

PROJEKTANT: Ekoprojekt Wojciech Kowal Smugi 27J 21-002 Jastków					
ZAMAWIAJĄCY: Gmina Jastków Panięszczyzna, ul. Chmielowa 3 21-002 Jastków					
INWESTYCJA: Budowa odcinków sieci kanalizacji sanitarnej w Gminie Jastków					
OBIEKT: Sieć kanalizacji sanitarnej w m. Dąbrowica gm. Jastków kategoria obiektu: XXVI					
STADIUM: Projekt budowlano-wykonawczy					
LOKALIZACJA: Wg wykazu na stronie 2 strony tytułowej					
BRANŻA		SANITARNA			
KODY CPV: 45111200-0 – Roboty w zakresie przygotowania terenu pod budowę i roboty ziemne 45231000-5 – Roboty budowlane w zakresie budowy rurociągów, ciągów komunikacyjnych i linii elektroenergetycznych 45232423-3 – Roboty budowlane w zakresie przepompowni ścieków					
Stanowisko:	Imię i nazwisko	Nr uprawnień		Podpis	
Projektant	Wojciech Kowal	LUB/0063/POOS/07			
Sprawdzający	Zofia Dubiel	2878/Lb/94			
Asystent	Anna Olszak				
Asystent	Wiktoria Matyjaszczyk				
25 lipca 2016 r					

LOKALIZACJA:

**Gmina Jastków
Miejscowość Dąbrowica**

Działki nr: 910/10, 910/9, 910/11, 798/17, 798/16, 798/15, 798/14, 910/5, 798/6, 798/5, 798/4, 798/2, 798/13, 910/8, 919/8, 919/5, 796, 908/2, 908/5, 908/6, 797

**Gmina Konopnica
Miejscowość: Lipniak**

Działki nr: 10/6, 10/7, 10/9, 13/4, 13/6, 14/4, 14/5, 14/7, 18/13, 18/10, 18/12, 18/19, 18/18, 18/3, 23, 24/20, 24/10, 24/21, 24/38, 24/31, 24/34, 31/2

**Gmina Konopnica
Miejscowość: Szerokie**

Działki nr: 181

WYKAZ ZAWARTOŚCI OPRACOWANIA

I DOKUMENTY FORMALNO-PRAWNE

- Oświadczenie o zgodności opracowania z przepisami
- Uprawnienia projektanta i sprawdzającego
- Zaświadczenia przynależności do izby inżynierów budownictwa
- Warunki do projektowania i wykonania sieci kanalizacji sanitarnej w miejscowości Dąbrowica, Gmina Jastków z dnia 15.07.2016r
- Warunki odprowadzenia ścieków bytowo-socjalnych wydane przez Gminę Konopnica z dnia 06.07.2016, GK.7020.108.2016.k
- Uzgodnienie lokalizacji sieci kanalizacji sanitarnej w drodze gminnej
- Decyzja nr DR.4334-213/16 z dn 27.07.2016r Zarządu Dróg Powiatowych - zezwolenie na lokalizację kanalizacji sanitarnej w pasie drogowym drogi powiatowej
- Protokół nr GGZ.6630.546.2016.AD z Narady Koordynacyjnej z dn. 19.08.2016r

II CZĘŚĆ OPISOWA

1. Podstawa opracowania	2
2. Wstęp	2
3. Istniejący stan zagospodarowania	3
4. Bilans ilości ścieków	4
5. Warunki gruntowo-wodne	5
6. Charakterystyka proponowanych rozwiązań	5
7. Roboty ziemne	9
8. Próba szczelności	12
9. Skrzyżowanie projektowanych przewodów z istniejącym uzbrojeniem i drogami	15
10. Informacja o wpisie do rejestru zabytków	15
11. Informacja o wpływie eksploatacji górniczej	15
12. Informacja o strefie oddziaływania	15
13. Zagrożenia dla środowiska oraz higieny i zdrowia użytkowników	16
14. Uwagi końcowe	16

III CZĘŚĆ GRAFICZNA

– Plan zagospodarowania terenu	Rys. I
– Profil sieci kanalizacji sanitarnej	Rys. II
– Studnia betonowa DN 1200	Rys. III
– Studnia PE DN 600	Rys. IV
– Studnia PP DN 425	Rys. V
– Schemat posadowienia przewodów	Rys. VI
– Schemat posadowienia przewodów pod drogą	Rys. VII

II CZĘŚĆ OPISOWA

1. PODSTAWA OPRACOWANIA

- Umowa na wykonanie dokumentacji projektowej sieci kanalizacji sanitarnej zawarta z Gminą Jastków
- Mapy sytuacyjno-wysokościowe w skali 1:1000
- Warunki techniczne projektowania i wykonania odcinków sieci kanalizacyjnej w Gminie Jastków
- Warunki odprowadzenia ścieków bytowo-socjalnych wydane przez Gminę Konopnica
- Wizja lokalna w terenie i uzgodnienia z mieszkańcami, celem ustalenia przebiegu tras przewodów kanalizacyjnych
- Obowiązujące normy, normatywy, literatura fachowa
 - PN- EN 1610:2002 Budowa i badania przewodów kanalizacyjnych
 - PN-B-10735:1992 - Kanalizacja. Przewody kanalizacyjne. Wymagania i badania przy odbiorze.
 - PN-B-10729:1999 - Kanalizacja. Studzienki kanalizacyjne.
 - PN-B-10725:1997 - Wodociągi. Przewody zewnętrzne. Wymagania i badania przy odbiorze.
 - PN-EN 124:2000 - Zwieńczenie wpustów i studzienek kanalizacyjnych do nawierzchni dla ruchu pieszego i kołowego. Zasady konstrukcji, badania typu, znakowanie, kontrola jakości.
 - PN-B-10736:1999 Roboty ziemne – Wykopy otwarte dla przewodów wodociągowych i kanalizacyjnych
 - Warunki techniczne wykonania oraz Warunkami Technicznymi Wykonania i Odbioru Sieci Kanalizacyjnych Zeszyt 9 wydane przez COBRTI INSTAL

2. WSTĘP

2.1. Wprowadzenie

Zgodnie ze zleceniem Gminy Jastków opracowano kompletną dokumentację projektowo-kosztorysową budowy sieci kanalizacji sanitarnej dla miejscowości Dąbrowica.

2.2. Przedmiot, cel i zakres opracowania

Przedmiotem opracowania jest projekt budowlano-wykonawczy sieci kanalizacyjnej w miejscowości Dąbrowica obejmujący również tereny miejscowości Lipniak (Gmina Konopnica).

W zakres opracowania wchodzi grawitacyjne kolektory sieci kanalizacji sanitarnej.

Lokalizacja projektowanych przewodów i urządzeń obejmuje działki będące własnością prywatną, drogę gminną oraz drogę powiatową.

Ścieki dopływające grawitacyjnie z poszczególnych gospodarstw zostaną systemem zbiorczej kanalizacji doprowadzone do istniejącej studni zlokalizowanej na działce nr 181 w miejscowości Lipniak (pas drogi powiatowej). Ścieki zostaną doprowadzone do istniejącej przepompowni ścieków w miejscowości Szerokie, Gmina Konopnica, a docelowo do sieci kanalizacyjnej miasta Lublin i zostaną oczyszczone w miejskiej oczyszczalni ścieków Hajdów.

2.3. Charakterystyka sieci

Zakres objęty opracowaniem:

Całkowita długość sieci kanalizacyjnej 999,1m

Całkowita długość przyłączy 381,1m

A. kanalizacja sanitarna grawitacyjna PCV DN250	437,5 m
B. kanalizacja sanitarna grawitacyjna PE100 RC DN250	91,6 m
C. kanalizacja sanitarna grawitacyjna PCV DN200	339,1 m
D. kanalizacja sanitarna grawitacyjna PE100 RC DN225	131,1 m
E. kanalizacja sanitarna grawitacyjna PCV160	381,1 m
F. studnie rewizyjne betonowe DN 1200	19 szt
G. studnie rewizyjne PE DN 600	18 szt
H. studnie rewizyjne PE DN 425	24 szt

*długości kanałów podano jako odległości pomiędzy osiami studzienek.

3. ISTNIEJĄCY STAN ZAGOSPODAROWANIA

Zaprojektowany kolektor zlokalizowany będzie w działce drogi gminnej oraz na działkach prywatnych w miejscowościach Dąbrowica (Gmina Jastków) oraz Lipniak (Gmina Konopnica). Teren objęty niniejszą dokumentacją położony jest na terenach o zabudowie jednorodzinnej.

Charakterystyka Gminy Jastków:

Gmina Jastków jest gminą podmiejską położoną w Województwie Lubelskim, Powiecie Lubelskim i sąsiaduje z gminami: Garbów, Wojciechów, Konopnica, Nałęczów, Niemce oraz miastem Lublin. Gmina w przeważającej części położona jest w północno - wschodniej części Płaskowyżu Nałęczowskiego stanowiącego subregion Wyżyny Lubelskiej.

Powierzchnia gminy wynosi 11 386 ha a populacja gminy to 13 301 osób. Gmina podzielona jest na 25 sołectw. Powierzchnia lasów na terenie gminy wynosi 608 ha.

Sieć wodociągowa w Gminie Jastków jest dobrze rozwinięta, wszystkie gospodarstwa domowe mają możliwość korzystania z wodociągu. W sieć kanalizacyjną wyposażone są tylko niektóre miejscowości w gminie takie jak: Natalin, Snopków, Marysin, częściowo Jastków, Tomaszowice, Tomaszowice Kolonia, Piotrawin i Panieńszczyzna. W 2004 r. została wybudowana oczyszczalnia ścieków mechaniczno – biologiczna o przepustowości 1200 m³/d w Snopkowie, do której doprowadzane są ścieki z miejscowości Snopków, Marysin, Natalin i Jastków. Druga oczyszczalnia ścieków mechaniczno-biologiczna na terenie gminy zlokalizowana jest w Tomaszowicach, przepustowość 220 m³/d.

Szczegółowa charakterystyka miejscowości Dąbrowica:

Miejscowość Dąbrowica to wieś o zabudowie jednorodzinnej i willowej. Brak jest obiektów przemysłowych. Znajdują się tu zakłady usługowe oraz handlowe. W ostatnich latach można zauważyć wzrost liczby osiedlających się mieszkańców. Rozwój osadnictwa na terenie miejscowości wywołany jest migracją ze strony mieszkańców Lublina, którzy budują swoje domy w bezpośrednim sąsiedztwie aglomeracji, a zarazem na terenie wiejskim.

Miejscowość posiada sieć wodociągową, elektroenergetyczną, telekomunikacyjną i gazową. Ścieki z gospodarstw domowych w dużej części gromadzone są w bezodpływowych zbiornikach przydomowych i wywożone wozami asenizacyjnymi do punktów zlewnych i oczyszczalni ścieków. Część mieszkańców posiada przydomowe oczyszczalnie ścieków.

4. BILANS ILOŚCI ŚCIEKÓW

Wskaźnik ilości ścieków ustalono w oparciu o Rozporządzenie Ministra Infrastruktury z 2002 roku w sprawie określenia przeciętnych norm zużycia wody, przyjmując wyposażenie mieszkań w łazienkę oraz lokalne źródło ciepłej wody.

