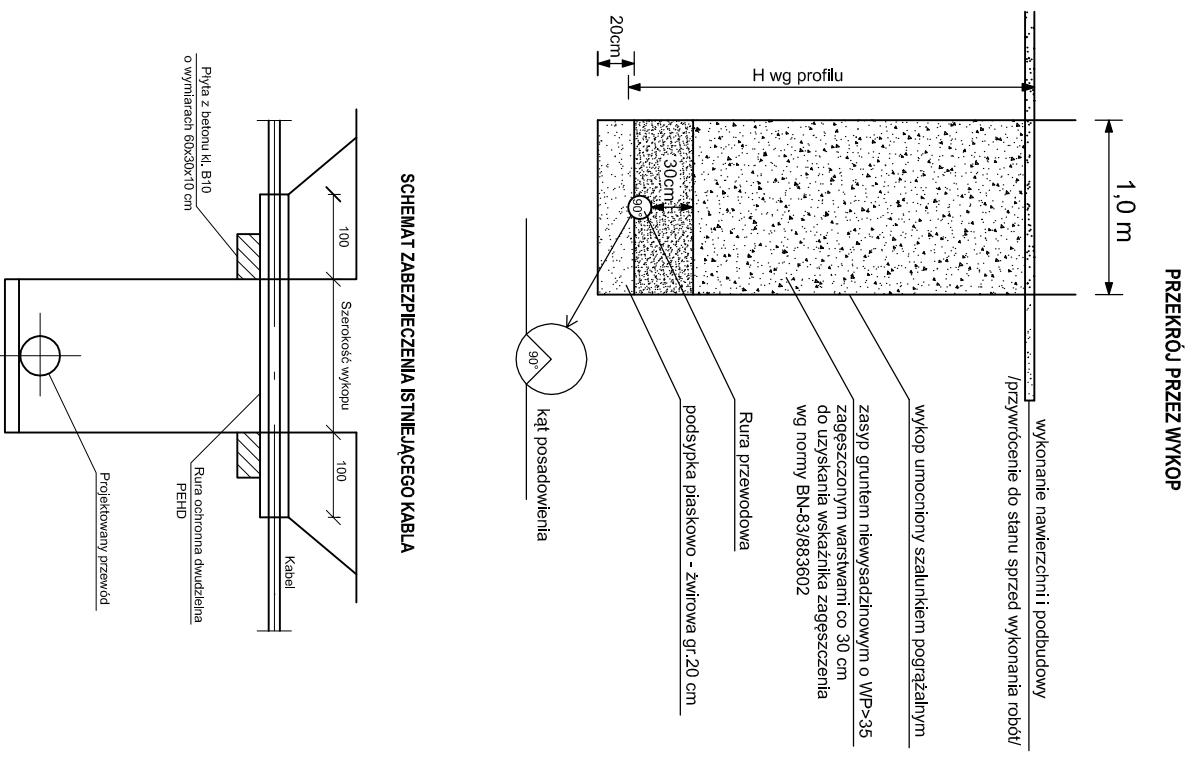
[illegible]

Skrzyżowanie
z istniejącym rurociągiem



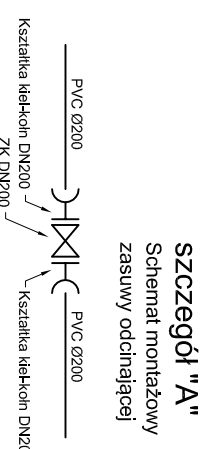
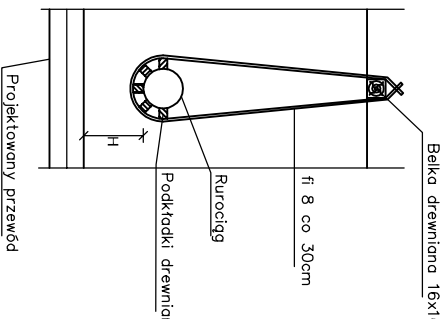
OZNACZENIE PROFILU:		135.00 m n.p.m.	
POZIOM PORÓWNAWCZY		C	
RZĘDNA TERENU ISTN.		143.80	143.76
RZĘDNA DNA KANALU		141.20	140.57
ZAGŁĘBIENIE DNA KANALU		2.60	3.18
SPADKI, DŁUGOŚCI	0.5%	2.83	2.63
ŚREDNICA, MATERIAŁ		140.66	140.70
ODLEGŁOŚCI		140.68	140.70
HEKTOMETRY		2.59	2.59

PROFIL PODŁUŻNY KANALU
GRAWITACYJNEGO "C"



Ogólny		"ETGAR" Krzysztof Wójcik	
Ogólny		30-418 KRAKÓW, ul. Złota 13, 30-006	
Ogólny		NIP 545-95-42-21 REGON 14004827	
Ogólny		www.etgar.pl	
Ogólny		WYKONANIE	
Ogólny		INWESTOR: GMINA I MIASTO MOGIELNICA, UL. PLAC RYNEK 1, 05-440 MOGIELNICA	
Ogólny		Projekt: PROJEKT BUDOWLANY	
Ogólny		Wykonanie: SANITARIUM	
Ogólny		Tytuł projektu: PROFIL PODŁUŻNY KANALIZACJI SANITARNEJ, KANAL GRAW. C	
Ogólny		Skala: 1:100	
Ogólny		M. rys.: 6	
Ogólny		Opracowanie: mgr inż. Janusz Chodak	
Ogólny		Instalacja: -	
Ogólny		W zakresie: SANITARIUM	
Ogólny		Projektant: mgr inż. Krzysztof Wójcik	
Ogólny		Weryfikacja: mgr inż. Agnieszka Wójcik	
Ogólny		Sprawdzenie: mgr inż. Agnieszka Wójcik	
Ogólny		Data opracowania: WZKESZENIE 2014	

SKRZYŻOWANIE
ZISTNIECIĄCĄM RUROCIĄCIEM

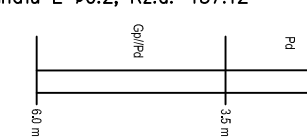


Szczegół "A"
Schemat montażowy
zasuwany odciągający

- nN - Nasyt niekontrolowany (piasek + humus)
- H - Humus
- nB - Nasyt budowlany (tłuszcz + piasek)
- Ps - Piasek suchy
- Pz - Piasek (piasek)
- Pd - Piasek drożny
- Po - Pospoka ziarno - brzoza
- Gp - Głina piaskista
- Py - Głina piaszczysta
- Gr - Głina piaszczysta

OZNACZENIE PROFILU:
POZIOM PORÓWNAWCZY 130.00m n.p.m.

Pompownia ścieków P2, Rz.d.=143.70
Proj. włączenie kanatu pk24 Ø0.160, Rz.d.=137.00
st. bet. Ø1000
Proj. włączenie kanatu E Ø0.2, Rz.d.=137.12



st. bet. Ø1000

Skrzyżowanie z proj. WODOC. Ø110, Rz.d.=138.16

Skrzyżowanie z proj. WODOC. Ø110, Rz.d.=138.45
st. bet. Ø1000
Proj. włączenie kanatu pk23 Ø0.2, Rz.d.=137.80

kabel telek.

st. bet. Ø1000
granica działki 52/2 i 192
Skrzyżowanie z proj. Tłoczne Ø0.09, Rz.d.=139.01

rów szer.=2.4m
droga asfalt. szer.=9.2m
granica działki 192 i 189
st. bet. Ø1000

st. bet. Ø1000

st. bet. Ø1000

st. bet. Ø1000
Proj. włączenie kanatu pk22 Ø0.160, Rz.d.=139.07

st. bet. Ø1000

st. bet. Ø1000
Proj. włączenie kanatu pk21 Ø0.160, Rz.d.=140.00

st. bet. Ø1000
Proj. włączenie kanatu pk20 Ø0.160, Rz.d.=139.90

st. bet. Ø1000

st. bet. Ø1000

st. bet. Ø1000
droga asfalt. szer.=4.5m
granica działki 189 i 161
Skrzyżowanie z proj. WODOC. Ø110, Rz.d.=141.59

st. bet. Ø1000
kabel telek.

st. bet. Ø1000

granica działki 161 i 162

st. bet. Ø1000

granica działki 162 i 163/2

st. bet. Ø1000

granica działki 163/2 i 163/1

st. bet. Ø1000

granica działki 163/1 i 164

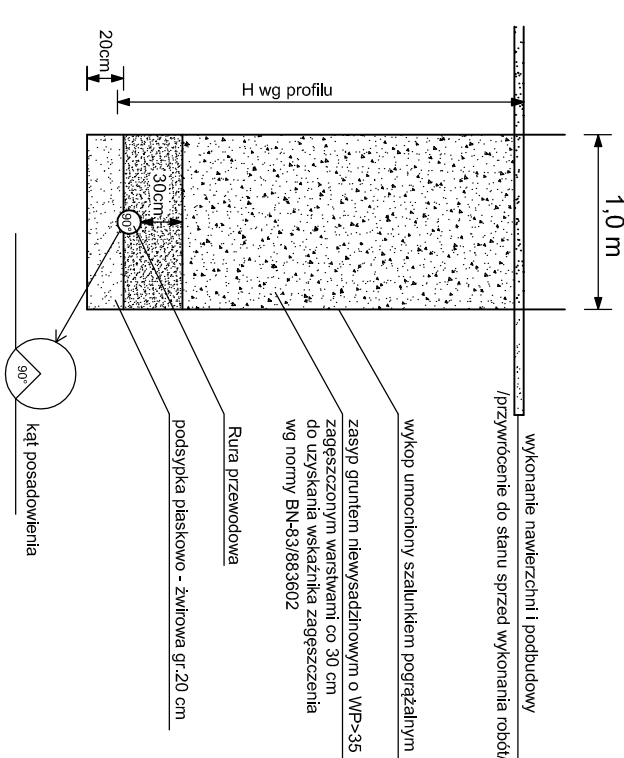
trójnik PVC redukcyjny Ø200/160
Proj. włączenie kanatu pk19 Ø0.160, Rz.d.=142.56

st. bet. Ø1000
Proj. włączenie kanatu pk18 Ø0.16, Rz.d.=142.83

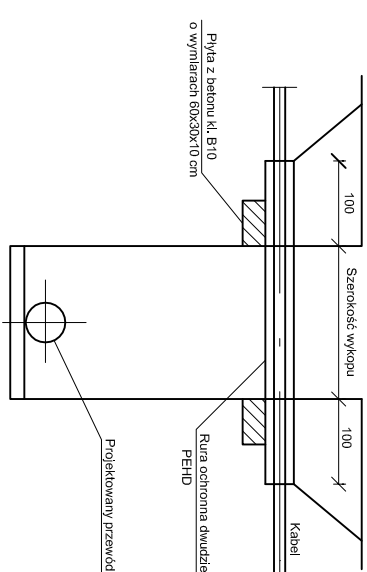
RZĘDNA TERENU ISTN.	138.90	138.72	138.90	140.00	140.40	140.51	140.60	140.64	141.15	141.54	141.82	142.10	142.20	142.55	142.90	143.25	143.30	143.35	143.80	143.80	143.90	143.95	144.18	144.22	144.49	144.50	144.51	144.70																				
RZĘDNA DNA KANAŁU	136.50	137.17	137.18	137.32	137.71	137.82	137.91	137.94	138.03	138.08	138.11	138.26	138.46	139.00	139.33	139.66	139.83	140.23	140.63	141.03	141.09	141.15	141.67	141.68	141.83	141.91	142.26	142.29	142.51	142.52	142.53	142.66																
ZAGŁĘBIENIE DNA KANAŁU	2.40	1.73	1.54	1.58	2.41	2.69	2.69	2.70	2.69	2.69	2.69	2.69	2.69	2.54	2.49	2.44	2.37	2.32	2.27	2.22	2.21	2.20	2.13	2.12	2.07	2.04	1.92	1.93	1.98	1.98	1.98	2.04																
SPADKI, DŁUGOŚCI	0.5%	30.5m	0.6%	64.0m	0.7%	30.5m	0.9%	22.0m	0.8%	46.0m	1.2%	46.0m	1%	326.0m	0.5%	80.0m																																
ŚREDNICA, MATERIAŁ	PVC-U K1.S(SN8) SDR34 Ø200x5,9mm L=645.0m																																															
ODLEGŁOŚCI	0.0	3.0	27.5	30.5	44.5	75.0	19.5	94.5	11.5	30.5	25.0	29.5	4.3	14.5	38.5	44.0	47.5	46.0	93.5	45.5	39.0	33.5	72.5	33.0	5.5	21.5	40.5	62.0	40.0	2.0	42.0	48.0	54.5	52.0	6.5	6.5	15.0	22.5	30.5	34.5	65.0	71.5	43.5	15.0	17.0	18.5	26.5	45.0
HEKTOMETRY	P2D1	D2	D3	D4	D5	D6	D7	D8	D8'	D9	D10	D11	D12	D13	D14	D15	D16	D17	D18	D18.D.T1	D19																											
Długość przekroju 2.365 (mm) (mm																																																

PROFIL PODŁUŻNY KANAŁU
GRAWITACYJNEGO "D"

PRZERZÓJ PRZEZ WYKOP

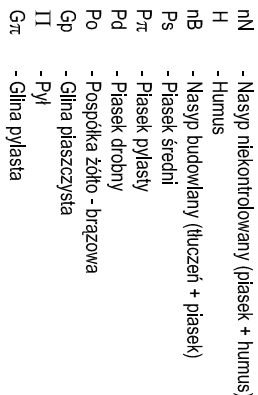


SCHEMAT ZABEZPIECZENIA ISTNIEJĄCEGO KABLA



Odbiór:		WRAZ Z PRZYLĄCZAMI W MIEJSCOWOŚCIACH DYŁEM, ODPOWIEDNIE WODOCIĄCZU	
Główny:		Główny: SANKIJA	
Inwestor:		Główny: SANKIJA	
Projektant:		Główny: SANKIJA	
Wykonawca:		Główny: SANKIJA	
Data opracowania:		WZKŁADZENIE	
Tytuł projektu:		Sanki	
Skala:		1:100	
Nr rys.:		7	
Opracowanie:		Inżynier: SANKIJA	
Projektant:		Inżynier: SANKIJA	
Wykonawca:		Inżynier: SANKIJA	
Data opracowania:		WZKŁADZENIE	