Norma zużycia wody na jednego mieszkańca, a tym samym ilość powstających ścieków wynosi $q_{dśr} = 100 \text{ dm}^3/\text{d}/\text{MK}$, $q_{dmax} = 125 \text{ dm}^3/\text{d}/\text{MK}$.

Do obliczenia liczby mieszkańców przyjęto wartość 3,5 osoby na jeden budynek mieszkalny. Na terenie objętym opracowaniem znajdują się zakłady usługowe (biuro rachunkowe, usługi stomatologiczne)

Ilości ścieków powstające w poszczególnych miejscowościach powiększono o 10% ze względu na pojawienie się niewielkich ilości wód gruntowych, opadowych i przypadkowych. Ze względu na przyjętą technologię budowy sieci kanalizacyjnej z tworzyw sztucznych nie uwzględniono wód infiltracyjnych.

Ilości ścieków prowadzonych kanalizacją sanitarną w miejscowości Dąbrowica:

Bilans ścieków 2016									
Obszar	Liczba budynków	RLM	qi	Qdśr	Nd	Qdmax	Nh	Qh	
	2016	2016	dm³/d/MK	m³/d	-	m³/d	-	m³/h	dm³/s
Dąbrowica	20	70	100	7	1,3	9,10	1,8	0,68	0,19
							RAZEM:	0,68	0,19

Przyjęto średnią liczbę osób w budynku równą 3,5 osoby

5. WARUNKI GRUNTOWO-WODNE

Na terenie gminy Jastków, pod warstwą humusu w przeważającej części zalegają lessy i utwory lessowe. Struktura gleby jest jednolita. Wody podziemne znajdują się na głębokości poniżej 20 m z tendencją zanikającą na co wpływ ma eksploatacja ujęcia wody dla miasta Lublina „Sławinek”. Lokalnie mogą występować wody opadowe.

Warunki inżynierskie na terenie objętym inwestycją określono na mało skomplikowane i proste. Projektowaną inwestycję zaliczono do drugiej kategorii geotechnicznej.

6. CHARAKTERYSTYKA PROPONOWANYCH ROZWIĄZAŃ

Zaprojektowano odcinek sieci kanalizacji sanitarnej grawitacyjnej zlokalizowany w gruntach gminnych i prywatnych w miejscowościach Dąbrowica i Lipniak. Odbiornikiem ścieków będzie istniejąca sieć kanalizacji sanitarnej. Włączenie do sieci kanalizacyjnej wykonane zostanie przez podłączenie kanału sanitarnego DN 250 do istniejącej sieci kanalizacyjnej zlokalizowanej na działce o nr 181 w miejscowości Szerokie (w pasie drogi powiatowej). Ścieki będą oczyszczane w miejskiej oczyszczalni ścieków Hajdów.

6.1. Przewody kanalizacji sanitarnej grawitacyjnej - sieć

Sieć kanalizacji sanitarnej wykonać z rur kanalizacyjnych kielichowych jednorodnych litych z nieplastifikowanego PVC ze ściankami o sztywności obwodowej SN8 o średnicach zewnętrznych: DN200mm, DN250mm. Nie dopuszcza się stosowania rur z rdzeniem spienionym. Rury z kielichem ze zintegrowaną uszczelką wargową z elastomeru termoplastycznego. Połączenia kielichowe rur powinny posiadać badania szczelności i odporność na ciśnienie wewnętrzne o wartości ≥ 1 bar potwierdzoną wynikami Niezależnego Instytutu Zewnętrznego. Zastosować rury zgodne z normą PN-EN 1401-1:2009. Rury powinny pochodzić od jednego producenta posiadającego zintegrowany system zarządzania jakością i środowiskiem według norm ISO 9001 i ISO 14001, z wdrożeniem poświadczonym

przez certyfikat niezależnej instytucji.

6.2. Przewody kanalizacji sanitarnej – przyłącza

Przyłącza kanalizacji sanitarnej wykonać z rur kanalizacyjnych kielichowych jednorodnych litych z nieplastyfikowanego PVC ze ściankami o sztywności obwodowej SN8 o średnicy: dn 160 x 4,7 mm. Nie dopuszcza się stosowania rur z rdzeniem spienionym. Rury z kielichem ze zintegrowaną uszczelką wargową z elastomeru termoplastycznego. Połączenia kielichowe rur powinny posiadać badania szczelności i odporność na ciśnienie wewnętrzne o wartości ≥ 1 bar potwierdzoną wynikami Niezależnego Instytutu Zewnętrzny. Zastosować rury zgodne z normą PN-EN 1401-1:2009. Rury powinny pochodzić od jednego producenta posiadającego zintegrowany system zarządzania jakością i środowiskiem według norm ISO 9001 i ISO 14001, z wdrożeniem poświadczonym przez certyfikat niezależnej instytucji. Podłączenie budynku do fragmentu sieci zakorkowanego w granicy działki zostanie zrealizowane poprzez posadowienie studni inspekcyjnej DN425 mm na przykanaliku istniejącego zbiornika bezodpływowego. Po wykonaniu przyłącza kanalizacyjnego zbiornik bezodpływowy przewidziano do likwidacji.

Tabela 1. Zestawienie elementów przyłączy

Lokalizacja	Materiał/średnica	Długość	Studnie DN425	Metoda posadowienia rur
Przyłącza z wpięciem do istniejących instalacji kanalizacyjnych na działkach: Dąbrowica: 910/10, 910/11, 798/17, 798/16, 798/15, 798/14, 910/5, 798/6, 798/5, 798/4, 798/2, 910/4, 919/8, 919/5, 908/2, 908/5, 908/6 Lipniak: 14/4, 14/7, 18/12,	PVC-U, SN 8 o ściankach litych/ 160 x 4,7 mm	381,1m	24	Wykop otwarty
W tym odcinki finansowane przez Gminę Jastków (do granicy działki)	PVC-U, SN 8 o ściankach litych/ 160 x 4,7 mm	52,8m	-	Wykop otwarty

6.3. Studnie rewizyjne DN 1200

Projektuje się studzienki rewizyjne betonowe DN 1200. Zwieńczenie z zastosowaniem zwężki betonowej z otworem na wąż DN 600. Na zwężce osadzić wąż żeliwny z zabezpieczeniem antykradzieżowym DN 600 klasy D 400. Stosować włazy z zamknięciem zatraskowym.

Kręgi betonowe łączyć na uszczelki odporne na kwasy i tłuszcze. Stosować elementy prefabrykowane betonowe z betonu C35/45, mało nasiąkliwego W8 i mrozoodpornego F-50, wykonane z betonu o wysokiej odporności na agresję chemiczną gruntów i wody gruntowej – klasa min. XA2, wykonane z betonu o wysokiej odporności na agresywne oddziaływanie zamrażania/rozmarzania ze środkami odladzającymi – klasa XF4, o wysokiej odporności na korozję spowodowaną chlorkami – klasa XD3. Współczynnik woda-cement $w/c \leq 0,45$. Zawartość chlorków w betonie – max 0,4%. Grubość otuliny nie mniejsza niż 40 mm. Beton wykonany z zastosowaniem cementu siarczanoodpornego.

Element denny wykonać jako monolit wraz z przejściami szczelnymi dla rur oraz kinetą z betonu B45. Dla zapewnienia szczelności przejść przez ściany studzienek należy stosować tuleje ochronne z uszczelką w trakcie prefabrykacji elementów. Każda osadzona tuleja ochronna nie może osłabiać konstrukcji kręgów studzienki.

Studzienki wyposażać w żeliwne stopnie złazowe.

Studzienki powinny spełniać wymagania PN-EN-1917:2004.

Włazy:

- włazy wykonane z żeliwa,
- włazy o odpowiedniej klasie wytrzymałości, w pasach drogowych min. D400,
- włazy okrągłe o prześwicie 600 mm,
- powierzchnia styku korpusu i pokrywy obrobiona mechanicznie,
- pokrywa bez wentylacji,
- włazy bez osadników zanieczyszczeń,
- wysokość wjazdu min. 115 mm,
- szerokość kołnierza korpusu min. 50 mm,
- włazy zabezpieczone antykorozyjnie,
- włazy osadzone w sposób uniemożliwiający ich przesuwanie się.

6.2. Studnie inspekcyjne i włączeniowe DN600

Charakterystyka studni:

- studzienki zgodne z normą PN-B-10729:1999, PN-EN 476:2000 (niewłazowe),

- studzienki DN 600 o wewnętrznej średnicy nie mniejszej niż 600mm,
- studnie w 100% z nowego materiału, bez udziału materiału z recyklingu, wyłącznie z jednego rodzaju materiału i bez dodatków spieniających,
- rura trzonowa o sztywności obwodowej SN8,
- pozytywne wyniki testów hydraulicznych wg DS. 2379 zapewniające niezakłócony charakter przepływu przy łączeniu strug ścieków oraz przy zmianach kierunku przepływu,
- odporność chemiczna tworzywowych elementów składowych (PE, PP, PVC-U) zgodnie z ISO/TR 10358,
- odporność chemiczna uszczelek zgodnie z ISO/TR 7620, uszczelki spełniające wymagania normy PN-EN 681-1: 2002,
- producent posiadający doświadczenie z badań studzienek w skali rzeczywistej udokumentowane raportami z przeprowadzonych badań,
- rura trzonowa karbowana o sztywności obwodowej $SN \geq 4kN/m^2$,
- konstrukcja rury trzonowej karbowana jednowarstwowa o profilu karbów dostosowanym do zabudowy w pionie,
- możliwość szczelnego podłączenia rur kanalizacyjnych o średnicach DN200 i DN160 do rury trzonowej,
- kinety prefabrykowane dostosowane do montażu rur kanalizacyjnych PVC,
- odporne na szeroki zakres temperatur występujących podczas wykonywania nawierzchni asfaltowych w drogach w czasie montażu i eksploatacji,
- odporne na obciążenia dynamiczne od ruchu (niedopuszczalne rury teleskopowe z rdzeniem spienionym),
- połączenie rury teleskopowej z włazem rozłączne - na zaczepy – (niedopuszczalne połączenie termokurczliwe, śrubowe lub wciskowe,
- zwieńczenia studzienek w klasie D400 teleskopowe o konstrukcji „pływającej” – powiązane z konstrukcją drogi, nie przenoszące obciążeń na trzon studzienki i jej podłączenia.

Dla studzienek i włazów zlokalizowanych w jezdni, przed zamówieniem studni, należy zweryfikować rzędne jezdni i do nich dostosować wysokość studni. Włazy studni zlokalizowanych w drogach gruntowych lub podjazdach obudować trylinką do 1,0 m od włazu.

Posadowienie studni na zagęszczonej podsypce piaskowo-żwirowej.

Włazy:

- włazy wykonane z żeliwa,
- włazy o odpowiedniej klasie wytrzymałości, w pasach drogowych min. D400,

- włazy okrągłe o prześwicie 600 mm,
- powierzchnia styku korpusu i pokrywy obrobiona mechanicznie,
- pokrywa bez wentylacji,
- wkładka amortyzacyjna trwale zamocowana w pokrywie umożliwiającą stabilne jej ułożenie,
- włazy bez osadników zanieczyszczeń,
- wysokość włazu min. 115mm,
- szerokość kołnierza korpusu min. 50mm,
- pokrywa zatrzaskowa jednoczęściowa (jednolity odlew pokrywy z zatrzaskami),
- włazy zabezpieczone antykorozyjnie,
- włazy osadzone w sposób uniemożliwiający ich przesuwanie się.

6.5. Studnie inspekcyjne DN425

Połączenie z istniejącą instalacją kanalizacji sanitarnej oraz na zmianach kierunków wykonać z zastosowaniem studni rewizyjnej z PP o średnicy min. 400 mm. Kinetą dobraną do warunków lokalnych. Rura trzonowa karbowana o sztywności min SN4. Zwieńczenie – wąż typu A15 lub D400 na rurze teleskopowej.

7. ROBOTY ZIEMNE

7.1. Przygotowanie wykopu

Roboty ziemne należy prowadzić zgodnie z przepisami zawartymi w normie PN-B-10736 „Wykopy otwarte dla przewodów wodociągowych i kanalizacyjnych” – marzec 1999r. Z uwagi na lokalizację rurociągów kanalizacyjnych w jezdniach, przyjęto że wykopy wykonywane będą sposobem ręcznym i mechanicznym, o ścianach pionowych, z zastosowaniem szalunków pełnych.

W obrębie istniejącego uzbrojenia wykopy wykonywać ręcznie. Ponadto w miejscach zbliżeń do budynków mieszkalnych, gospodarczych, studni, słupów elektrycznych telefonicznych układanie przewodów prowadzić w wykopach wykonywanych ręcznie z pełnym umocnieniem ścian wykopu.

Podsypkę o grubości 10cm należy wykonać z piasku. Tam gdzie podłoże jest piaszczyste oraz:

- nie występują cząstki o wymiarach powyżej 20mm,
- materiał nie jest zmrożony,
- nie występują ostre kamienie lub inne przedmioty mogące uszkodzić rurę,
- woda gruntowa występuje poniżej dna wykopu

nie ma konieczności wykonywania podsypki i rury ułożyć bezpośrednio na wyrównanym podłożu rodzimym z ręcznym wyprofilowaniem dna wykopu. Jeśli w dnie wykopu występują kamienie o wielkości powyżej 60 mm lub podłoże jest skalne, wysokość podsypki powinna wzrosnąć do 15 cm. Jeżeli wykop zostanie przegłębiony, to jego dno należy wzmocnić przez wykonanie ławy żwirowej o wysokości 0,2 m (po zagęszczeniu).

7.2. Układanie przewodów

Wytyczenie trasy w terenie należy powierzyć uprawnionej służbie geodezyjnej.

Przy realizacji robót, w miejscach spodziewanych kolizji z istniejącym uzbrojeniem podziemnym należy wykonać ręczne wykopy kontrolne celem dokładnego zlokalizowania miejsc skrzyżowań bądź zbliżeń.

Wykonanie wykopu i ułożenie rur powinno być zgodne z normą PN-ENV 1046:2007: „Systemy przewodów rurowych z tworzyw sztucznych - Systemy poza konstrukcjami budynków do przesyłania wody lub ścieków - Praktyka instalowania pod ziemią i nad ziemią”. Rury układać na zagęszczonej podsypce piaskowej o grubości 10 cm w sposób eliminujący odkształcenia kielicha. Na tak przygotowanym dnie umieścić nie zagęszczoną warstwę wyrównawczą o grubości 10 cm, z wyprofilowanym łóżyskiem nośnym pod rurą, aby zapewnić podparcie na $\frac{1}{4}$ obwodu, na całej długości przewodu. W strefie ułożenia należy stosować wyłącznie grunt zaliczany do grupy G1 lub G2, a rury posadowić na podłożu o kącie nie mniejszym niż 90°. W gruncie wokół kanału nie powinny znajdować się cząstki większe niż 2mm, grunt nie powinien być zmrożony i nie może zawierać ostrych kamieni. Podsypka i grunt rodzimy pod rurą nie mogą zostać naruszone przez rozmycie, spulchnienie lub zamarznięcie przed ułożeniem lub zasypaniem. Gdyby zaistniał którykolwiek z powyższych przypadków, należy usunąć naruszony grunt i zastąpić go nowym. Wymagania w zakresie grubości warstw gruntu przyjmowanych przy zasypywaniu wykopów w zależności od rodzaju podłoża oraz zastosowanych urządzeń zagęszczających podaje Norma PN-EN 1046:2007.

Spadki i rzędne posadowień kanału powinny być zgodne z Dokumentacją Projektową. Technologia budowy sieci musi gwarantować utrzymanie trasy i spadków przewodów. Do budowy przewodów w wykopie otwartym można przystąpić po odbiorze wykopu i podłoża. Montaż złączy rur kanalizacyjnych z tworzyw sztucznych wykonać zgodnie z instrukcją producenta rur. Przed opuszczeniem rur do wykopu należy je dokładnie sprawdzić czy nie mają pęknięć lub innych uszkodzeń. Niedopuszczalne jest zrzucanie rur do wykopu. Rury należy układać kielichami w kierunku przeciwnym do spadku dna wykopu. Każda rura po ułożeniu zgodnie z osią i niweletą powinna ściśle przylegać do warstwy wyrównawczej na

całej długości, na co najmniej $\frac{1}{4}$ obwołu, symetrycznie do jej osi. Dopuszcza się pod złączami kielichowymi wykonanie odpowiednich gniazd w celu umożliwienia właściwego uszczelnienia złączy.

Przewód obsypać piaskiem zagęszczonym grubości 20cm ponad rurę. Stopień zagęszczenia $I_s = 95\%$. Zasypkę w strefie rury wykonać warstwami o grubości 10-15cm starannie zagęszczając lekkim sprzętem tak, aby nie doszło do przemieszczenia rury. Stopień zagęszczenia zasyпки w strefie rury powinien wynosić min. 95%. Podczas zasypywania w wykopie nie może znajdować się woda. Zasyпка musi być tak wykonana, aby spełniała wymagania stanu struktury nad rurociągiem (odpowiednio dla drogi, chodnika, czy terenów rolnych). Zasypkę uzupełniającą wykonać gruntem rodzimym, warstwami o grubości 20-30cm z jednoczesnym zagęszczaniem i ewentualną rozbiórką umocnień ścian wykopu. Stopień zagęszczenia zasyпки uzupełniającej powinien wynosić $I_s = 95\%$. W obszarach obciążonych ruchem kołowym stopień zagęszczenia zasyпки od poziomu 1,0m ppt do projektowanego poziomu terenu wykonać z zagęszczeniem $I_s = 100\%$.

Przed zasypaniem wykonanego odcinka kanału należy przeprowadzić hydrauliczną próbę szczelności kanału zgodnie z PN-92/B-10735.

Po wykonaniu robót dokonać inwentaryzacji powykonawczej.

Teren po wykonaniu robót należy doprowadzić do stanu pierwotnego.

UWAGA !

Projektuje się doprowadzenie terenu po zakończeniu budowy do stanu pierwotnego (w tym odbudowanie ogrodzeń, chodników, dróg dojazdowych, placów manewrowych, drenów, humusowanie terenów zielonych i obsianie ich trawą, ochronę roślin szlachetnych, usunięcie wszelkich innych uszkodzeń i strat wynikających z prowadzenia prac budowlanych i pomocniczych).

7.3. Montaż studzienek

Prowadzić prace w gruncie zgodnie z zaleceniami norm PN-ENV 1046 i PN-EN 1610 oraz wytycznymi producenta. Studzienki instalować na zagęszczonej ławie żwirowo piaskowej o grubości 15-20cm (stopień zagęszczenia $I_s=98\%$). Podstawę studni umieścić na przygotowanym podłożu zgodnie z kierunkiem przepływu i przyłączami rur. Obsypkę studni wykonać warstwami o grubości 15-20cm starannie zagęszczając lekkim sprzętem tak, aby nie doszło do przemieszczenia ani odkształcenia rury trzonowej studzienki. Obsypkę

wykonać piaskiem średnim lub grubym. Stopień zagęszczenia obsypki powinien wynosić min. 95%. Podczas zasypywania w wykopie nie może znajdować się woda.

7.3. Metody bezwykopowe

Metody bezwykopowe (np. przewiert sterowany) zastosować dla odcinków wskazanych na planie sytuacyjnym, tj. przejścia poprzeczne pod drogą powiatową nr 2226L, odcinki: S17-S18, S13-S46, S11-S47, S5-S52 oraz S52-S56. Na wymienionych odcinkach zastosować rury PE100 RC o średnicy 225 x 13,4mm w rurze osłonowej stalowej 323,9x8mm. Metodą bezwykopową wykonać również odcinki: od S7 do S12 przy zastosowaniu rury PE100 RC o średnicy 250x14,8mm. Technologia przewiertów sterowanych polega na wykonaniu otworu pilotażowego, następnie jego rozwierceniu do odpowiedniej średnicy i wciągnięciu zaprojektowanej rury osłonowej i przewodowej. Do ustawienia wiertnicy potrzebne jest stanowisko o długości od 4 m do 10 m w osi przewiertu i szerokości 2 - 4 m w zależności od klasy wiertnicy. W punkcie wyjścia należy zorganizować miejsce składowania rury. Przed rozwiercaniem należy rurę zgrzać tak, aby przeciągać jeden odcinek w całości. Nie można robić przerw podczas przeciągania, szczególnie na zgrzewanie czy spawanie odcinków rury. Pierwszym etapem przewiertu sterowanego jest wykonanie otworu pilotażowego. Do tego celu służy głowica wiercąca zakończona specjalną płytką sterującą. Wykonawca powinien sprawdzić i zinwentaryzować istniejące uzbrojenie podziemne. Po wykonaniu otworu pilotażowego, głowica wiercąca zostaje zdemonstrowana, a na jej miejsce montuje się odpowiedni rozwiertak. Rozwiercanie może być jednokrotne lub wielokrotne. Podczas wykonywania otworu pilotażowego, a następnie przy rozwiercaniu powrotnym przez cały czas podawana jest płuczka, której zadaniem jest transport urobku z otworu, stabilizacja otworu, chłodzenie głowicy wiercącej i rozwiertaków oraz ochrona i zmniejszenie tarcia przy instalowaniu rury. Przewiert należy rozpocząć z poziomego gruntu przed wykonywaniem wykopów otwartych.

8. PRÓBA SZCZELNOŚCI

Przed zasypaniem wykonanego odcinka kanału należy przeprowadzić hydrauliczną próbę szczelności kanału zgodnie z PN-EN 1610:2002.

Próbę szczelności przewodów ciśnieniowych przeprowadzić jak dla sieci wodociągowej - zgodnie z normą PN-81/-10725 oraz instrukcją producenta rur (próbne ciśnienie dla rurociągu tłocznego pp = 1,0MPa).

Odbiór robót następuje dopiero wówczas, gdy cała sieć wykazuje wymaganą szczelność.