Belka drewniana 16x16

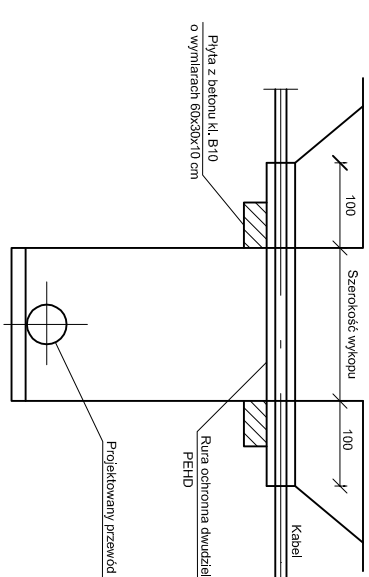


E
130.00m n.p.m

0.0	3.13	137.67	140.80	n.p.m.
1.5	2.00	138.80	140.82	
9.0	1.97	138.85	140.82	
11.5	1.75	139.25	141.00	
13.0	1.75	139.25	141.00	

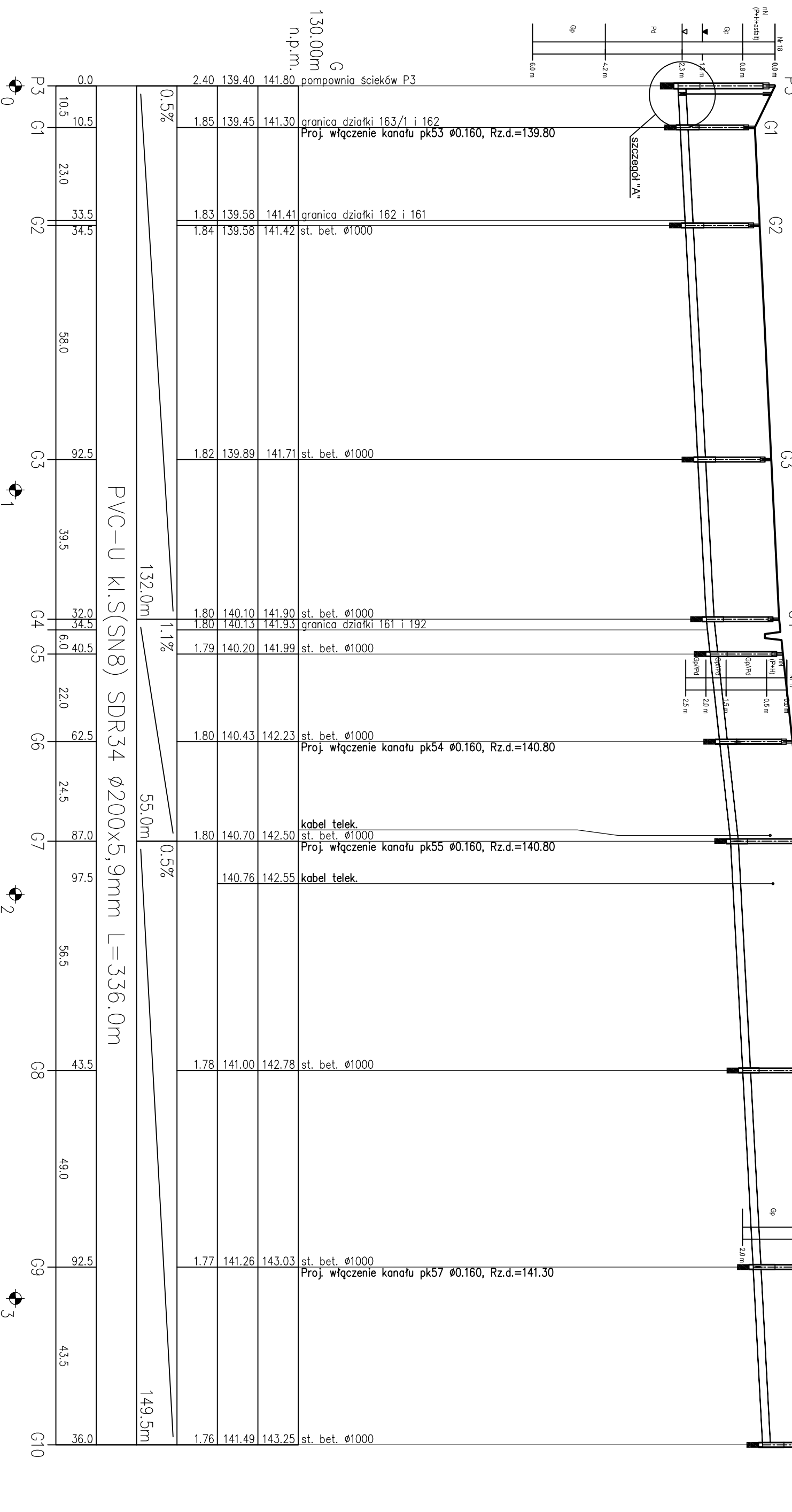
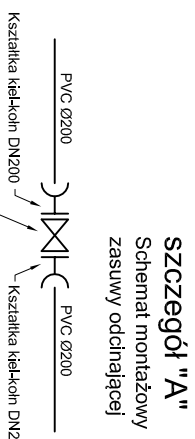
0.0	3.05	139.75	142.80	n.p.m.
14.5	2.74	140.06	142.80	
29.0	2.20	140.35	142.55	

PRZEKRÓJ PRZES WYKOP

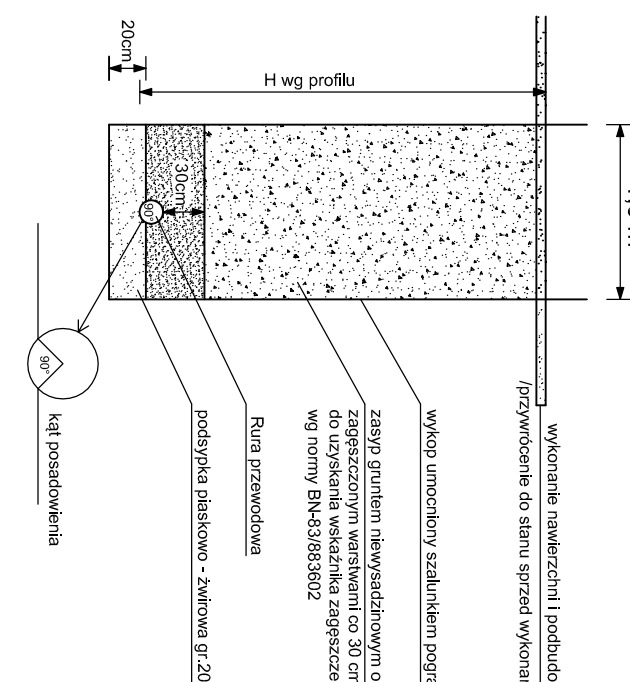


		"ETGAR" Krzysztof Wołk 30-019 RAKÓW, UL. ZACISZYSKA 7/3006 tel/fax (+48) 7 201 55 50, tel./fax (+48) 7 201 55 52 tel. (+48) 7 201 55 53, tel. (+48) 7 201 55 54 NIP: 665-105-43-21 REGON: 140054-07 www.etgar.pl	
Obiekt: BUDOWA SIECI WODOCĄGOWNEJ, WYKAZ Z REZERWACYJNYMI SIECI KANALIZACJI I SANITARIJNEJ Z REZERWACYJNYMI W MIEJSCOWOŚCIACH DŁUGI, PODKOP DŁUGIENSKI I MOCZYSZKA, GMINA MOGIELNICA		Stalurot: GMINA BUDOWAŁNY Investor: GMINA I MIASTO MOGIELNICA, UL. PLAC RYNEK 1, 05-040 MOGIELNICA	
Tytuł projektu:		Brzoza, SĄTANÓWA	
PROJEKT PODZIEMNEJ KANALIZACJI I SANITARIJNEJ, KANAŁ GRZYW I		Skala: 1:1000 Nr rys: 8	
Opis obiektu:	Inwestycja w zakresie bud. i instalacji	Nr uprawnień:	Podpis:
Projektant: mgr inż. Krzysztof Wołk	staż inż., urz. doz.	SWK0131/ POC0304	
Wykonawca: mgr inż. Agnieszka Wójcik	weryfikacja	IAD/0589/ PWO0108	
Opis przedmiotu:	gaz, wodociąg		
Data opracowania: WZCSEEN/2014			

Belka drewniana 16x16



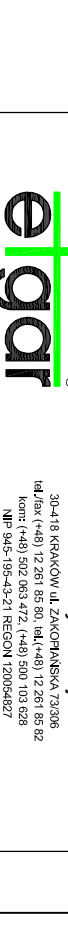
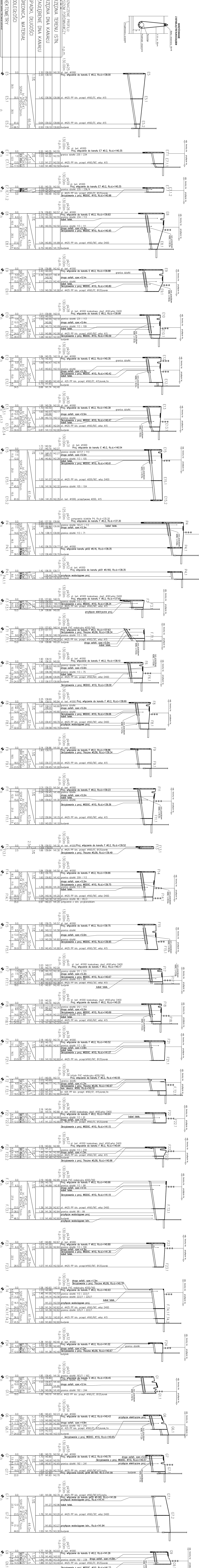
PRZEKRÓJ PRZEWYKON

[illegible]

RZEKRÓJ PRZEZ WYKOP

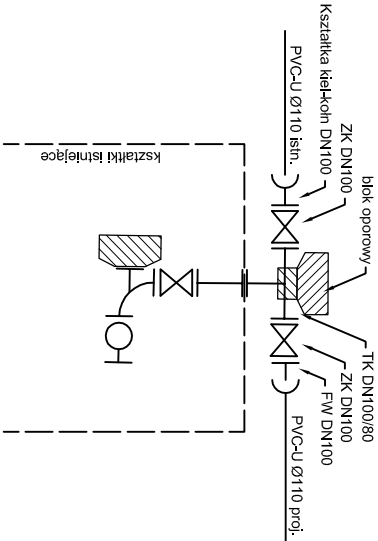
[illegible]

PRZEKROJ PRZEWYKOP

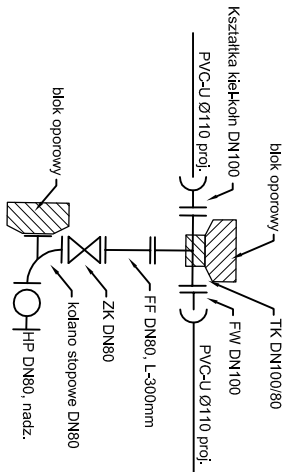
[illegible]

SCHEMATY WĘZŁÓW POŁĄCZENIOWYCH CZ. 1

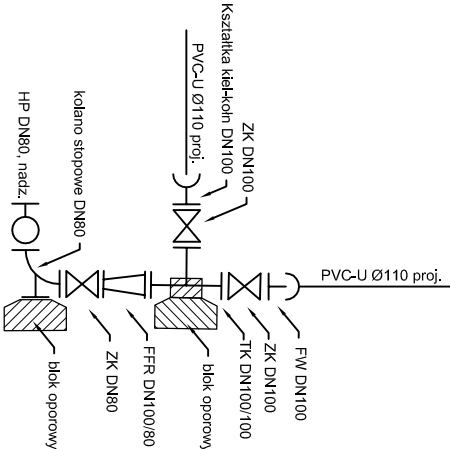
W1



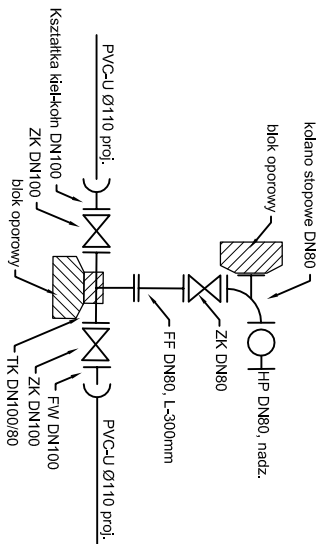
HP1, HP3, HP7, HP12, HP19



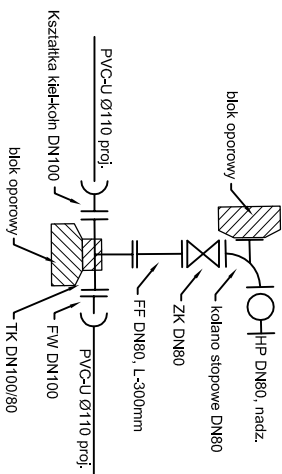
HP2



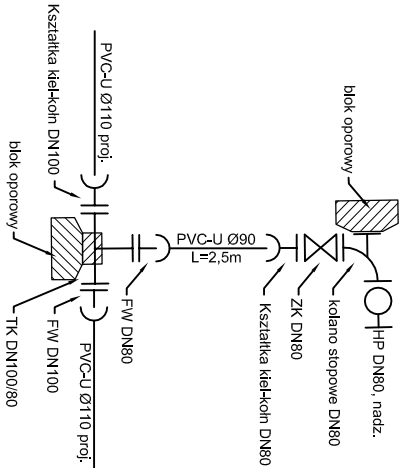
HP4, HP6



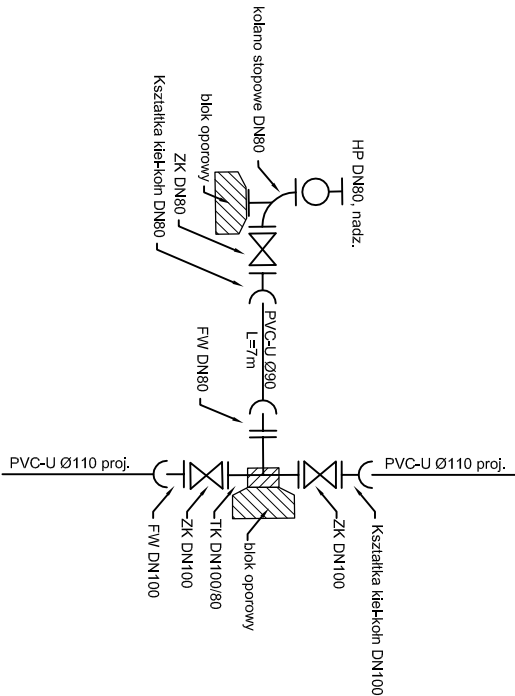
HP5



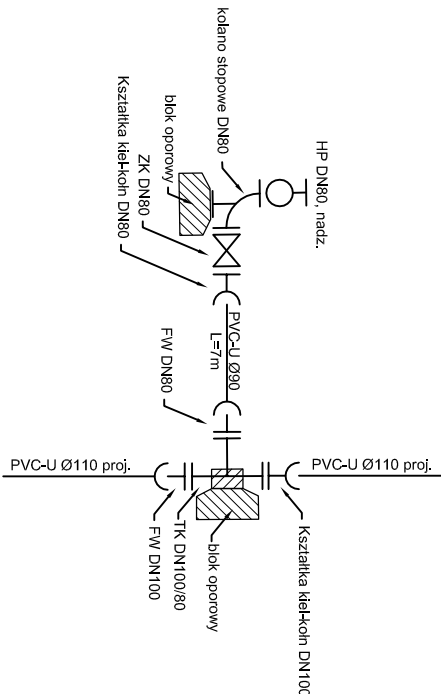
W2 – HP8



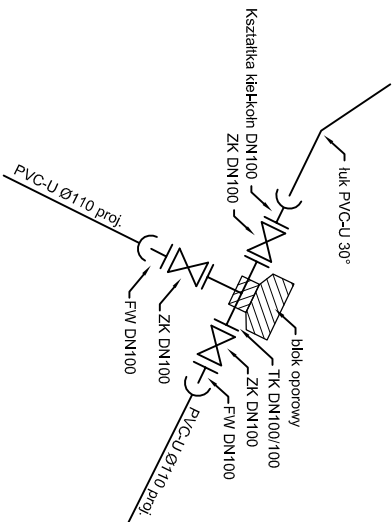
W3 – HP9



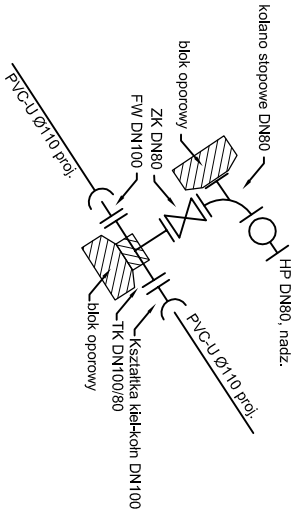
W4 – HP10



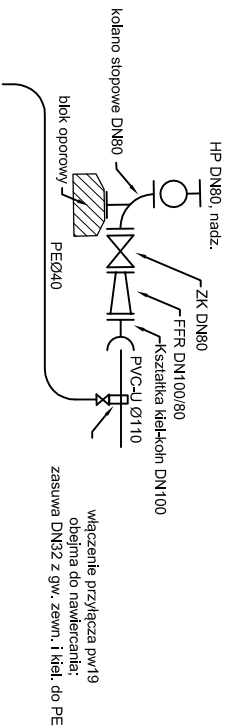
W5



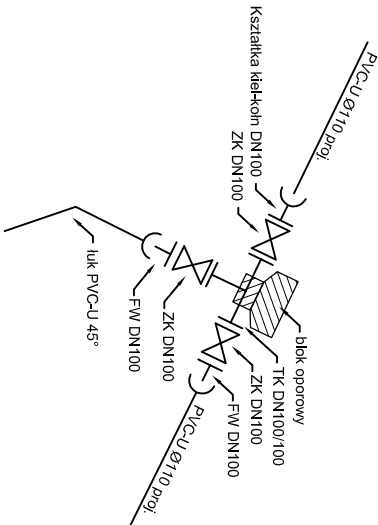
HP11



HP13



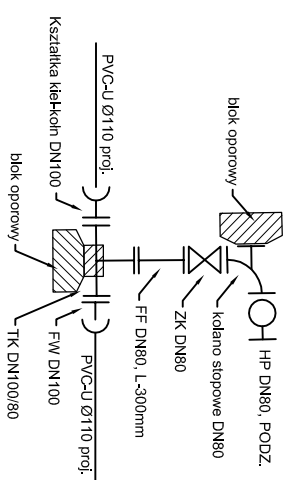
W6



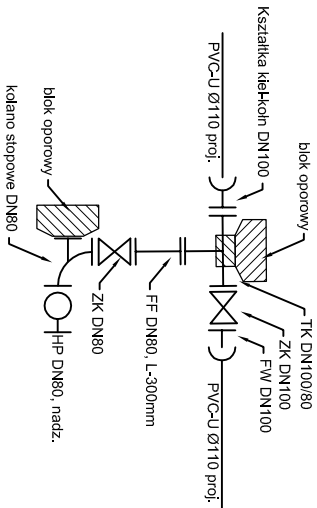
		"ETGAR" Krzysztof Wójcik 30-418 KRAKÓW UL. ZAKOŃKANSKA 73/306 tel./fax (+48) 72 261 65 80, tel./fax (+48) 72 261 65 82 kom (+48) 502 063 472, (+48) 500 103 628 NIP 945-195-43-21 REGON 120054827 www.etgar.pl	
Obiekt: BUDOWA SIECI WODOCIĄGOWEJ WRAZ Z PRZYŁĄCZAMI I SIECI KANALIZACJI SANITARNEJ WRAZ Z PRZYŁĄCZAMI W MIEJSCOWOŚCIACH DYLEN, ODOINKI DYLEMSKIE I WODZICZNA, GMINA MOGIELNICA			
Stadium: PROJEKT BUDOWLANY		Branża: SANITARNA	
Investor: GMINA I MIASTO MOGIELNICA, UL. PLAC RYNEK 1, 05-640 MOGIELNICA			
Tytuł rysunku:		Skala:	Nr rys:
SCHEMATY WĘZŁÓW POŁĄCZENIOWYCH CZ. 1		schemat	14
Imię i nazwisko:		Specjalność:	Podpis:
mgr inż. Jakub Chleba		Instalacyjna w zakresie	
Opracował:		sekcji: inż. i urzadz.	SWK/0131/
mgr inż. Krzysztof Wójcik		ceplnych,	POOS/04
Projektował:		wentylacyjnych	MAP/0386/
mgr inż. Agnieszka Wójcik		gaz, wódkian	PWOS/08
Sprawił:			
Data opracowania: WRZEŚNIEN 2014			

SCHEMATY WĘZŁÓW POŁĄCZENIOWYCH CZ. 2

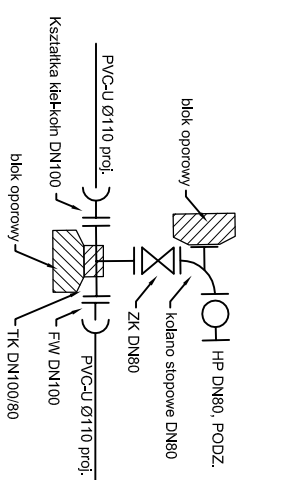
HP14, HP15, HP25



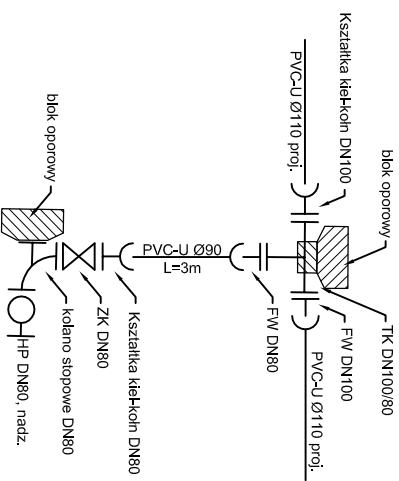
HP16



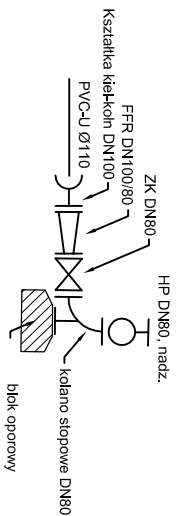
HP17



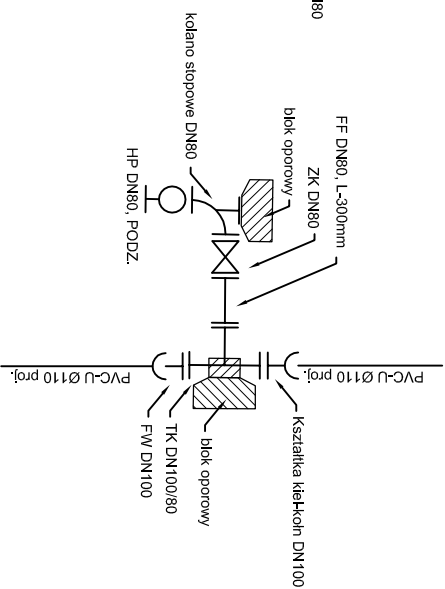
W7 – HP18



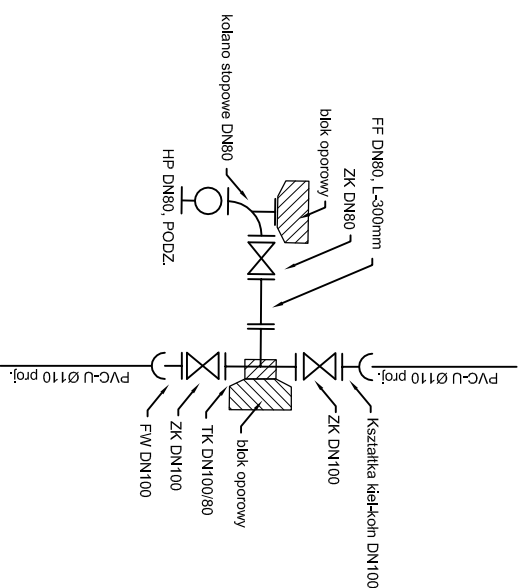
HP20



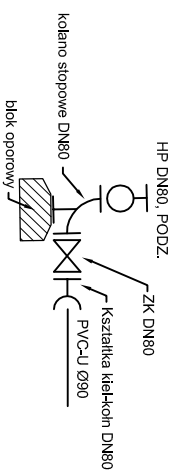
HP21, HP23, HP24, HP27, HP28



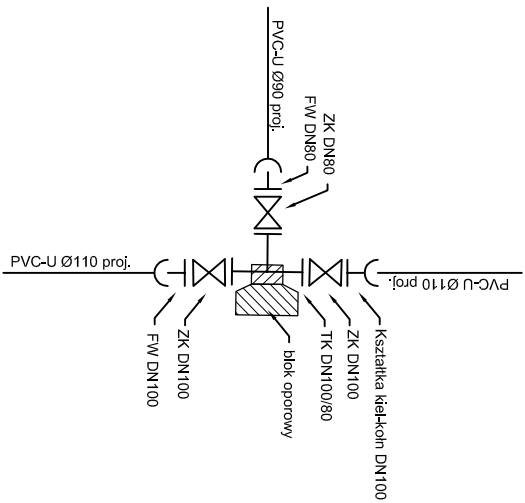
HP22



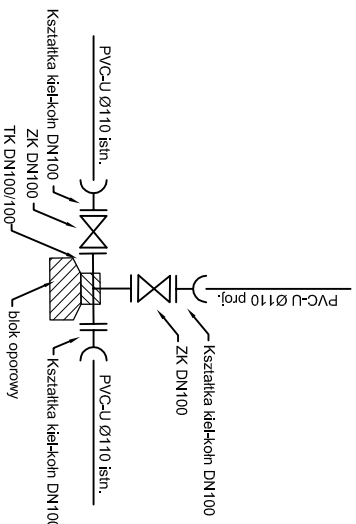
HP26



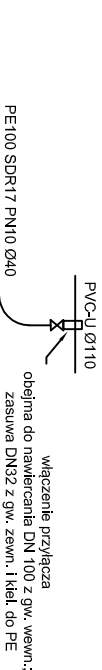
W8



W9



schemat połączeniowy
przyłacza wodoc./ odc.bocznego





"ETGAR" Krzysztof Wójcik

30-418 KRAKÓW, UL. ZAKOPAŃSKA 73/306

tel./fax (+48) 12 261 65 90, tel./(+48) 12 261 65 82

komp (+48) 502 063 472, (+48) 500 103 628

NIP 945-195-45-21 REGON 120054827

www.etgar.pl

Obiekt: BUDOWA SIECI WODOCIĄGOWEJ WRAZ Z PRZYŁĄCZAMI I SIECI KANALIZACJI SANITARNEJ WRAZ Z PRZYŁĄCZAMI W MIEJSCOWOŚCIACH DYLEM, ODOŃKI DYLEMSKIE I WODZICZNA, GMINA MOGIELNICA

Stadium: PROJEKT BUDOWLANY

Branża: SANITARNA

Inwestor: GMINA I MIASTO MOGIELNICA, UL. PLAC RYNEK 1, 05-640 MOGIELNICA

Tytuł rysunku: SCHEMATY WĘZŁÓW POŁĄCZENIOWYCH CZ. 2	Imię i nazwisko: mgr inż. Jakub Chlebda Instalacyjna w zakresie: sieci, inst. i urz. ciepłych, wentylacyjnych gaz, wodkan	Specjalność: - Nr. uprawnień: SWK/0131/ POC/0104 MAP/0366/ PWOS/08	Skala: schemat Nr rys: 15
	Podpis:		

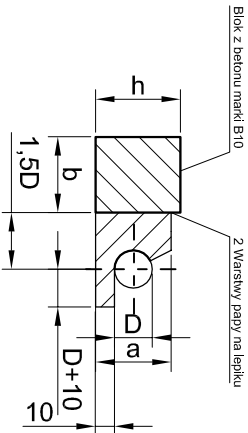
Data opracowania:

WRZESIEŃ 2014

BLOKI OPOROWE

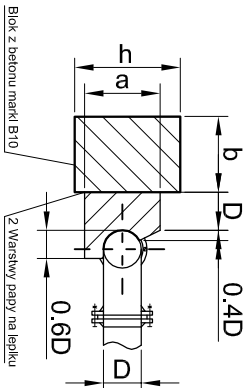
BLOK OPOROWY NA ŁUKU

A - A



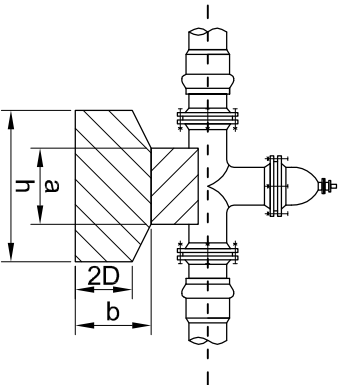
BLOK OPOROWY POD TRÓJNIK ŻELIWNY NA ODGAŁĘZIENIU POZIOMYM

B - B

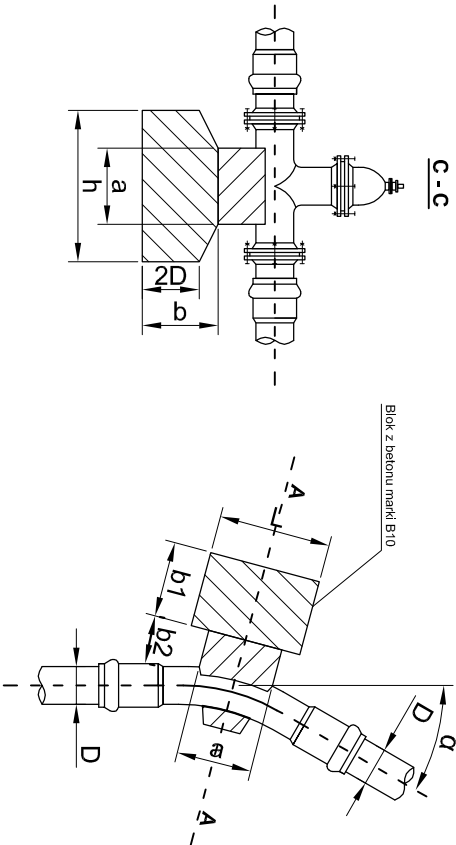


BLOK OPOROWY DLA ZASUWY ŻELIWNEJ KOŁNIERZOWEJ

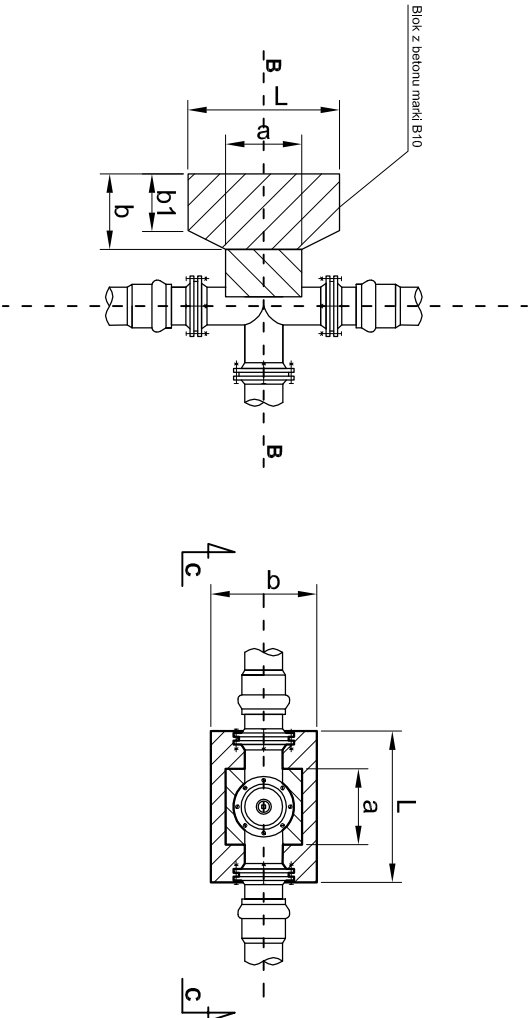
C - C



RZUT Z GÓRY

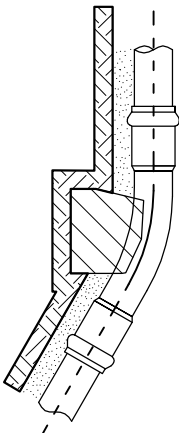


RZUT Z GÓRY

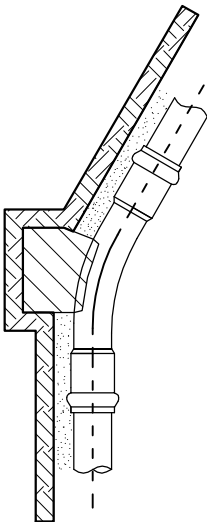


RZUT Z GÓRY

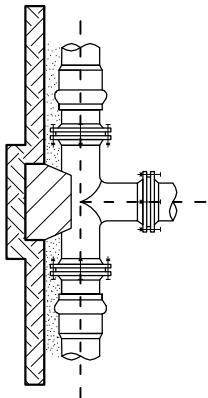
BLOK OPOROWY ŁUKU NA ZAŁAMANIU PRZEWODU W PIONIE WARIANT II



BLOK OPOROWY ŁUKU NA ZAŁAMANIU PRZEWODU W PIONIE WARIANT I



BLOK OPOROWY POD TRÓJNIK ŻELIWNY HYDRANTU I KOLANO STOPOWE



BETONOWE BLOKI OPOROWE DLA ŁUKÓW I KOLAN

DN	α	typ gruntu	wymiany w cm						Objętość m³
			h	L	b	b1	b2	a	
80	45°	A	40	60	25	15	10	20	19
		B	45	70	25	15	10	20	21
		C	50	80	25	15	10	20	23
100	45°	A	40	60	25	15	10	20	19
		B	45	70	25	15	10	20	21
		C	50	80	25	15	10	20	23
150	45°	A	45	70	25	15	10	20	21
		B	50	80	25	15	10	20	23
		C	55	90	25	15	10	20	25
225	45°	A	45	70	25	15	10	20	21
		B	50	80	25	15	10	20	23
		C	55	90	25	15	10	20	25
300	45°	A	45	70	25	15	10	20	21
		B	50	80	25	15	10	20	23
		C	55	90	25	15	10	20	25
300	90°	A	45	70	25	15	10	20	21
		B	50	80	25	15	10	20	23
		C	55	90	25	15	10	20	25

BETONOWE BLOKI OPOROWE DLA TRÓJNIKÓW, ZASUW, KOLAN STOPOWYCH

DN	typ gruntu	wymiany w cm						Objętość m³
		h	L	b	b1	b2	a	
100	A	65	100	35	15	20	20	30
	B	45	70	25	15	10	20	21
	C	65	100	35	15	20	20	30
150	A	65	100	35	15	20	20	30
	B	45	70	25	15	10	20	21
	C	65	100	35	15	20	20	30
200	A	100	150	55	20	35	40	44
	B	60	100	35	20	20	40	27
	C	100	150	55	20	35	40	44
300	A	125	180	65	20	45	20-60	54
	B	80	120	45	20	25	40	37
	C	125	180	65	20	45	20-60	54

- UWAGI:
1. Bloki wykonać z betonu B20
 2. Przy trójkątach decyduje średnica odgałęzienia
 3. Grunt typ A niespoisty - γ = 1,9 t/m³, φ=32°
 4. Grunt typ B spoisty - γ = 2,0 t/m³, φ=17°
 5. Woda gruntowa poniżej stopy bloku



"ETGAR" Krzysztof Wójcik
30-418 KRAKÓW UL. ZAKOPIAŃSKA 73/306
tel./fax (+48) 12 261 85 80, tel./+48) 12 261 85 82
kom (+48) 502 065 412, (+48) 500 103 628
NIP: 565-155-452, REGON 1420594627
www.etgar.pl

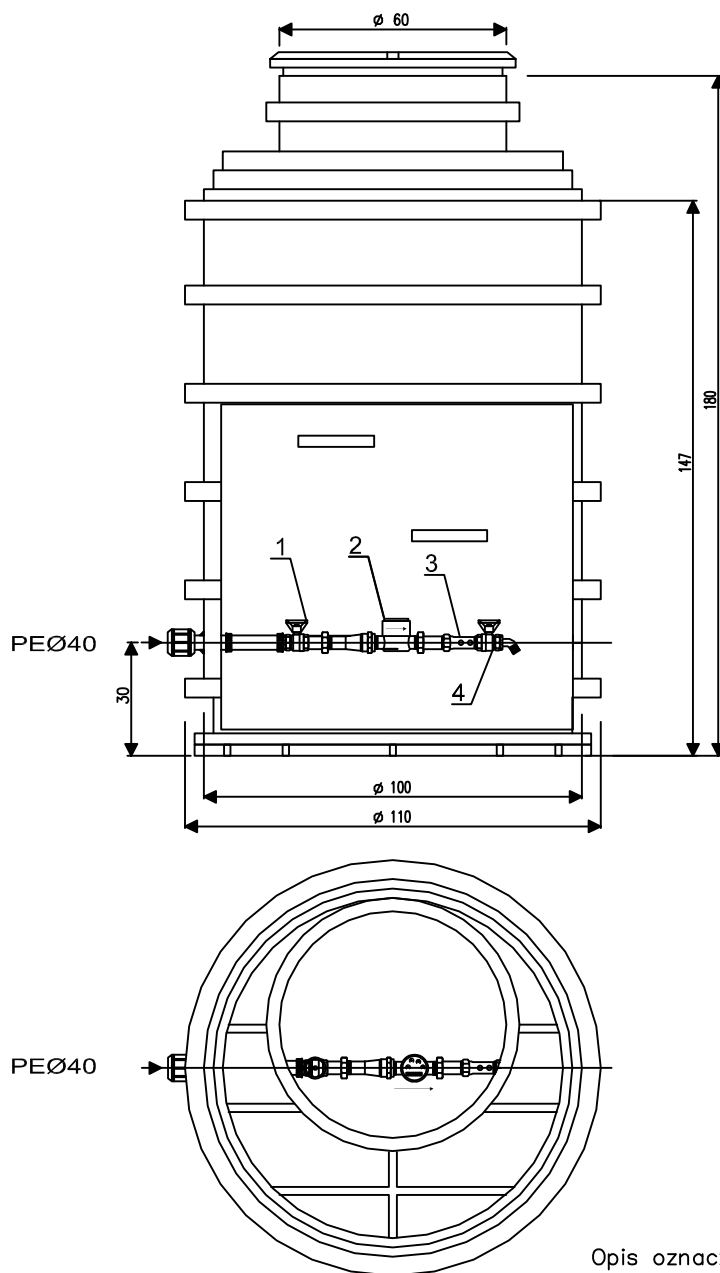
Opiekt: BUDOWA SIECI WODOCIĄGOWEJ WRAZ Z PRZYLĄCZAMI I SIECI KANALIZACJI SANITARNEJ WRAZ Z PRZYLĄCZAMI W MIEJSCOWOŚCIACH DYLEW, ODCINKI DYLEWSKIE I WODZICZNA, GMINA MOGIELNICA

Stadum: PROJEKT BUDOWLANY Branża: SANITARNA

Investor: GMINA I MIASTO MOGIELNICA, UL. PLAC RYNEK 1, 05-640 MOGIELNICA

Tytuł rysunku:		Skala:		Nr rys:	
Blok oporowy		schemat		16	
Imię i nazwisko:		Specjalność:		Nr uprawnień:	
Opracował:		Instalacja/na w zakresie		-	
Projektował:		mgr inż. Krzysztof Wójcik		SWK/0131/	
Sprawdzał:		mgr inż. Agnieszka Wójcik		POOS/04	
Data opracowania:		WRZEŚNIEN 2014		PMOS/08	

STUDZIENKA WODOMIERZOWA



Opis oznaczeń

1. zawór grzybkowy Ø20
2. wodomierz skrzydełkowy Ø20
3. zawór antyskażeniowy EA 251 Ø20
4. zawór grzybkowy z kurkiem spustowym Ø20



"ETGAR" Krzysztof Wójcik

30-418 KRAKÓW ul. ZAKOPIAŃSKA 73/306
tel./fax (+48) 12 261 85 80, tel./fax (+48) 12 261 85 82
kom. (+48) 502 063 472, (+48) 500 103 628
NIP 945-195-43-21 REGON 120054827
www.etgar.pl

Opis: BUDOWA SIECI WODOCIĄGOWEJ WRAZ Z PRZYŁĄCZAMI I SIECI KANALIZACJI SANITARNEJ WRAZ Z PRZYŁĄCZAMI W MIEJSCOWOŚCIACH DYLEW, ODCINKI DYLEWSKIE I WODZICZNA, GMINA MOGIELNICA

Stadium: PROJEKT BUDOWLANY

Branża: SANITARNA

Inwestor: GMINA I MIASTO MOGIELNICA, UL. PLAC RYNEK 1, 05-640 MOGIELNICA

Tytuł rysunku:

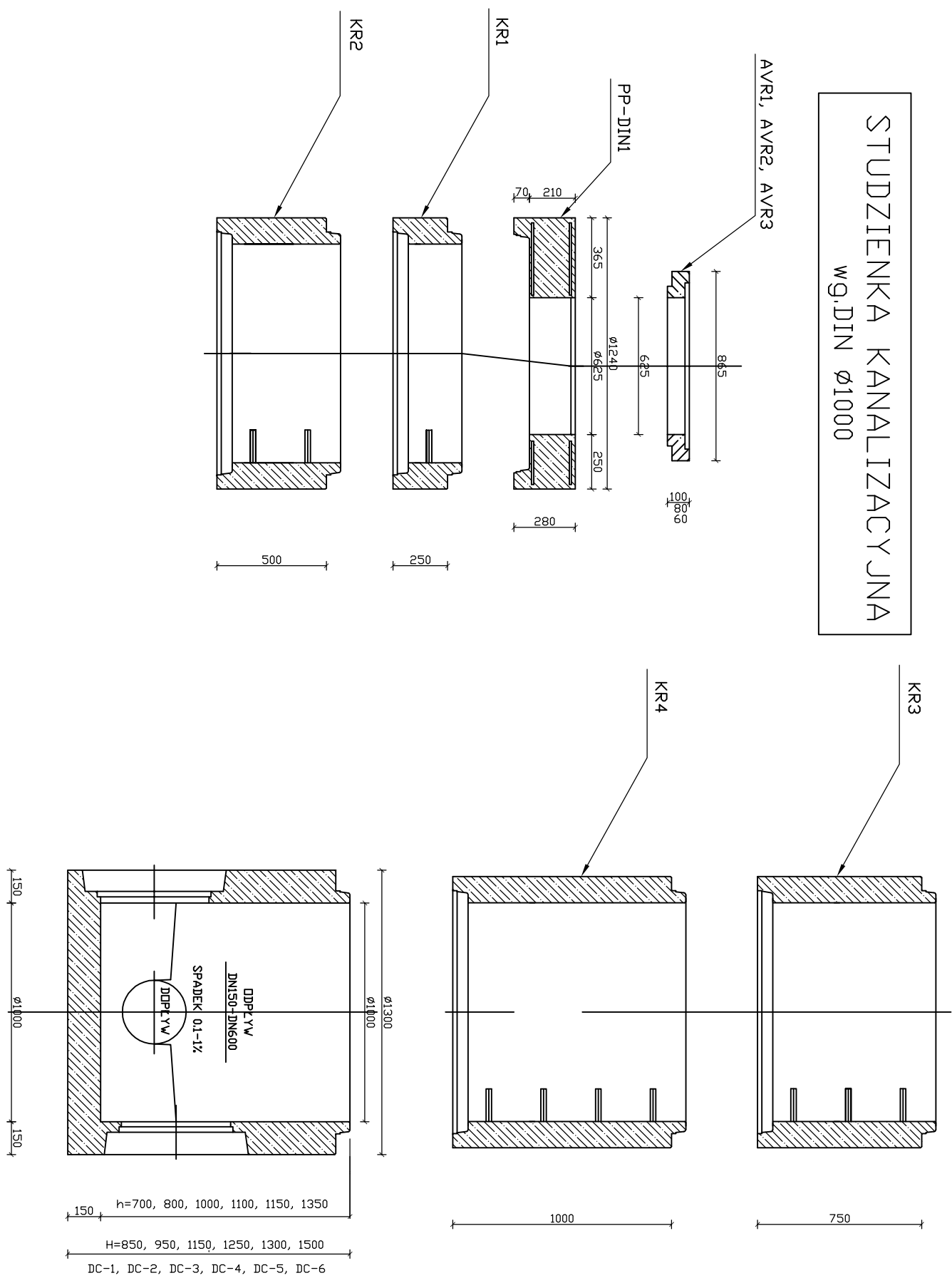
Studnia wodomierzowa

Skala:
schemat

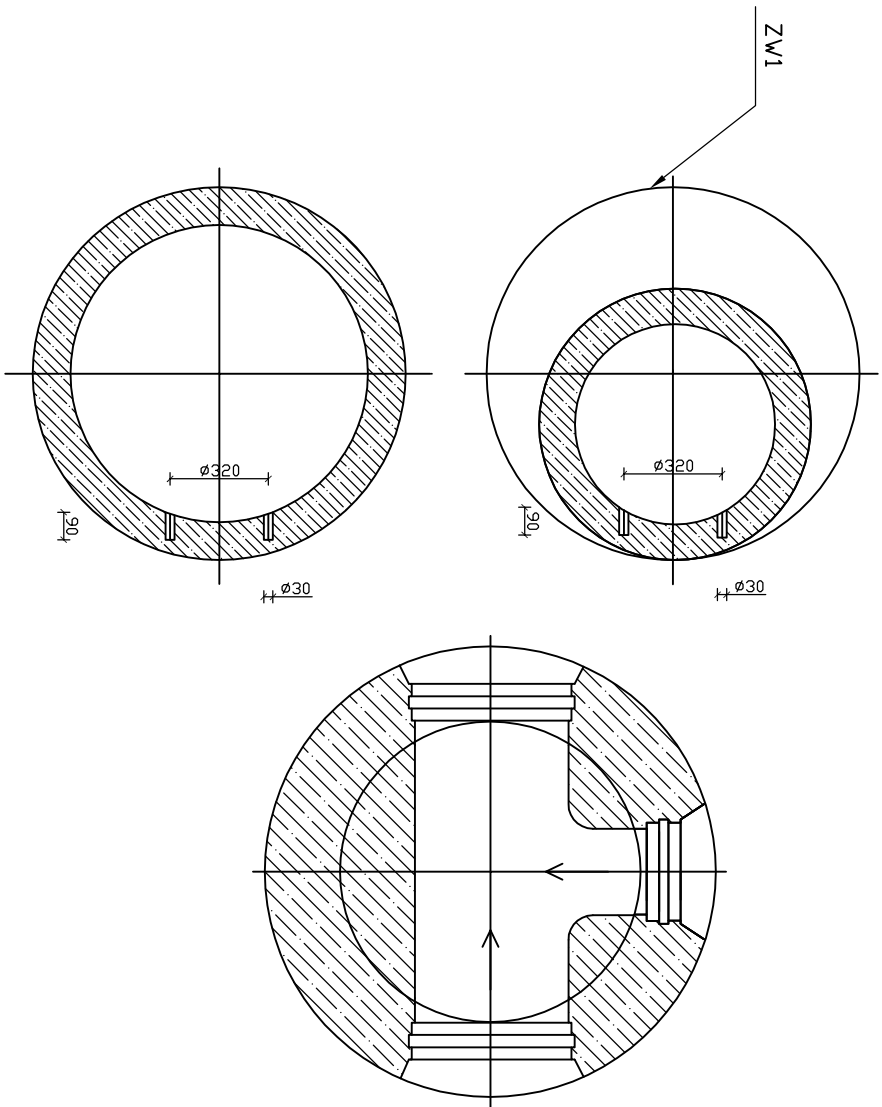
Nr rys:
17

	Imię i nazwisko:	Specjalność:	Nr. uprawnień:	Podpis:
Opracował:	mgr inż. Jakub Chlebda	instalacyjna w zakresie	-	
Projektował:	mgr inż. Krzysztof Wójcik	sieci, inst. i urządz. ciepłych,	SWK/0131/ POOS/04	
Sprawdziła:	mgr inż. Agnieszka Wójcik	wentylacyjnych gaz, wod-kan	MAP/0366/ PWOS/08	
Data opracowania:	WRZESIEŃ 2014			

STUDNIA REWIZYJNA BETONOWA Ø 1000 mm BET



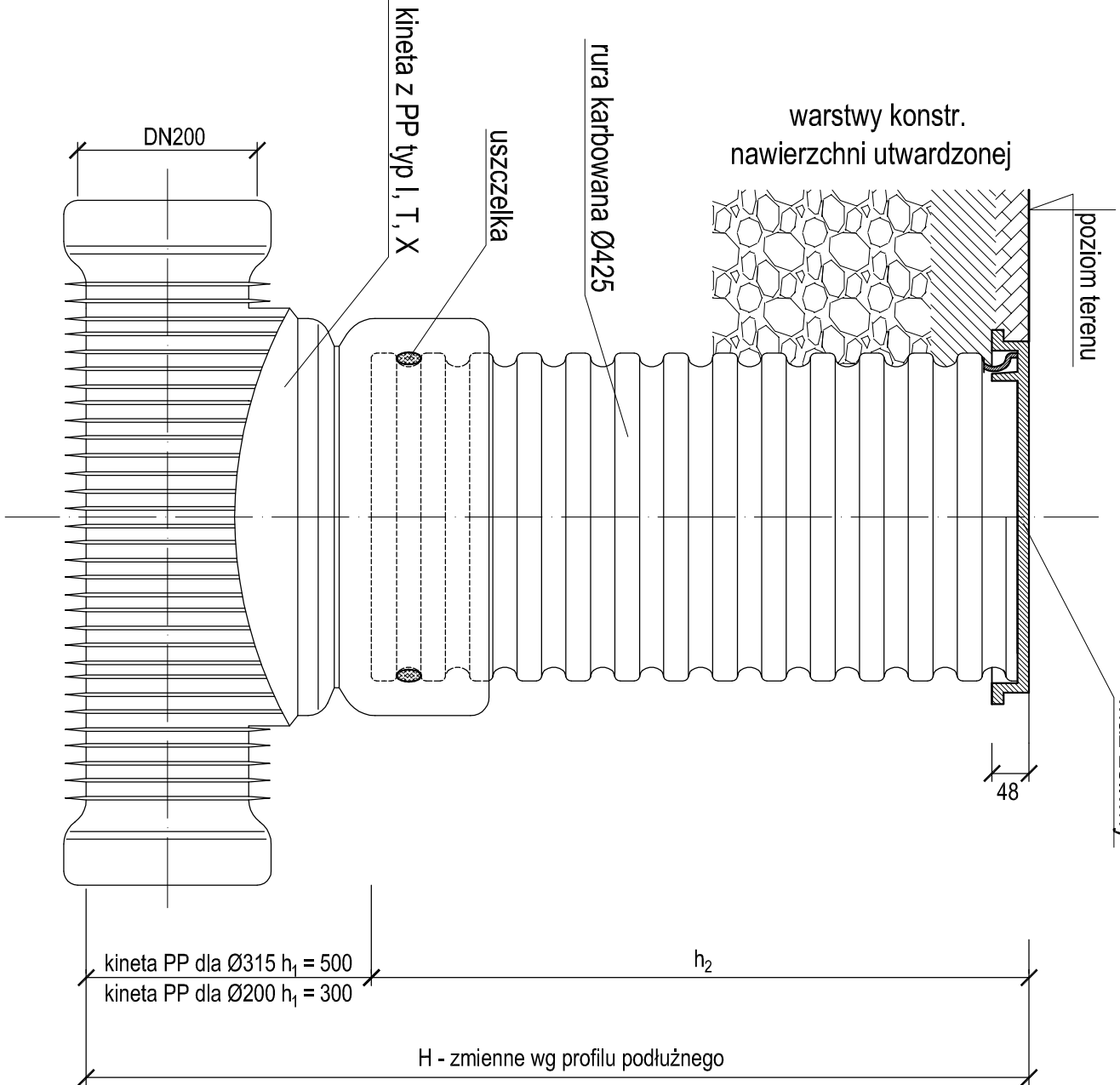
STUDZIENKA KANALIZACYJNA
wg.DIN Ø1000 –rzut z góry



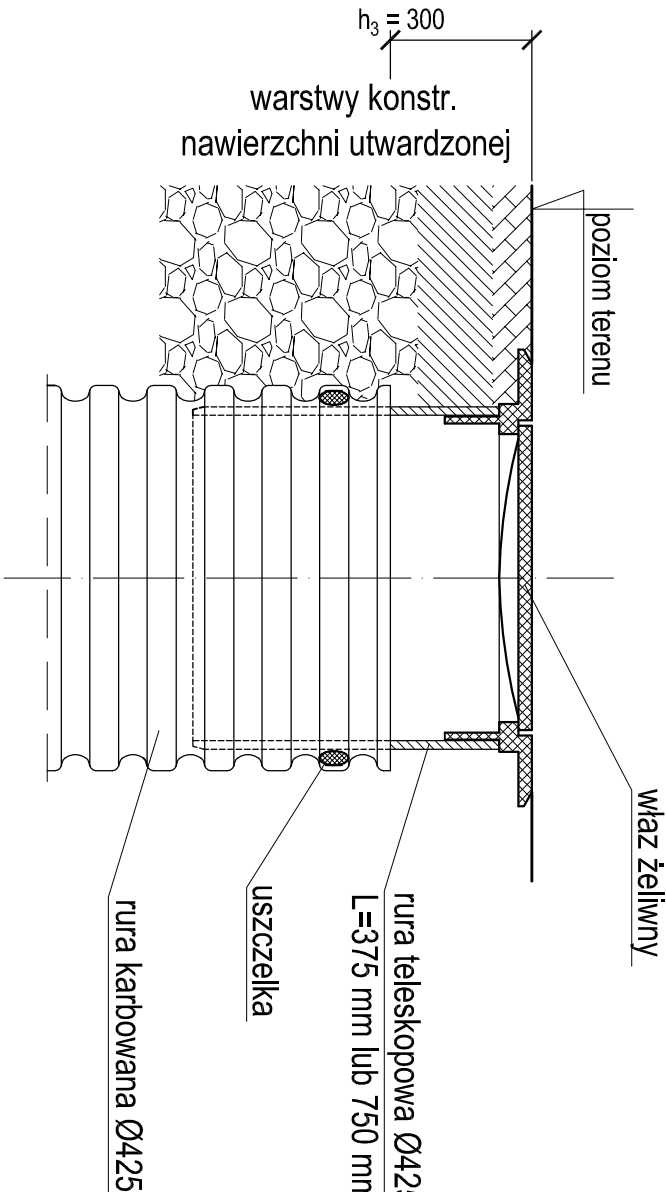
			
"ETGAR" Krzysztof Wójcik 30-418 KRAKÓW, UL. ZAKOPIAŃSKA 73/96 tel./fax (+48) 12 261 86 80, tel./fax (+48) 12 261 86 82 kom (+48) 502 063 472, (+48) 500 103 628 NIP 945-185-43-21 REGON 120044827 www.etgar.pl			
Obi: BUDOWA SIECI WODOCIĄGOWEJ WRAZ Z PRZYŁĄCZAMI I SIECI KANALIZACJI SANITARNEJ WRAZ Z PRZYŁĄCZAMI W MIEJSCOWOŚCIACH DYLEW, ODDOLKI DYLEWSKIE I WODZICZNA, GMINA MOGIELNICA			
Stadium: PROJEKT BUDOWLANY		Brzoza: SANITARNIA	
Investor: GMINA I MIASTO MOGIELNICA, UL. PLAC RYNEK 1, 05-640 MOGIELNICA			
Tytuł rysunku: Studnia kanalizacyjna betonowa Ø1000mm			
		Skala:	Nr rys:
		schemat	18
Imię i nazwisko:	Specjalność:	Nr uprawnień:	Podpis:
mgr inż. Jakub Chleba	Instalacyjna w zakresie	-	
Projektant: mgr inż. Krzysztof Wójcik	siec. inż. i urzadz. cieplnych,	SWK0131/POOS04	
Sprawdził: mgr inż. Agnieszka Wójcik	wentylacyjnych gaz. wod-kan	MAP0386/PWOS08	
Data opracowania: WRZESIEŃ 2014			