Niezależnie od wymagań określonych w normie należy zachować następujące warunki przed przystąpieniem do przeprowadzenia próby szczelności:

- zastosowane do budowy przewodu materiały powinny być zgodne z obowiązującymi przepisami,
- odcinki poddawane próbie szczelności mogą mieć długość ok. 300m w przypadku wykopów o ścianach umocnionych lub ok. 500m przy wykopach nie umocnionych ze skarpami - wszystkie złącza powinny być odkryte oraz w pełni widoczne i dostępne,
- odcinek przewodu powinien być na całej swojej długości stabilnie zabezpieczony przed wszelkimi przemieszczeniami - wykonana dokładnie obsypka,
- wszelkie odgałęzienia od przewodu powinny być zamknięte,
- profil przewodu powinien umożliwiać jego odpowietrzenie w najwyższych punktach badanego odcinka,
- należy sprawdzać wizualnie wszystkie badane połączenia.

W czasie prowadzenia próby szczelności należy w szczególności przestrzegać następujących warunków:

- przewód nie może być nasłoneczniony a zimą temperatura jego powierzchni zewnętrznej nie może być niższa niż 1°C,
- napełnianie przewodu powinno odbywać się powoli od najniższego punktu,
- temperatura wody wykorzystywanej przy próbie ciśnienia nie powinna przekraczać 20°C,
- po całkowitym napełnieniu wodą i odpowietrzeniu przewodu należy pozostawić go na 12 godzin w celu ustabilizowania,
- po ustabilizowaniu się próbnego ciśnienia wody w przewodzie należy przez okres 30 minut sprawdzać jego poziom,
- po uzyskaniu ciśnienia próbnego należy przewód pozostawić przez okres do 24 godzin dla wyrównania temperatury powietrza wewnątrz przewodu z temperaturą otoczenia i po tym czasie należy przystąpić do kontrolowania ciśnienia (właściwa próba szczelności trwająca nie dłużej niż 24 godziny) w odstępach co 30 minut,
- cały przewód może być poddany próbie szczelności dopiero po uzyskaniu pozytywnych wyników prób szczelności poszczególnych jego odcinków oraz po jego zasypaniu, z wyjątkiem miejsc łączenia odcinków.
- ciśnienie próbne P_p powinno wynosić 1,5 ciśnienia roboczego, nie mniej niż 1MPa.

Szczelność odcinka i całego przewodu powinna być sprawdzona zgodnie z obowiązującą normą. Po zakończeniu próby szczelności należy zmniejszyć ciśnienie powoli w sposób

kontrolowany a przewód powinien być opróżniony z wody. Przewód można zasypać po dokonaniu próby, sprawdzeniu geodezyjnym prawidłowości jego posadowienia.

Próbę przewodów grawitacyjnych wykonać odcinkami, pomiędzy studzienkami rewizyjnymi. Badany odcinek powinien być obsypany warstwą ochronną z wyłączeniem złączy rur i połączeń ze studzienkami.

Przed przystąpieniem do prób szczelności należy zapewnić:

- zastosowane do budowy przewodu materiały powinny być zgodne z przepisami,
- odcinek przewodu powinien być na całej swojej długości stabilnie zabezpieczony przed wszelkimi przemieszczeniami - wykonana dokładnie obsypka,
- wszelkie odgałęzienia od przewodu powinny być zamknięte,
- należy sprawdzać wizualnie wszystkie badane połączenia.

Rurociągi kanalizacyjne powinny podlegać badaniu w zakresie eksfiltracji do gruntu i infiltracji wód gruntowych do rurociągu.

Badanie na eksfiltrację:

- zwierciadło wody gruntowej powinno być obniżone o co najmniej 0,5 m poniżej dna wykopu
- poziom zwierciadła wody w studzience wyżej położonej, powinien mieć rzędną niższą co najmniej o 0,5 m w stosunku do rzędnej terenu w miejscu studni niższej
- po ustabilizowaniu się zwierciadła wody w studzienkach - nie powinno być ubytku wody w studzience położonej wyżej, w czasie:

o 30 min. na odcinku o długości do 50 m

o 60 min. na odcinku o długości ponad 50 m

Badanie na infiltrację:

- podczas badania na infiltrację nie powinno być napływu wody do kanału w czasie trwania obserwacji, jak przy badaniu na eksfiltrację.

Przewód przed badaniem powinien pozostać przez 1 godz. całkowicie napełniony, po tym okresie uzupełnić ubytek wody i przystąpić do próby. Rurociąg uważa się za szczelny, kiedy dopełniana ilość wody w czasie 15 min. nie przekroczy $0,02 \text{ dm}^3/\text{m}^2$ powierzchni rur. Z przebiegu próby należy sporządzić protokół. Jeżeli odcinek jest nieszczelny, należy zlokalizować nieszczelność usunąć ją i próbę powtórzyć. Odbiór robót następuje dopiero wówczas, gdy cała sieć wykazuje wymaganą szczelność. Przewód można zasypać po dokonaniu próby, sprawdzeniu geodezyjnym prawidłowości jego posadowienia.

9. SKRZYŻOWANIE PROJEKTOWANYCH PRZEWODÓW Z ISTNIEJĄCYM UZBROJENIEM I DROGAMI

Wszystkie napotkane przewody podziemne na trasie wykonywanego wykopu, krzyżujące się lub biegnące równolegle z wykopem należy zabezpieczyć przed uszkodzeniem, a w razie potrzeby podwiesić w sposób zapewniający ich eksploatację.

Na trasie projektowanych przewodów występować będą następujące skrzyżowania:

- z siecią i przyłączami wodociągowymi,
- z siecią gazową,
- z kablami energetycznymi i teletechnicznymi.

Na skrzyżowaniach kolektora z istniejącymi rurociągami oraz przewodami energetycznymi i telefonicznymi prace ziemne wykonywać ręcznie, zgodnie z normą PN-76/E-05125 „Elektroenergetyczne i sygnalizacyjne linie kablowe. Projektowanie i budowa”. Kable elektryczne osłonić dwudzielnymi rurami ochronnymi.

Podczas realizacji robót, w miejscach spodziewanych kolizji z istniejącym uzbrojeniem podziemnym należy wykonać ręczne wykopy kontrolne w celu dokładnego zlokalizowania miejsc skrzyżowań bądź zbliżeń do istniejącej infrastruktury podziemnej.

O zamiarze przystąpienia do robót ziemnych Wykonawca winien powiadomić instytucje zarządzające sieciami uzbrojenia podziemnego krzyżującego się i zbliżonego do projektowanych przewodów. Prace ziemne prowadzić pod nadzorem ich przedstawicieli zgodnie z warunkami określonymi w opinii z narady koordynacyjnej uzgodnienia dokumentacji projektowej.

10. INFORMACJA O WPISIE DO REJESTRU ZABYTEKÓW

Teren, na którym projektowana jest inwestycja, nie jest wpisany do rejestru zabytków. Nie podlega ochronie na podstawie decyzji lokalizacji inwestycji celu publicznego.

11. INFORMACJA O WPLYWIE EKSPLOATACJI GÓRNICZEJ

Teren, na którym projektowana jest inwestycja, jest poza zasięgiem eksploatacji górniczej.

12. INFORMACJA O STREFIE ODDZIAŁYWANIA

12.1 . Strefa oddziaływania w trakcie budowy

Przy układaniu przewodów w wykopach wykonanych sposobem mechanicznym lub ręcznym, o wymiarach $B=1,0m$, $H_{max}\approx 2,5m$ (zgodnie z profilem), strefa oddziaływania kończy się na zewnętrznej krawędzi umocnienia ($B_o\approx 1,1m$).

UWAGA: Obszar oddziaływania będzie obejmował wyłącznie działki o numerach

określonych na stronie 1 niniejszej dokumentacji. Realizacja inwestycji nie spowoduje naruszenia nieruchomości na działkach sąsiednich.

12.2. Strefa oddziaływania po zakończeniu budowy

Oddziaływanie środowiska na ułożony przewód kanalizacji sanitarnej ogranicza się do możliwości jego zaciśnięcia przez grube korzenie blisko rosnących ($L < 1,0\text{m}$) drzew. Trasa przewodu wybrana została tak, aby nie miało to miejsca, ale jeżeli zajdzie konieczność przejścia w korzeniach drzew, należy to zrobić w rurze ochronnej zakładanej metodą bezwykopową (przewiert lub przecisk).

W przypadku przewiertu poziomego sterowanego, nie będzie oddziaływania na sąsiadujące obiekty budowlane, w tym budynki i budowle. W przypadku układania rurociągów metodą tradycyjną w wykopie otwartym, obowiązkiem Wykonawcy (zgodnie z Polskimi Normami) jest zasypanie wykopu z odpowiednim zagęszczeniem, w sposób zapewniający bezpieczeństwo sąsiadujących obiektów.

13. ZAGROŻENIA DLA ŚRODOWISKA ORAZ HIGIENY I ZDROWIA UŻYTKOWNIKÓW

Projektowana kanalizacja nie wpłynie na zagrożenie środowiska, lecz przeciwnie będzie mieć korzystny wpływ bowiem obecnie ścieki odprowadzane są bezodpływowych zbiorników. Eksploatacja kanalizacji sanitarnej nie będzie stanowić zagrożenia dla pracowników wykonujących czynności eksploatacyjne, konserwacyjne i remontowe pod warunkiem przestrzegania przepisów BHP obowiązujących przy eksploatacji sieci kanalizacyjnej (Rozporządzenie MGPiB z dnia 1.10.1993 w sprawie BHP przy eksploatacji, remontach i konserwacji sieci kanalizacyjnych, Dz.U. nr 96/1993 poz. 437). Szczelnie wykonane kanały i rurociągi nie będą stanowić zagrożenia dla środowiska. Skrzyżowania z elementami uzbrojenia podziemnego (sieć wodociągowa, kabel energetyczny), będą wykonane zgodnie z obowiązującymi normami z zachowaniem odpowiednich odległości. Przejścia projektowanych rurociągów pod drogami i ciekami wodnymi będą zabezpieczone rurami ochronnymi.

14. UWAGI KOŃCOWE

Projekt wykonany został na aktualnych podkładach geodezyjnych – mapach sytuacyjno-wysokościowych w skali 1:500. Nie wyklucza się istnienia w terenie innych niż wykazanych na mapach urządzeń podziemnych, które nie były zgłoszone do inwentaryzacji, lub co do których brak jest informacji w instytucjach branżowych (na przykład drenaż melioracyjny).

Załączona opinia Zespołu ds. Koordynacji Dokumentacji Projektowej i inne opinie, decyzje i uzgodnienia stanowią integralną część niniejszej dokumentacji, należy stosować się ściśle do zawartych w niej zaleceń.

Należy stosować materiały posiadające aktualne dopuszczenia do stosowania w budownictwie. Roboty wykonać zgodnie z niniejszą dokumentacją oraz przywołanymi normami i wytycznymi. Wykonane wykopy należy bezwzględnie oznaczyć i zabezpieczyć przez ustawienie zapór, a w przypadku przejść wykonać je pomostami z poręczami, w godzinach nocnych wykopy oznakować lampami świecącymi w kolorze czerwonym. Przed rozpoczęciem robót powiadomić właściwe instytucje i użytkowników terenu w terminach określonych w uzgodnieniach.