STUZIENKA INSPEKCYJNA PPØ425MM W TERENIE UTWARDZONYM

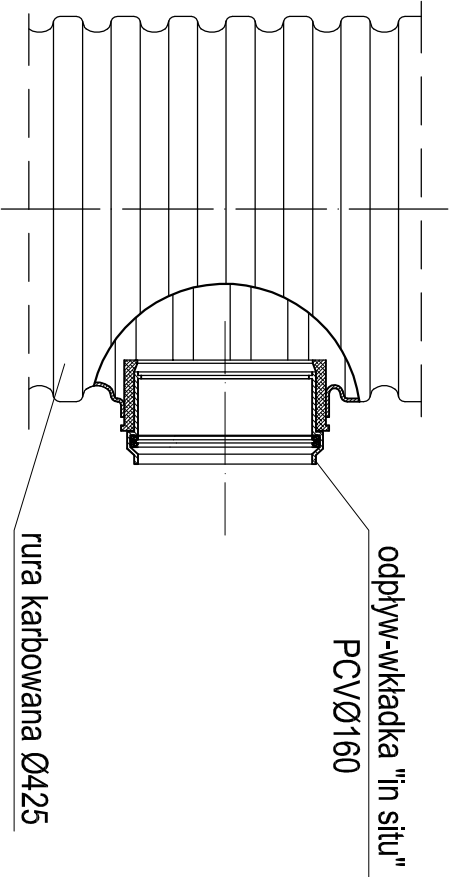
Zwieńczenie włazem żeliwnym klasy D400



Zwieńczenie włazem żeliwnym klasy D400
z wykorzystaniem rury teleskopowej



Szczegół włączenia przyłącza
na wkładkę "in situ"



"ETGAR" Krzysztof Wójcik
30-418 KRAKÓW UL. ZAKOPAŃSKA 73/306
tel./fax (+48) 12 261 85 80, tel./+48) 12 261 85 82
kom. (+48) 502 063 472, (+48) 500 103 628
NIP 945-195-432-71 REGON 12054827
www.etgar.pl

Obiekt:

BUDOWA SIECI WODOCIĄGOWEJ WRAZ Z PRZYŁĄCZAMI I SIECI KANALIZACJI SANITARNEJ
WRAZ Z PRZYŁĄCZAMI W MIEJSCOWOŚCIACH DYŁEW, ODOŃKI DYLEWSKIE I WODZICZNA,
GMINA MOGIELNICA

Stadium:

PROJEKT BUDOWLANY

Branża: SANITARNA

Inwestor:

GMINA I MIASTO MOGIELNICA, UL. PLAC RYNEK 1, 05-640 MOGIELNICA

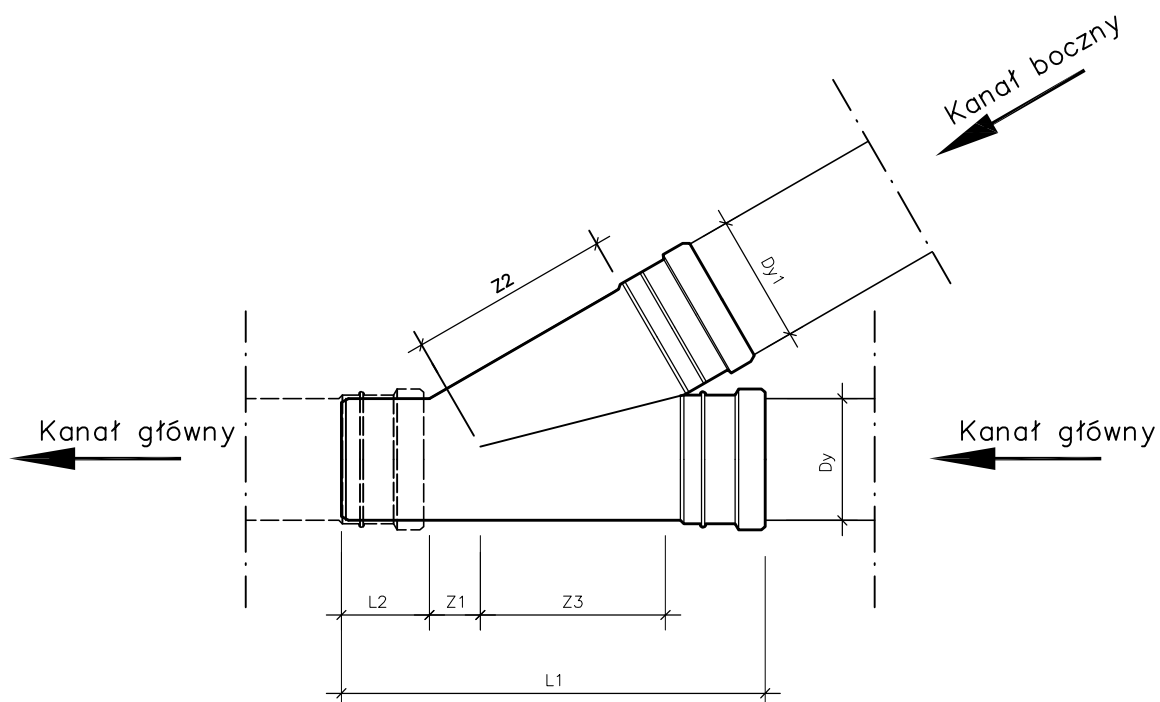
Tytuł rysunku:

STUZIENKA INSPEKCYJNA PPØ425MM
W TERENIE UTWARDZONYM

Podpis:		Skala:	Nr. rys.
		schemat	20
Specjalność:	Instalacyjna	Nr. uprawnień:	
Imię i nazwisko:			
Opracowali:	mgr inż. Jakub Chleba		
Projektował:	mgr inż. Krzysztof Wójcik		
Sprawdził:	mgr inż. Agnieszka Wójcik		
Data opracowania:			

WRZESIEŃ 2014

TRÓJNIK WŁĄCZENIOWY



TRÓJNIK 45° Z USZCZELKĄ WARGOWĄ

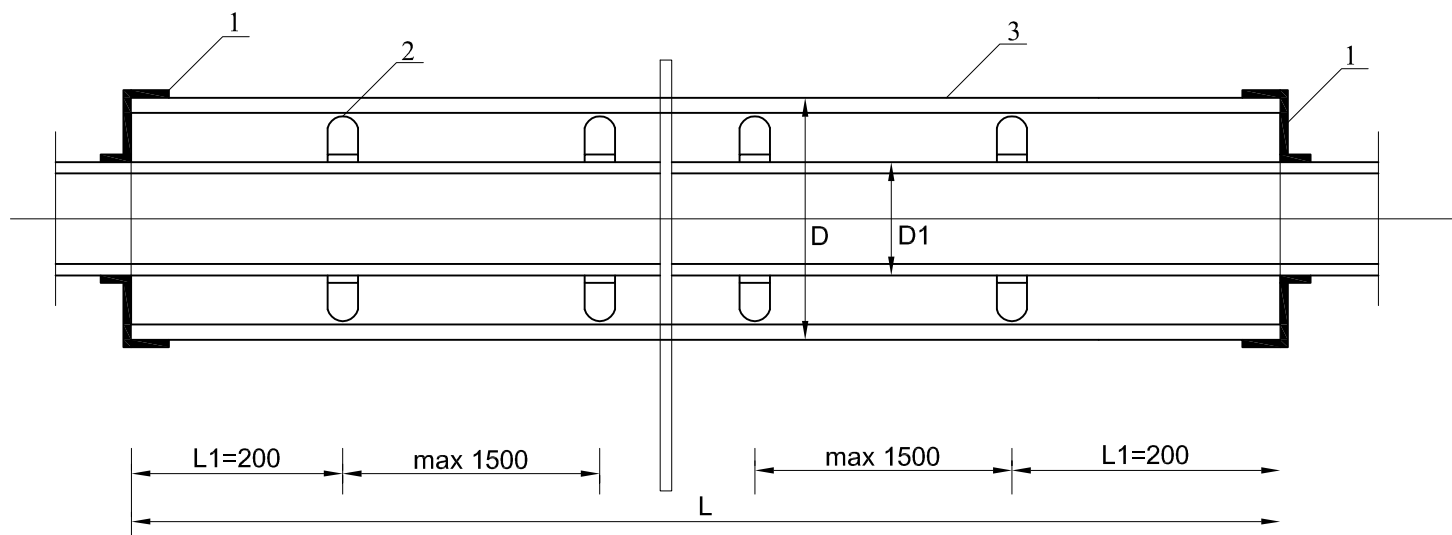
Dy/Dy1 [mm]	Z1 [mm]	Z2 [mm]	Z3 [mm]	L1 [mm]	L2 [mm]
200/160	19	220	214	407	90

		"ETGAR" Krzysztof Wójcik 30-418 KRAKÓW UL. ZAKOPIAŃSKA 73/306 tel./fax (+48) 12 261 85 80, tel./fax (+48) 12 261 85 82 kom: (+48) 502 063 472, (+48) 500 103 628 NIP 945-195-43-21 REGON 120054827 www.etgar.pl		
		Obiekt: BUDOWA SIECI WODOCIĄGOWEJ WRAZ Z PRZYŁĄCZAMI I SIECI KANALIZACJI SANITARNEJ WRAZ Z PRZYŁĄCZAMI W MIEJSCOWOŚCIACH DYLEW, ODCINKI DYLEWSKIE I WODZICZNA, GMINA MOGIELNICA		
Stadium: PROJEKT BUDOWLANY		Branża: SANITARNA		
Inwestor: GMINA I MIASTO MOGIELNICA, UL. PLAC RYNEK 1, 05-640 MOGIELNICA				
Tytuł rysunku: Trójnik włączeniowy redukcyjny PVCØ200/160		Skala: schemat	Nr rys: 21	
	Imię i nazwisko:	Specjalność:	Nr. uprawnień:	Podpis:
Opracował:	mgr inż. Jakub Chleba	instalacyjna w zakresie sieci, inst. i urz. dz. ciepłych, wentylacyjnych gaz, wod-kan	-	
Projektował:	mgr inż. Krzysztof Wójcik		SWK/0131/ POOS/04	
Sprawdziła:	mgr inż. Agnieszka Wójcik		MAP/0366/ PWOS/08	
Data opracowania:		WRZESIEŃ 2014		

SCHEMAT ROZMIESZCZENIA PŁÓZ CENTRUJĄCYCH

Opis oznaczeń

- 1 - Manszeta do uszczelniania przepustów
- 2 - Płoza centrująca z PE HD
- 3 - Rura ochronna

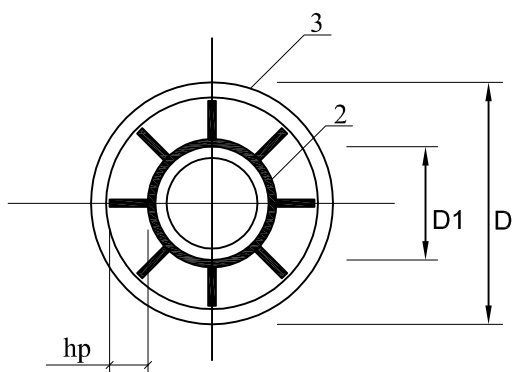


PŁOZY TYPU "B"

D1 [mm]	D[mm]	Wysokość płozy hp [mm]
PEØ40	PE Ø110	17
PEØ90	PE Ø180	17
PEØ110	PE Ø315	24

PŁOZY TYPU "L"

D1 [mm]	D[mm]	Wysokość płozy hp [mm]
PVCØ200	PE Ø315	26



etgar[®]

"ETGAR" Krzysztof Wójcik
30-418 KRAKÓW UL. ZAKOPIAŃSKA 73/306
tel./fax (+48) 12 261 85 80, tel./fax (+48) 12 261 85 82
kom: (+48) 502 063 472, (+48) 500 103 628
NIP 945-195-43-21 REGON 120054827
www.etgar.pl

Obiekt: BUDOWA SIECI WODOCIAĞOWEJ WRAZ Z PRZYŁĄCZAMI I SIECI KANALIZACJI SANITARNEJ WRAZ Z PRZYŁĄCZAMI W MIEJSCOWOŚCIACH DYLEW, ODCINKI DYLEWSKIE I WODZICZNA, GMINA MOGIELNICA

Stadium: PROJEKT BUDOWLANY

Branża: SANITARNA

Inwestor: GMINA I MIASTO MOGIELNICA, UL. PLAC RYNEK 1, 05-640 MOGIELNICA

Tytuł rysunku:

Schemat rozmieszczenia płóz centrujących

Skala:

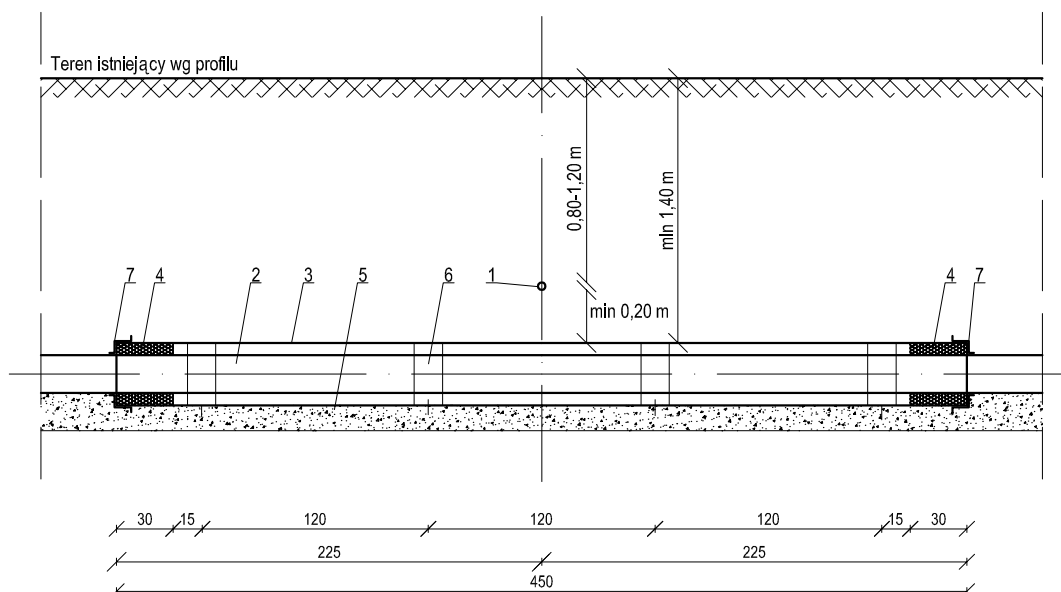
schemat

Nr rys:

22

	Imię i nazwisko:	Specjalność:	Nr. uprawnień:	Podpis:
Opracował:	mgr inż. Jakub Chlebda	instalacyjna w zakresie sieci, inst. i urzadz. ciepłych, wentylacyjnych gaz, wod-kan	-	
Projektował:	mgr inż. Krzysztof Wójcik		SWK/0131/ POOS/04	
Sprawdziła:	mgr inż. Agnieszka Wójcik		MAP/0366/ PWOS/08	
Data opracowania:	WRZESIEŃ 2014			

SCHEMAT SKRZYŻOWANIA PROJEKTOWANEJ KANALIZACJI Z ISTNIEJĄCYM GAZOCIĄGIEM



OZNACZENIA:

1. Istniejący gazociąg średnioprężny Dn20-Dn150
2. Projektowana rura kanalizacyjna PCV
3. Projektowana rura ochronna PCV PN6 lub HDPE
4. Uszczelnienie masa plastyczna
5. Podsypka piaskowa gr. 20 cm
6. Płyty szlifowe
7. Manszety uszczelniające

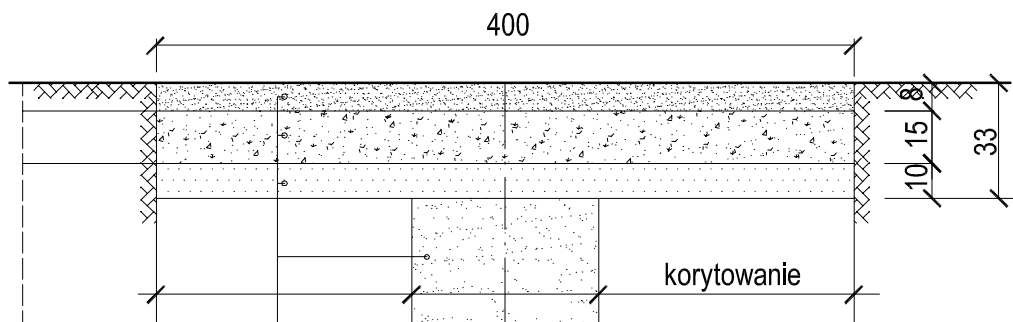
UWAGA:

Rysunek rozpatrywać łącznie z profilem podłużnym kanalizacji i zestawieniem Stalowa rura ochronna musi posiadać izolację na zewnątrz ZO-3, wewnątrz - "WM" antykorozyjną

RURA PRZEWODOWA	RURA OCHRONNA		RURA OCHRONNA STALOWA
	PCV typ S	HDPE	
PCV 90	200	180	219.1x4.5
PCV 110	200	200	219.1x4.5
PCV 160	315	315	273.0x4.5
PCV 200	315	315	323.9x4.5
PCV 225	400	400	355.6x5.0
PCV 250	400	400	406.4x5.0
PCV 280	400	400	406.4x5.0
PCV 315	450	450	457.0x5.0
PCV 400	500	500	508.0x6.0

 "ETGAR" Krzysztof Wójcik 30-418 KRAKÓW ul. ZAKOPIAŃSKA 73/306 tel./fax (+48) 12 261 85 80, tel./fax (+48) 12 261 85 82 kom: (+48) 502 063 472, (+48) 500 103 628 NIP 945-195-43-21 REGON 120054827 www.etgar.pl				
Obiekt: BUDOWA SIECI WODOCIĄGOWEJ WRAZ Z PRZYŁĄCZAMI I SIECI KANALIZACJI SANITARNEJ WRAZ Z PRZYŁĄCZAMI W MIEJSCOWOŚCIACH DYLEW, ODCINKI DYLEWSKIE I WODZICZNA, GMINA MOGIELNICA				
Stadium: PROJEKT BUDOWLANY			Branża: SANITARNA	
Inwestor: GMINA I MIASTO MOGIELNICA, UL. PLAC RYNEK 1, 05-640 MOGIELNICA				
Tytuł rysunku: SCHEMAT SKRZYŻOWANIA PROJEKTOWANEJ KANALIZACJI Z ISTNIEJĄCYM GAZOCIĄGIEM			Skala: schemat	Nr rys: 23
	Imię i nazwisko:	Specjalność:	Nr. uprawnień:	Podpis:
Opracowali:	mgr inż. Jakub Chlebda	instalacyjna w zakresie sieci, inst. i urządzeń, ciepłych, wentylacyjnych gaz, wod-kan	-	
Projektował:	mgr inż. Krzysztof Wójcik		SWK/0131/POOS/04	
Sprawdziła:	mgr inż. Agnieszka Wójcik		MAP/0366/PWOS/08	
Data opracowania:		WRZESIEŃ 2014		

SCHEMAT ODBUDOWY NAWIERZCHNI TŁUCZNIOWEJ



wykop
pod kanał

warstwa z kruszywa o frakcji 4-31 mm grubości 8cm

warstwa z kruszywa o frakcji 30-60 mm grubości 15cm

warstwa odsączająca z pospółki grubości 10cm

zasypanie wykopu, po ułożeniu kanału, gruntem przepuszczalnym
wykonanie i zagęszczenie gruntu warstwami nie większymi niż 25cm
wg BN-72/8932-01 Roboty ziemne z zachowaniem wymaganych
wskaźników zagęszczenia.



"ETGAR" Krzysztof Wójcik
30-418 KRAKÓW ul. ZAKOPIAŃSKA 73/306
tel./fax: (+48) 12 261 85 80, tel./fax: (+48) 12 261 85 82
kom.: (+48) 502 063 472, (+48) 500 103 628
NIP 945-195-43-21 REGON 120054827
www.etgar.pl

Obiekt: BUDOWA SIECI WODOCIĄGOWEJ WRAZ Z PRZYŁĄCZAMI I SIECI KANALIZACJI SANITARNEJ
WRAZ Z PRZYŁĄCZAMI W MIEJSCOWOŚCIACH DYLEW, ODCINKI DYLEWSKIE I WODZICZNA,
GMINA MOGIELNICA

Stadium: PROJEKT BUDOWLANY

Branża: SANITARNA

Inwestor: GMINA I MIASTO MOGIELNICA, UL. PLAC RYNEK 1, 05-640 MOGIELNICA

Tytuł rysunku: SCHEMAT ODBUDOWY NAWIERZCHNI TŁUCZNIOWEJ

Skala: schemat

Nr rys: 24

	<u>Imię i nazwisko:</u>	<u>Specjalność:</u>	<u>Nr. uprawnień:</u>	<u>Podpis:</u>
<u>Opracował:</u>	mgr inż. Jakub Chlebda	instalacyjna w zakresie sieci, inst. i urządz. ciepłych, wentylacyjnych gaz, wod-kan	-	
<u>Projektował:</u>	mgr inż. Krzysztof Wójcik		SWK/0131/ POOS/04	
<u>Sprawdziła:</u>	mgr inż. Agnieszka Wójcik		MAP/0366/ PWOS/08	
Data opracowania:	WRZESIEŃ 2014			



ETGAR Krzysztof Wójcik
30-418 KRAKÓW ul. ZAKOPIAŃSKA 73/306
tel./fax (+48) 12 261 85 80, tel. (+48) 12 261 85 82
tel. kom: (+48) 502 063 472; (+48) 510 092 710
NIP: 945 195 43 21, REGON: 12 00 54 827
biuro@etgar.pl, www.etgar.pl

Zadanie inwestycyjne:

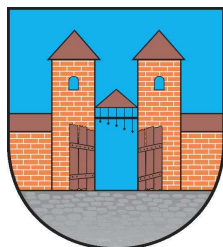
BUDOWA SIECI WODOCIAGOWEJ WRAZ Z PRZYŁĄCZAMI I SIECI KANALIZACJI SANITARNEJ WRAZ Z PRZYŁĄCZAMI W MIEJSCOWOŚCIACH DYLEW, ODCINKI DYLEWSKIE I WODZICZNA, GMINA MOGIELNICA

Stadium opracowania:

PROJEKT BUDOWLANY

Temat opracowania:

INFORMACJA DO PLANU BEZPIECZEŃSTWA I OCHRONY ZDROWIA NA BUDOWIE



Inwestor:

**Gmina i Miasto Mogielnica
pow. Grójecki, woj. mazowieckie**

Adres inwestora:

**ul. Plac Rynek 1
05-640 Mogielnica**

	<i>Imię i nazwisko</i>	<i>Specjalność</i>	<i>Uprawnienia</i>	<i>Podpis</i>
Opracował:	mgr inż. Krzysztof Wójcik	instalacyjna w zakresie sieci, inst. i urządz. cieplnych, wentylacyjnych gaz, wod-kan	SWK/0131/POOS/04	

WRZESIEŃ 2014

WSTĘP

Kierownik budowy jest obowiązany sporządzić lub zapewnić sporządzenie, przed rozpoczęciem budowy, planu bezpieczeństwa i ochrony zdrowia, uwzględniając specyfikę obiektu budowlanego i warunki prowadzenia robót budowlanych, w tym planowane jednoczesne prowadzenie robót budowlanych i produkcji przemysłowej.

Plan bezpieczeństwa i ochrony zdrowia powinien zawierać:

- 1). stronę tytułową,
- 2). część opisową,
- 3). część rysunkową, w przypadku gdy:
 - a). w trakcie budowy wykonywany będzie przynajmniej jeden z rodzajów robót budowlanych wymienionych w art. 21a ust.2, ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. - Prawo budowlane,
 - b). wykonywane roboty budowlane mają trwać dłużej niż 30 dni roboczych i jednocześnie zatrudnionych będzie co najmniej 30 pracowników lub pracochłonność wykonywanych robót przekraczać będzie 500 osobodni.

W planie należy uwzględnić specyfikę następujących rodzajów robót budowlanych:

- których charakter; organizacja lub miejsce prowadzenia stwarza szczególnie wysokie ryzyko powstania zagrożenia bezpieczeństwa i zdrowia ludzi, a w szczególności przysypania ziemią lub upadku z wysokości;
- przy prowadzeniu których występują działania substancji chemicznych lub czynników biologicznych zagrażających bezpieczeństwu i zdrowiu ludzi;
 - stwarzających zagrożenie promieniowaniem jonizującym;
 - prowadzonych w pobliżu linii wysokiego napięcia lub czynnych linii komunikacyjnych;
 - stwarzających ryzyko utonięcia pracowników
 - prowadzonych w studniach, pod ziemią i w tunelach;
 - wykonywanych przez kierujących pojazdami zasilanymi z linii napowietrznych;
 - wykonywanych w kesonach, z atmosferą wytwarzaną ze sprężonego powietrza
 - wymagających użycia materiałów wybuchowych,
 - prowadzonych przy montażu i demontażu ciężkich elementów prefabrykowanych.

Szczegółowy zakres robót budowlanych, o których mowa w art. 21 a ust. 2 pkt 1-10 ustawy, obejmuje:

- 1). roboty budowlane, których charakter, organizacja lub miejsce prowadzenia stwarza szczególnie wysokie ryzyko powstania zagrożenia bezpieczeństwa i zdrowia ludzi, a w szczególności przysypania ziemią lub upadku z wysokości:
 - a) wykonywanie wykopów o ścianach pionowych bez rozparcia o głębokości większej niż 1,5m oraz wykopów o bezpiecznym nachyleniu ścian o głębokości większej niż 3,0m,
 - b) roboty, przy których wykonywaniu występuje ryzyko upadku z wysokości ponad 5,0m,
 - c) rozbiórki obiektów budowlanych o wysokości powyżej 8m,
 - d) roboty wykonywane na terenie czynnych zakładów przemysłowych,
 - e) montaż, demontaż i konserwacja rusztowań przy budynkach wysokich i wysokościowych,
 - f) roboty wykonywane przy użyciu dźwigów lub śmigłowców,
 - g) prowadzenie robót na obiektach mostowych metodą nasuwania konstrukcji na podpory,
 - h) montaż elementów konstrukcyjnych obiektów mostowych,
 - i) betonowanie wysokich elementów konstrukcyjnych mostów, takich jak przyczółki, filary i pylony,
 - j) fundamentowanie podpór mostowych i innych obiektów budowlanych na palach,
 - k) roboty wykonywane pod lub w pobliżu przewodów linii elektroenergetycznych, w odległości liczonej poziomo od skrajnych przewodów, mniejszej niż:
 - 3,0m - dla linii o napięciu znamionowym nieprzekraczającym 1kV,
 - 5,0m - dla linii o napięciu znamionowym powyżej 1kV, lecz nieprzekraczającym 15v;
 - 10,0m - dla linii o napięciu znamionowym powyżej 15kV, lecz nieprzekraczającym 30v;
 - 15,0m - dla linii o napięciu znamionowym powyżej 30kV, lecz

nieprzekraczającym 110kV;

- l) roboty budowlane prowadzone w portach i przystaniach podczas ruchu statków
 - m) roboty prowadzone przy budowlach piętrzących wodę, przy wysokości piętrzenia powyżej 1m;
- 2) roboty budowlane, przy prowadzeniu, których występują działania substancji chemicznych lub czynników biologicznych zagrażających bezpieczeństwu i zdrowiu ludzi:
- a) roboty prowadzone w temperaturze poniżej - 10°C;
 - b) roboty polegające na usuwaniu wyrobów budowlanych zawierających azbest;
- 3) roboty budowlane stwarzające zagrożenie promieniowaniem jonizującym:
- c) roboty remontowe i rozbiórkowe obiektów przemysłu energii atomowej,
 - d) roboty remontowe i rozbiórkowe obiektów, w których realizowane były procesy technologiczne z użyciem izotopów;
- 4) roboty budowlane, prowadzone w pobliżu linii wysokiego napięcia lub czynnych linii komunikacyjnych:
- e) roboty wykonywane w odległości liczonej poziomo od skrajnych przewodów, mniejszej niż 15,0m dla linii o napięciu znamionowym 110kV
 - f) roboty wykonywane w odległości liczonej poziomo od skrajnych przewodów, mniejszej niż 30,0m - dla linii o napięciu znamionowym powyżej 110kV,
 - g) budowa i remont sieci elektrotrakcyjnej,
 - h) budowa i remont urządzeń sterowania ruchem kolejowym, położonych wzdłuż linii kolejowej,
 - i) wszystkie roboty budowlane, wykonywane na obszarze kolejowym w warunkach prowadzenia ruchu kolejowego;
- 5) roboty budowlane stwarzające ryzyko utonięcia pracowników:
- j) roboty prowadzone z wody lub pod wodą,
 - k) montaż elementów konstrukcyjnych obiektów mostowych,
 - l) fundamentowanie podpór mostowych i innych obiektów budowlanych na palach,
 - m) roboty prowadzone przy budowlach piętrzących wodę, przy wysokości piętrzenia powyżej 1m;
- 6) roboty budowlane prowadzone w studniach, pod ziemią i w tunelach:
- n) roboty prowadzone w zbiornikach, kanałach, wnętrzach urządzeń technicznych i w innych niebezpiecznych przestrzeniach zamkniętych,
 - o) roboty związane z wykonywaniem przejść rurociągów pod przeszkodami metodami: tunelową, przecisku lub podobnymi;
 - p) roboty budowlane wykonywane przez kierujących pojazdami zasilanymi z linii napowietrznych, przy budowie, remoncie i rozbiórce torowisk;
 - q) roboty budowlane wykonywane w kesonach, z atmosferą wytwarzaną ze sprężonego powietrza, przy budowie i remoncie nabrzeży portowych i przepraw mostowych;
- 7) roboty budowlane wymagające użycia materiałów wybuchowych:
- r) roboty ziemne związane z przemieszczaniem lub zagęszczaniem gruntu,
 - s) roboty rozbiórkowe, w tym wykonywanie otworów w istniejących elementach konstrukcyjnych obiektów;
- 8) roboty budowlane, prowadzone przy montażu i demontażu ciężkich elementów prefabrykowanych, których masa przekracza 1,0t.