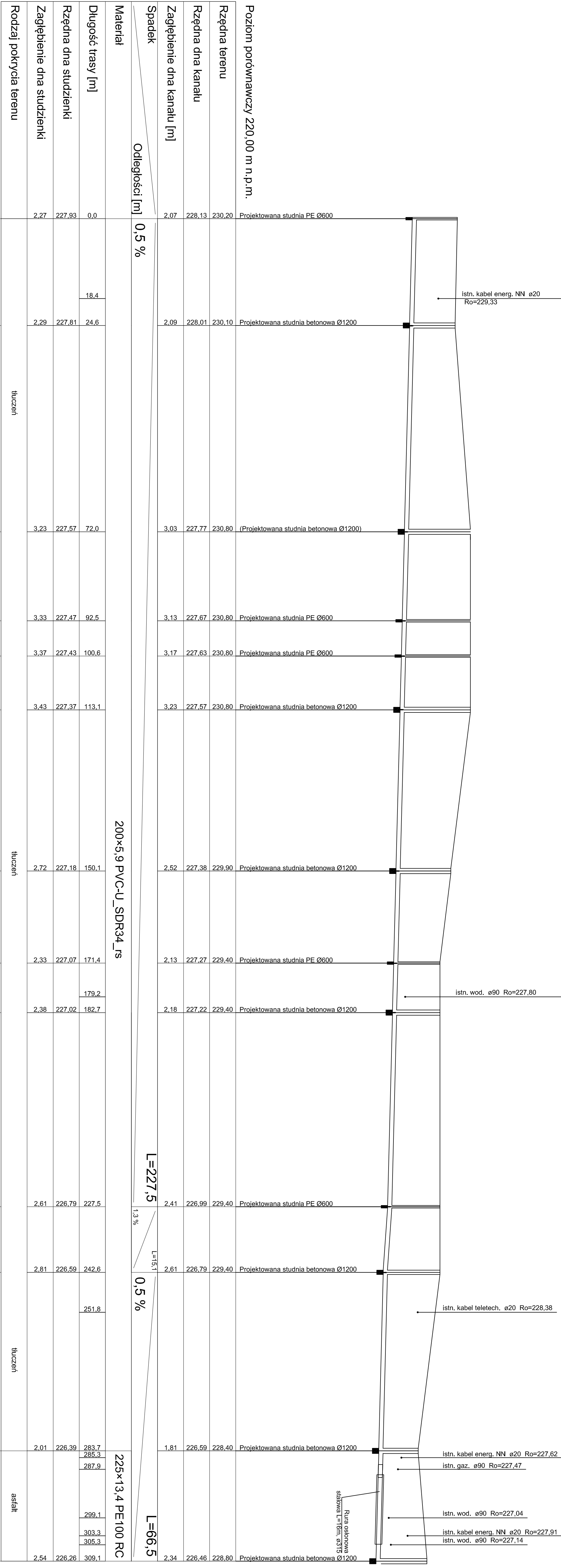
Ścieki wprowadzane do kanalizacji sanitarnej powinny odpowiadać wymaganiom zawartym w normach. Do systemu kanalizacji sanitarnej zabrania się odprowadzania:

- wód deszczowych i gruntowych oraz ścieków pochodzenia zwierzęcego,
- tłuszczów, olejów, rozpuszczalników organicznych i substancji ropopochodnych,
- gruzu, popiołu i śmieci,
- pierza, kości oraz substancji włóknistych.

Całość robót wykonać zgodnie z obowiązującymi Polskimi Normami i przepisami w tym zakresie. Roboty ziemne wykonywać w porze suchej. Podczas wykonywania obsypek i zasypek prowadzić ciągłe kontrole wskaźnika zagęszczenia przez uprawnionego geologa.

Przed zasypianiem należy wykonaną sieć i przyłącza zgłosić do Inwestora do technicznego odbioru. Wszelkie zmiany projektowe powinny być wprowadzane przy udziale nadzoru autorskiego.

Opis wykonał :



INWESTOR: Gmina Jaszków

Panięszczyzna, ul. Chmielowa 3

21-002 Jaszków

PROJEKTANT: EKOPROJEKT Kowal Wojciech

21-002 Jaszków; Śmugi 27j;

Tytuł rysunku

Profil sieci kanalizacji sanitarnej

Data

15.07.2016

Skala

1:500

Nazwa i adres obiektu

Sieć kanalizacji sanitarnej w m. Dąbrowica

Nr rys.

II/1

Projektant

mgr inż. Wojciech Kowal

LUB/0063/POOS/07

Sprawdzający

mgr inż. Zofia Dubiel

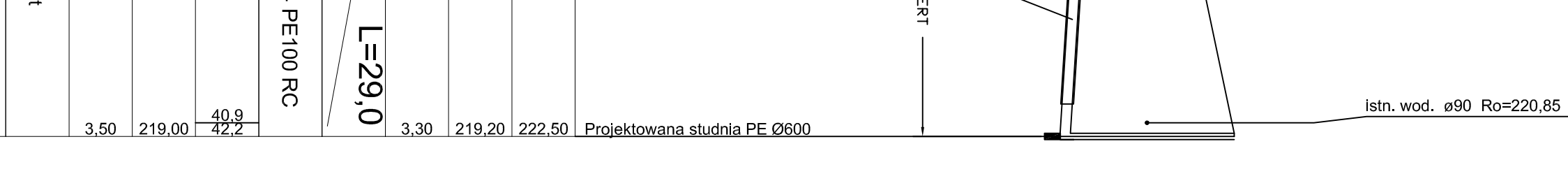
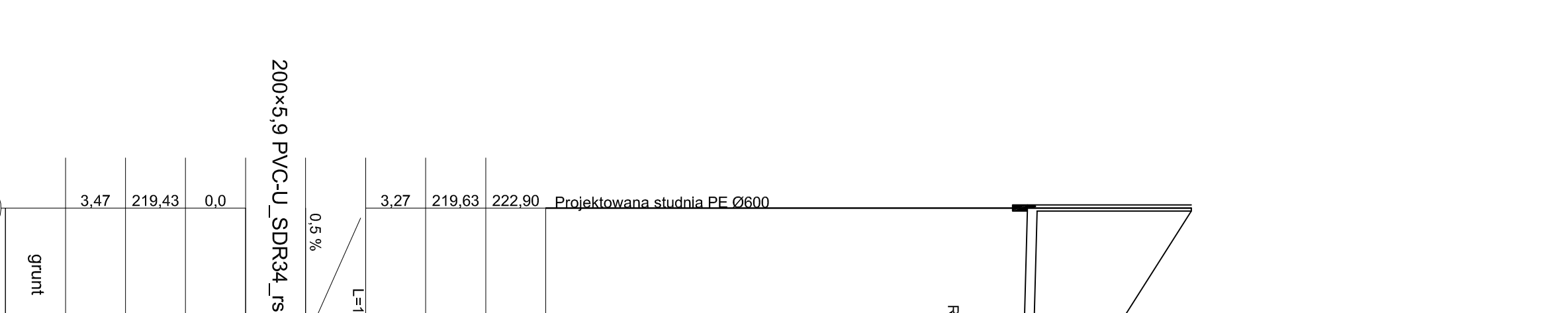
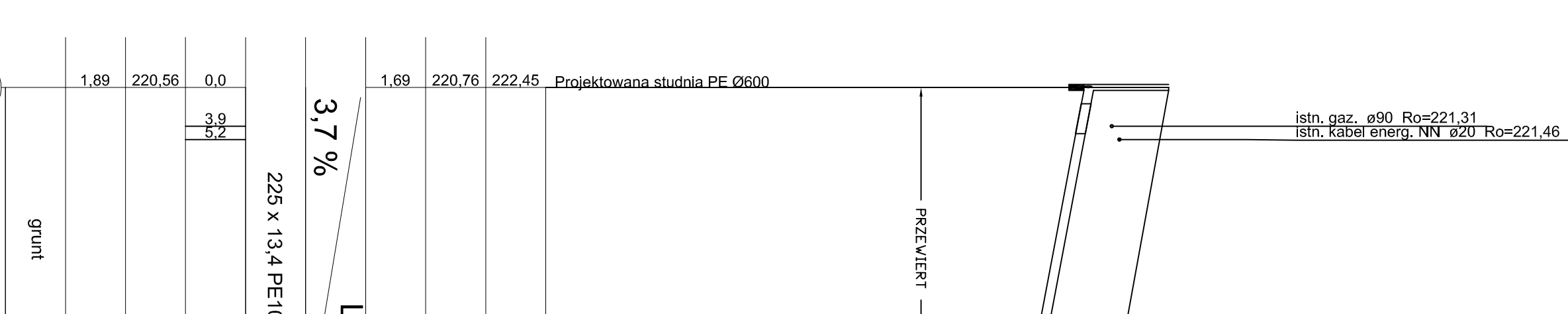
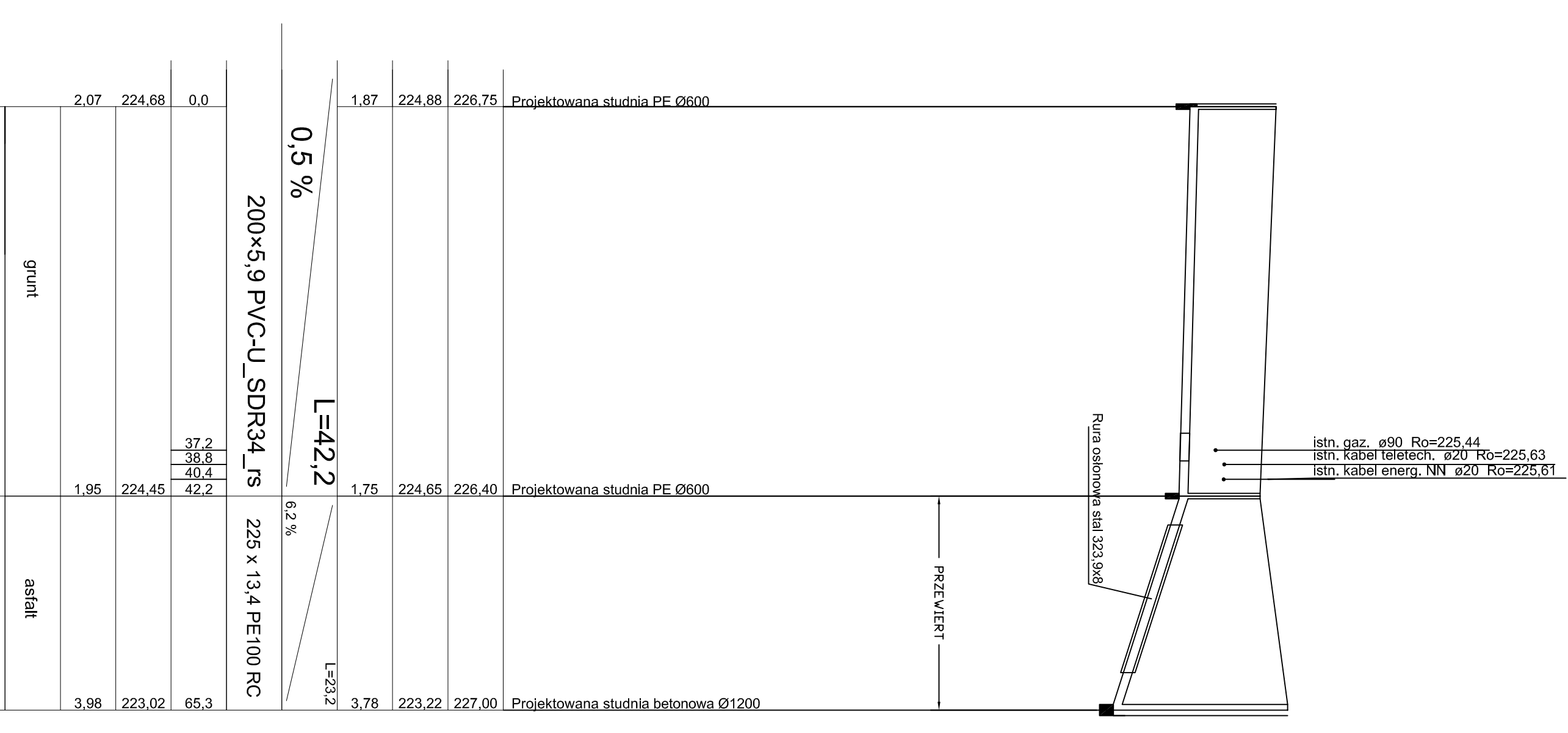
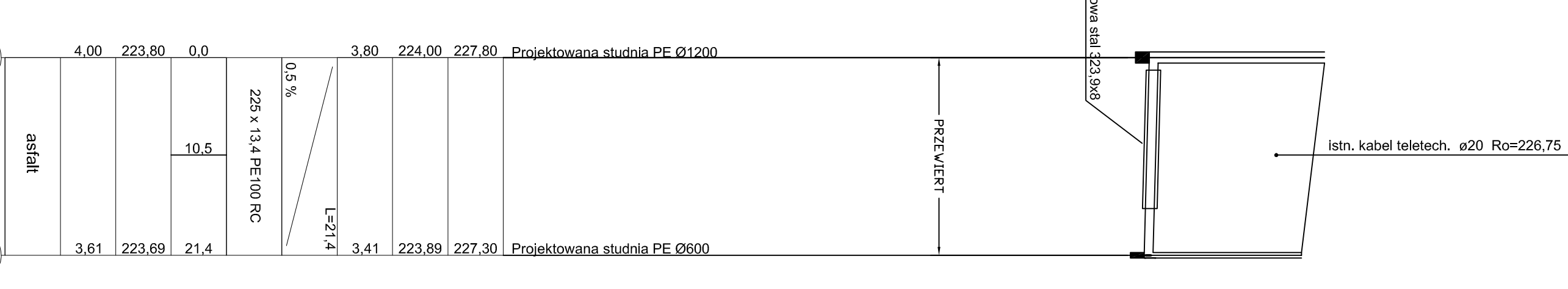
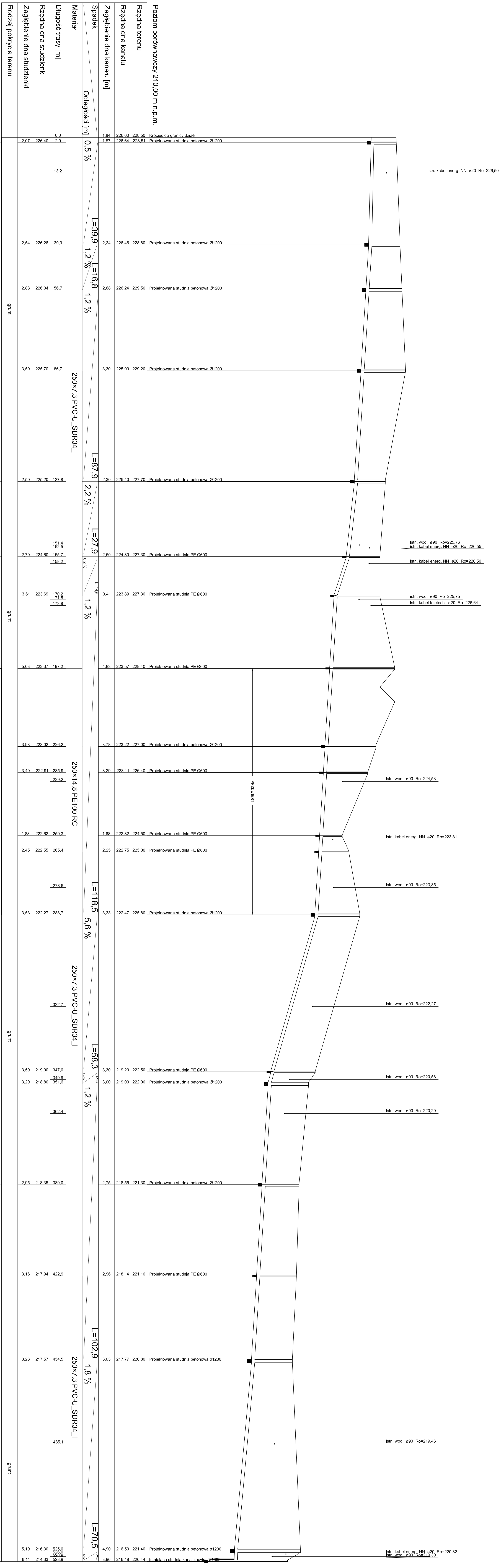
2878/LB/94