CZĘŚĆ OPISOWA

1. Zakres robót dla całego zamierzonego obiektu budowlanego oraz kolejność realizacji poszczególnych obiektów

Przedmiotem inwestycji jest wykonanie dokumentacji projektowej dla budowy sieci wodociągowej wraz z przyłączami oraz sieci kanalizacji sanitarnej grawitacyjno-tłocznej wraz z przyłączami i sieciowymi pompowniami

ścieków oraz zasilaniem energetycznym pompowni w miejscowości Dylew w gminie Mogielnica. Częściowo inwestycja jest zlokalizowana w miejscowości Odcinki Dylewskie i Wodziczna, w gminie Mogielnica.

Dla zasilenia projektowanej sieci wodociągowej przewidziano włączenia w dwóch punktach do istniejącej sieci wodociągowej zlokalizowanej: w działce o nr ew. 215 (obręb Dylew) – droga gminna oraz w działce o nr ew. 245 (obręb Wodziczna) – droga gminna. Zasilanie z dwóch różnych miejsc zapewni działanie układu bez przerw w dostawie wody w sytuacji awarii na którymś z odcinków układu. Miejsca włączeń na planie zagospodarowania terenu oznaczono symbolami W1 i W9.

Odprowadzenie ścieków z w/w miejscowości planuje się poprzez włączenie do sieci kanalizacyjnej zlokalizowanej w pobliżu istniejącej sieciowej pompowni ścieków w miejscowości Wodziczna na działce nr ew. 251.

Celem realizacji budowy kanalizacji sanitarnej jest uzyskanie efektu ekologicznego w postaci:

- uporządkowania gospodarki ściekowej, poprzez odprowadzenie ścieków sanitarnych do oczyszczalni ścieków w sposób zorganizowany i zgodny z przepisami.
- maksymalizacji efektów ekologicznych, polegająca na uzyskaniu jak największej liczby podłączeń do kanalizacji.
- poprawy stanu sanitarnego miejscowości, poprzez odcięcie ewentualnych dotychczasowych odpływów ścieków sanitarnych do cieków, wód powierzchniowych i rowów przydrożnych oraz poprzez likwidację przydomowych zbiorników bezodpływowych /szamb/.

W zakresie projektu ujęto rozwiązania techniczne z dziedziny projektowania zewnętrznych sieci wodociągowych i kanalizacyjnych. Trasy sieci dostosowano do układu głównych ciągów komunikacyjnych oraz obecnego i planowanego zagospodarowania w obrębie działek.

W ramach opracowania dokumentacji projektowej zaprojektowano łącznie:

- sieć wodociągową o długości **5306,5 m.b**
- przyłącza wodociągowe **48 szt.** o długości **844,5 m.b.**
- sieć kanalizacji sanitarnej grawitacyjnej o długości **3707,5 m.b.**
- sieć kanalizacji sanitarnej tłocznej o długości **2231,0 m.b.**
- pompownie sieciowe: **4 szt.**
- przyłącza kanalizacyjne **58 szt.** o łącznej długości **1293,0 m.b.** w tym:
- przyłącza energetyczne dla zasilania sieciowych pompowni ścieków **4 szt.**

Podstawowe wielkości obiektu

Uwaga: Wszystkie nazwy wyrobów i urządzeń wymienione w niniejszym opracowaniu są nazwami handlowymi. Dopuszcza się zastosowanie wyrobów producentów innych niż podanych w dalszej części opracowania pod warunkiem spełniania stawianych im wymagań odnośnie parametrów technicznych.

SIEĆ WODOCIĄGOWA:

Łączna długość projektowanej sieci wodociągowej wraz z odcinkami bocznymi sieci wynosi 5306,5 m.b. z czego:

- długość głównych odcinków sieci 5066,5 m.b., w tym:
 - z rur PVCØ90mm (PVC U SDR26) – 470,5 m.b.
 - z rur PVCØ110mm (PVC U SDR26) – 4596,0 m.b.
- długość odcinków bocznych sieci wodociągowej z rur PEØ40mm (PE100 PN10 SDR17) – 240,0 m.b.

Zaprojektowano łącznie 33 węzły połączeniowe w tym 28 hydrantowych i 5 w miejscach połączeń głównych odcinków wodociągowych. Łącznie zaprojektowano 52 zasuwy kołnierzowe w tym:

- DN 80mm – 29 sztuk
- DN 100mm – 23 sztuk

W celu ochrony przeciw - pożarowej i konserwacji sieci wodociągowej zaprojektowano 28 hydrantów, w tym:

- nadziemnych DN80mm -17 sztuk
- podziemnych DN80mm -11 sztuk

PRZYŁĄCZA WODOCIĄGOWE:

Łączna ilość projektowanych przyłączy wodociągowych wynosi 48 sztuk z rur PE100 SDR17 PN10 o łącznej długości 844,5 m.b.

SIEĆ KANALIZACYJNA:

Kanały grawitacyjne:

Łączna długość zaprojektowanej sieci kanalizacji grawitacyjnej wraz z odcinkami bocznymi sieci wynosi – 3707,5 m.b., z czego:

- długość głównych kanałów grawitacyjnych z rury PVC Ø200mm klasy S – 3253,0 m.b.,
- długość odcinków bocznych kanałów grawitacyjnych – 454,5 m.b., w tym:
 - z rur PVC Ø200mm klasy S – 22,5 m.b.
 - z rur PVC Ø160mm klasy S – 425,0 m.b.
 - z rur PVC Ø160mm klasy N – 7,0 m.b.

Rurociągi tłoczne:

Łączna długość zaprojektowanej sieci kanalizacji tłocznej z rur PE100 PN10 SDR17 wynosi – 2231,0 m.b. z czego:

- z rur PEØ63x3,8mm – 466,0 m.b.
- z rur PEØ90x5,4mm – 1765,0 m.b.

Zaprojektowano łącznie 4 węzły połączeniowe, w których przewidziano montaż zasuw odcinających, w tym:

- DN 80mm – 4 sztuki
- DN 50mm – 1 sztuka

Studnie kanalizacyjne:

Łączna ilość studni kanalizacyjnych wynosi – DN1000mm bet. – 106 szt. w tym:

- rewizyjna przelotowa/połączeniowa – szt. 89
- rewizyjna przelotowa redukcyjna – szt. 13
- rozprężna – szt. 4
- zbiorniki sieciowych pompowni ścieków Ø1200mm bet. – 4 szt.

PRZYŁĄCZA KANALIZACYJNE:

Łączna ilość projektowanych przyłączy kanalizacyjnych wynosi 58 sztuk o łącznej długości 1293,0 m.b., w tym:

- z rur PVC Ø200mm klasy S – 181,5 m.b.
- z rur PVC Ø160mm klasy S – 685,0 m.b.
- z rur PVC Ø160mm klasy N – 426,5 m.b.

Łączna ilość studni kanalizacyjnych Ø425mm z PP – 64 szt. w tym:

- przepływowa z kinetą Ø200mm – szt. 6
- przepływowa z kinetą Ø160mm – szt. 58

Wskazanie elementów zagospodarowania działki lub terenu, które mogą stwarzać zagrożenie bezpieczeństwa i zdrowia ludzi.

2. Roboty powodujące powstawanie zagrożenia bezpieczeństwa i zdrowia ludzi, ze względu na swój charakter, organizację i miejsce ich prowadzenia.

- Roboty wykonywane pod lub w pobliżu przewodów linii elektroenergetycznych, w odległości liczonej poziomo od skrajnych przewodów, mniejszej niż:
 - 3,0m - dla linii o napięciu znamionowym nieprzekraczającym 1kV,

- 5,0m - dla linii o napięciu znamionowym powyżej 1kV, lecz nieprzekraczającym 15kV.
- Roboty ziemne związane z przemieszczaniem lub zagęszczaniem gruntu.
- Roboty rozbiórkowe, w tym wykonywanie otworów w istniejących elementach konstrukcyjnych obiektów.

3. Informacje dotyczące przewidywanych zagrożeń występujących podczas realizacji robót budowlanych, określających skalę i rodzaje zagrożeń oraz miejsce i czas ich wystąpienia

Na budowie występują niżej wyszczególnione zagrożenia w następujących okresach:

L.p.	Rodzaj zagrożenia	Czas występowania
1	Wpadnięcie do wykopu	W okresie wykonywania wykopów przy układaniu instalacji podziemnych
2	Zasypanie ziemią w wykopie	Wykonywania wykopów wąsko przestrzennych i układanie instalacji,
3	Potknięcie się na tym samym poziomie	Przez cały okres budowy
4	Poślizgnięcie się na tym samym poziomie	
5	Kontakt z przedmiotami będącymi w ruchu	
6	Rozerwanie się części narzędzi ręcznych	
7	Najeżdżenie przez środki transportu drogowego	
8	Uderzenie przez części ruchome i wirujące	
9	Uderzenie o nieruchome przedmioty	
10	Porażenie prądem	
11	Hałas	W czasie zagęszczania gruntu oraz mieszanki betonowej, przy robotach rozbiórkowych
12	Spadające przedmioty	W czasie załadunku i rozładunku oraz przemieszczania materiałów,
13	Zachłapanie oczu	W czasie betonowania, malowania,
14	Zaprószenie oczu	W czasie rozkuwania betonu,
15	Wdychanie substancji szkodliwych	Roboty izolacyjne,
16	Wibracje	Zagęszczanie gruntu oraz mieszanki betonowej

4. Informacje o wydzieleniu i oznakowaniu miejsca prowadzenia robót budowlanych, stosownie do rodzaju zagrożenia

Na terenie prowadzonych robót należy przewidzieć zabezpieczenie wykopów w postaci. Oznakowania taśmami ostrzegawczymi terenu prowadzenia robót. W miejscach ciągów komunikacyjnych pieszych wykopy należy zabezpieczyć poręczami ochronnymi i zaopatrzyć je w napis "osobom postronnym wstęp wzbroniony", a w nocy w czerwone światła ostrzegawcze. W miejscach przecięcia wykopów z ciągami pieszymi wykonać kładki zabezpieczone barierkami ochronnymi. Dla robót wykonywanych w pasie drogowym wykonać projekt organizacji ruchu drogowego.

5. Informacja o sposobie prowadzenia instruktażu pracowników przed przystąpieniem do realizacji robót szczególnie niebezpiecznych, w tym:

a) określenie zasad postępowania w przypadku wystąpienia zagrożenia

Instruktaż pracowników obejmujący w szczególności:

- imienny podział pracy,
- kolejność wykonywania zadań,
- wymagania bezpieczeństwa i higieny pracy przy poszczególnych czynnościach

b) konieczność stosowania przez pracowników środków ochrony indywidualnej, zabezpieczających przed skutkami zagrożeń

- Stosowanie hełmów ochronnych
- Stosowanie odpowiedniej odzieży ochronnej oraz rękawic ochronnych.
- Stosowanie kamizelek odblaskowych w trakcie robót w pobliżu ciągów komunikacyjnych.

c) zasady bezpośredniego nadzoru nad pracami szczególnie niebezpiecznymi przez wyznaczone w tym celu osoby

Zapewnienie stałego nadzoru Kierownika budowy podczas wykonywania prac szczególnie niebezpiecznych

Określenie sposobu przechowywania i przemieszczania materiałów, wyrobów, substancji oraz preparatów niebezpiecznych na terenie budowy

Na budowie występują następujące materiały niebezpieczne:

- preparaty do izolacji – przechowywane będą w opakowaniach fabrycznych.

Na budowie występują następujące odpady:

- grunt z wykopów – wydobywany na odkład, wywożony ostatecznie w miejsce wskazane przez inwestora.
- puste opakowania po zamontowanych materiałach wywożone ostatecznie na wysypisko.

Wskazania środków technicznych i organizacyjnych, zapobiegających niebezpieczeństwom wynikającym z wykonywania robót budowlanych w strefach szczególnego zagrożenia zdrowia lub w ich sąsiedztwie

Zagrożenie związane z upadkiem do wykopu:

Sposoby ochrony:

- bariery ochronne o wysokości:
 - I barierka o wysokości 1,10 m,
 - II barierka o wysokości 0,55 m oraz krawężnik ochronny 0,15 m,

wyznaczenie klina odłamu gruntu i nie obciążanie go urobkiem, materiałami budowlanymi.

Zagrożenia związanego z zasypaniem:

Sposoby ochrony:

Zastosowania odpowiedniego deskowania ścian wykopu lub klatek ochronnych do pełnej głębokości prowadzenia wykopów.

Wskazanie miejsca przechowywania dokumentacji budowy oraz dokumentów niezbędnych do prawidłowej eksploatacji maszyn i innych urządzeń technicznych

Dokumentacja budowy będzie przechowywana u Wykonawcy robót.