Opracował

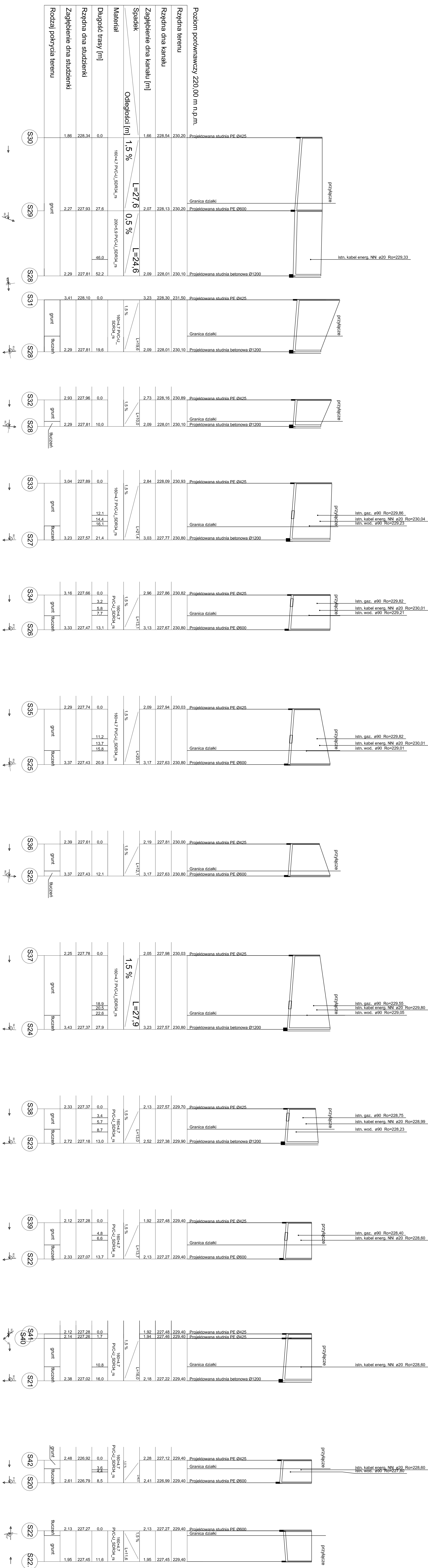
mgr inż. Anna Olszak

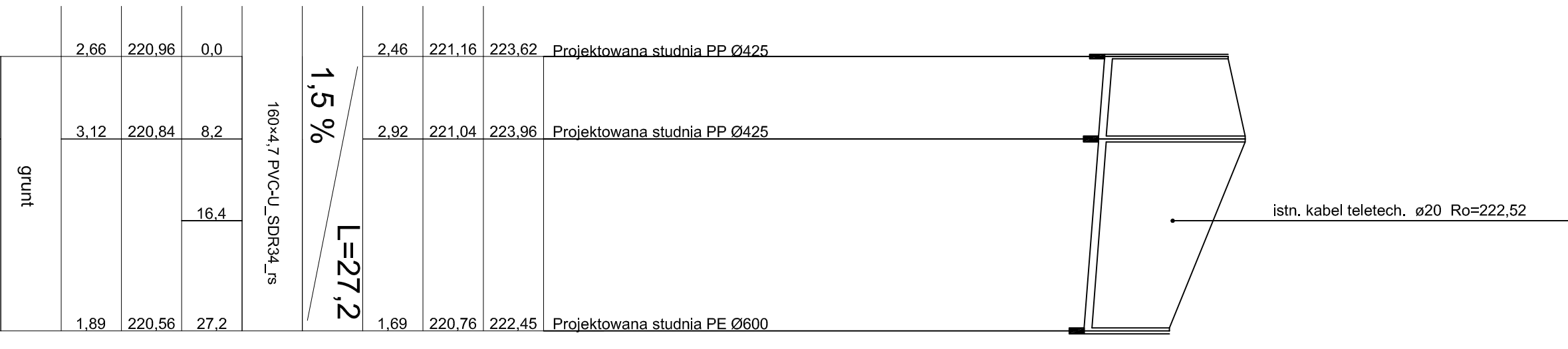
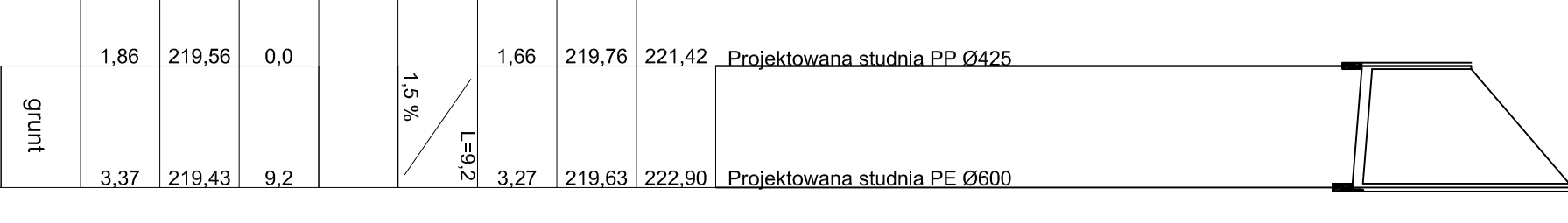
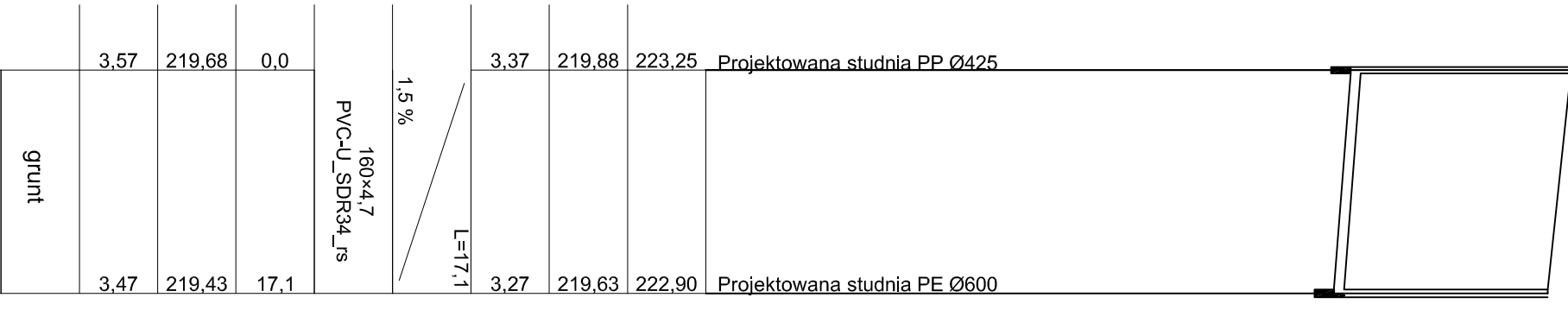
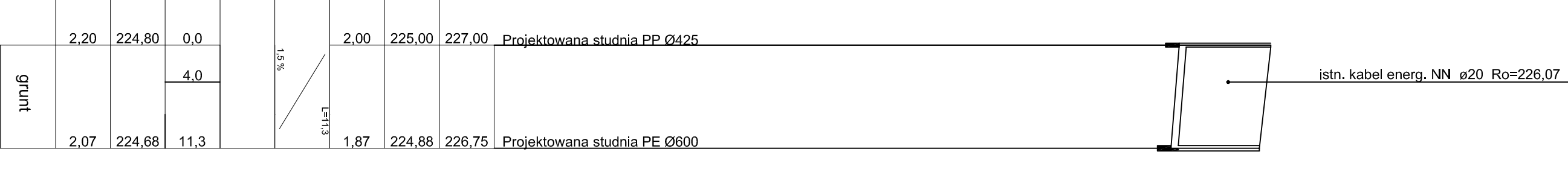
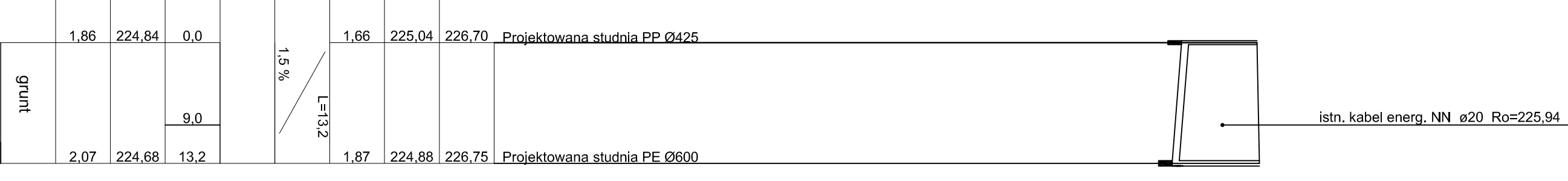
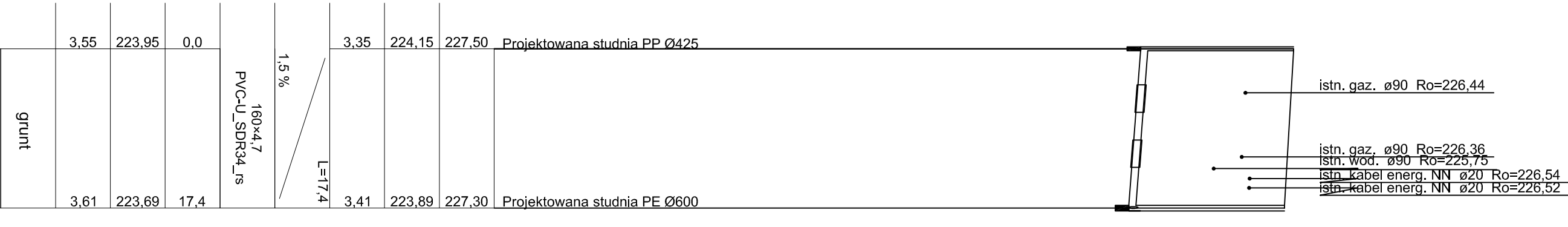
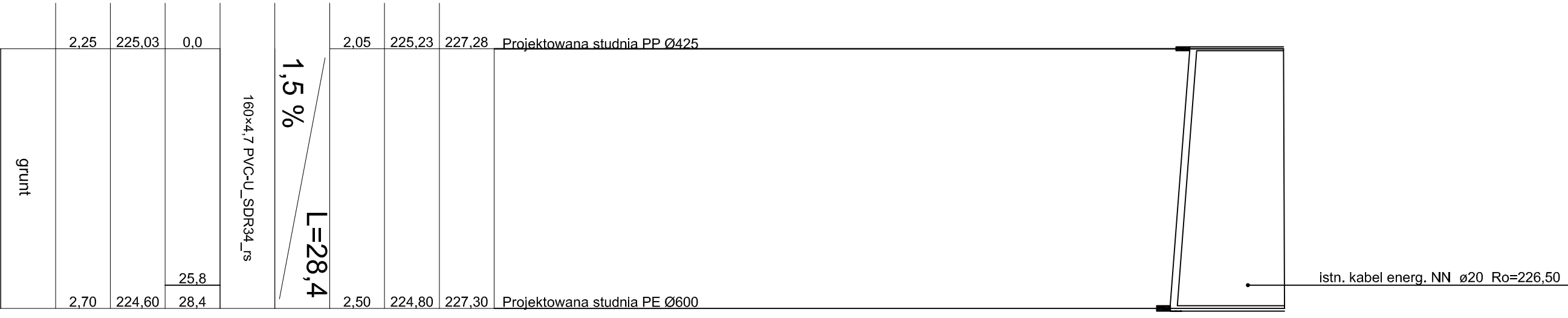
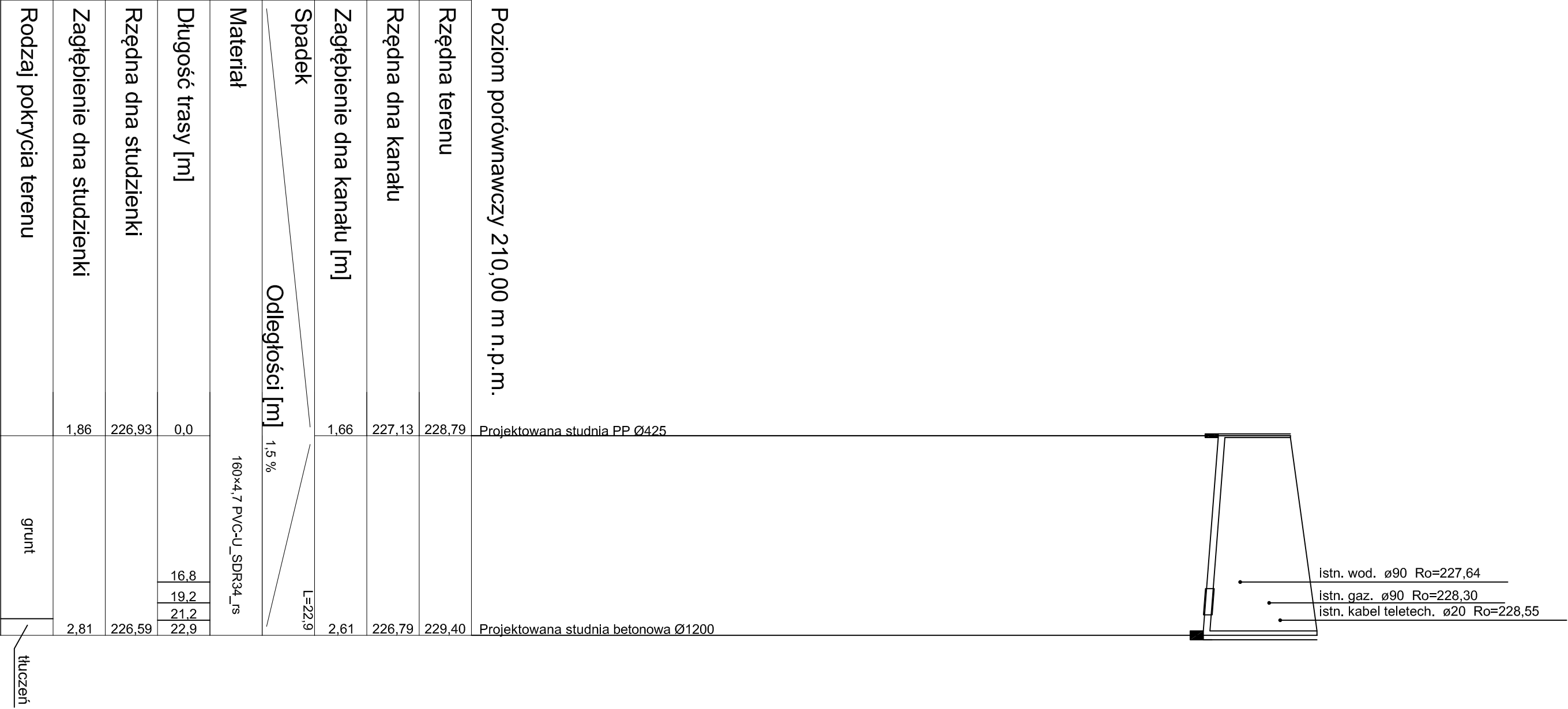
Opracował

mgr inż. Wiktor Mętyjaszczyk



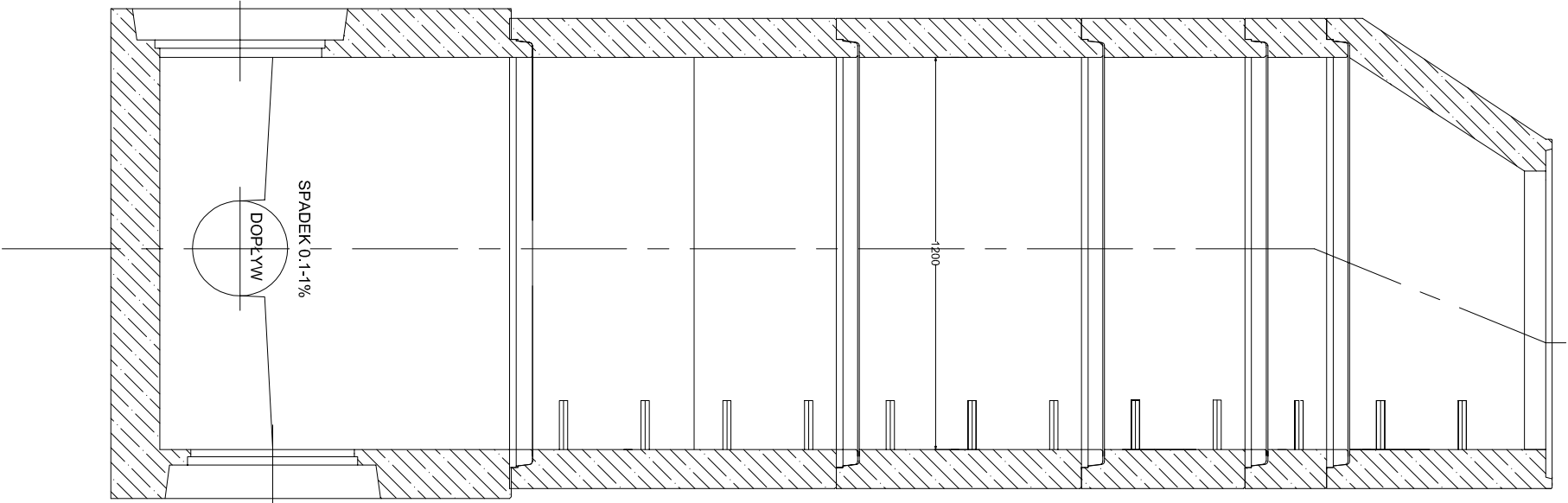
INWESTOR: Gmina Jasików	
21-002 Jasików, ul. Chłopska 3	
PROJEKTANT: EKOPROJEKT Kowal Wojciech	
21-002 Jasików, ul. Chłopska 3	
Tytuł: Projekt sanitarny	
Profil sieci kanalizacji sanitarnej w m. Jasików	
Data: 15.07.2019	
Wersja: 1.00	
Liczba arkuszy: 12	
Liczba stron: 12	
Projektant: mgr inż. Wojciech Kowal	
Lubuska 100/100/100/100	
Opis: mgr inż. Jacek Dabek	
2870/Lubuska	
Opis: mgr inż. Jacek Dabek	
Opis: mgr inż. Jacek Dabek	

[illegible]



INWESTOR: Gmina Jaszków	
Janiejszczyzna, ul. Cimieliowa 3	
21-002 Jaszków	
PROJEKTANT: EKOPROJEKT Kowal Wojciech	
21-002 Jaszków, Smugi 27j.	
Typu rysunku	
Nazwa adres obiektu	
Projektant	
Sprawdził/yci	
Opracował	
Opracował	

Profil przyłączy kanalizacji sanitarnej	
Data	15.07.2016
Skala	1:500
Wzr	II/4
Sieć kanalizacji sanitarnej w m. Dąbrowica	
mgr inż. Wojciech Kowal	
mgr inż. Zofia Dubiel	
mgr inż. Anna Olszak	
mgr inż. Witold Malyjasczyk	

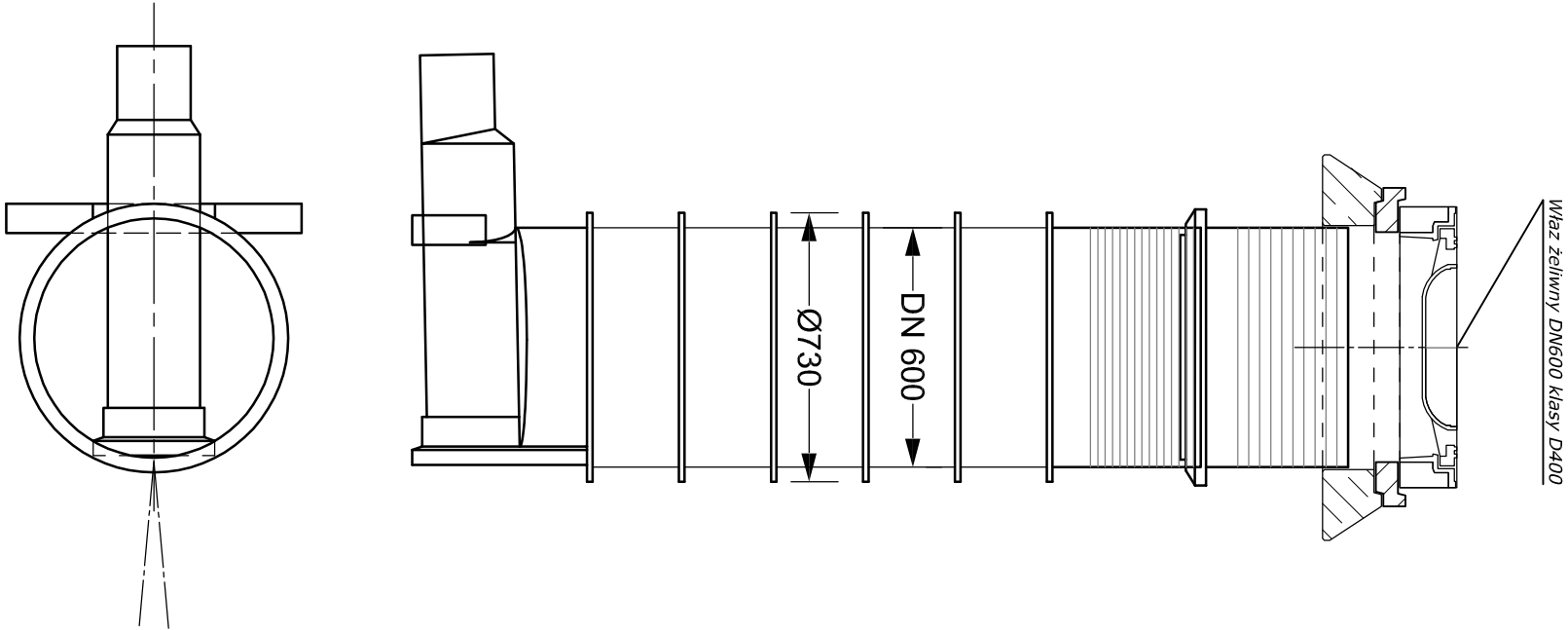


Oznaczenie	Rzędna dna studz. [m]	Wysokość studni/ zbiornika [m]	Wymiary studni/ zbiornika [m]	Rzędna dna kanału [m]	Ozn. w lotu / odg.	Kąt w lotu / odg. [°]	P / L	Śr. w lotu / odg. [mm]	Wys. kaskady [m]
S1	216,5	4,9	1,2	216,5	S1 - W1	0,0		250	
					S2 - S1	87,8	P	250	
S2	217,77	3,03	1,2	217,77	S2 - S1	0,0		250	
					S3 - S2	3,3	L	250	
S4	218,55	2,75	1,2	218,55	S4 - S3	0,0		250	
					S5 - S4	1,4	P	250	
S5	219	3	1,2	219	S5 - S4	0,0		250	
					S6 - S5	2,5	P	250	
S7	222,47	3,33	1,2	222,47	S7 - S6	0,0		250	
					S8 - S7	0,2	P	250	
S11	223,22	3,78	1,2	223,22	S11 - S10	0,0		250	
					S47 - S11	89,6	P	200	
					S12 - S11	4,7	L	250	
S15	225,4	2,3	1,2	225,4	S15 - S14	0,0		250	
					S16 - S15	4,8	L	250	
S16	225,9	3,3	1,2	225,9	S16 - S15	0,0		250	
					S16.1 - S16	0,8	L	250	
S16.1	226,24	3,26	1,2	226,24	S16.1 - S16	0,0	L	250	
					S17 - S16.1	0,0		250	
S17	226,46	2,34	1,2	225,9	S16 - S17	0,0		250	
					S17 - S16	0,8	L	250	
S17.1	228,5	2,6	1,2	228,5	S17 - S17.1	0,0	L	250	
					S17.1-gr. dz.	0,0		250	
S18	226,59	1,81	1,2	226,59	S18 - S17	0,0		200	
					S19 - S18	34,6	P	200	
S19	226,79	2,61	1,2	226,99	S20 - S19	0,0		200	
					S21 - S20	1,2	P	200	
					S35 - S20	91,8	L	160	
S21	227,22	2,18	1,2	227,22	S21 - S20	0,0		200	
					S22 - S21	1,9	L	200	
					S34 - S21	90,2	L	160	
S23	227,38	2,52	1,2	227,38	S23 - S22	0,0		200	
					S24 - S23	0,1	L	200	
					S38 - S23	89,7	L	160	
S24	227,57	3,23	1,2	227,57	S24 - S23	0,0		200	
					S25 - S24	0,7	L	200	
					S37 - S24	94,1	L	160	
S27	227,77	3,03	1,2	227,77	S27 - S26	0,0		200	
					S28 - S27	0,4	P	200	
					S33 - S27	88,7	L	160	
S28	228,01	2,09	1,2	228,01	S28 - S27	0,0		200	
					S29 - S28	4,2	P	200	
					S32 - S28	85,7	P	160	
					S31 - S28	83,0	L	160	
S46	224	3,8	1,2	227,12	S42 - S10	0		200	

INWESTOR: Gmina Jaszków
Panieńszczyzna, ul. Chmielowa 3
21-002 Jaszków

PROJEKTANT: EKOPROJEKT Kowal Wojciech
21-002 Jaszków; Smugi 27J;

Tytuł rysunku		Data	
Studnia rewizyjna DN1200		15.07.2016	
Skala		-	
Nazwa i adres obiektu		Nr rys.	
Sieć kanalizacji sanitarnej w m. Dąbrowica		III	
Projektant	mgr inż. Wojciech Kowal	LUB/0063/POOS/07	
Sprawdzający	mgr inż. Zofia Dubiel	2878/Lb/94	
Opracował	mgr inż. Anna Olszak		
Opracował	mgr inż. Wiktoria Matyjaszyk		



Oznaczenie	Rzędna dna studz. [m]	Wysokość studni / zbiornika [m]	Wymiary studni / zbiornika [m]	Rzędna dna kanału odw. [m]	Ozn. wlotu / odgat.	Kąt wlotu / odgat. [°]	P / L	Śr. wlotu / odgat. [mm]	Wys. kaskady [m]
S3	218,14	2,96	0,6	218,14	S3 - S2 S4 - S3	0,0 2,2 P		250 250	
S6	219,2	3,3	0,6	219,2	S6 - S5 S7 - S6 S62 - S6	0,0 3,7 L 96,4 P		250 250 200	
S8	222,75	2,25	0,6	222,75	S8 - S7 S9 - S8	0,0 4,9 P		250 250	
S9	222,82	1,68	0,6	222,82	S9 - S8 S10 - S9	0,0 5,6 L		250 250	
S10	223,11	3,29	0,6	223,11	S10 - S9 S11 - S10 S61 - S10	0,0 6,4 P 79,2 L		250 250 160	
S12	223,57	4,83	0,6	223,57	S12 - S11 S13 - S12	0,0 5,3 L		250 250	
S13	223,89	3,41	0,6	223,89	S13 - S12 S45 - S13 S14 - S13 S46 - S13	0,0 86,9 L 5,4 L 102,6 P		250 160 250 200	
S14	224,8	2,5	0,6	224,8	S14 - S13 S15 - S14 S44 - S14	0,0 5,6 P 71,6 L		250 250 160	
S20	226,99	2,41	0,6	226,99	S20 - S19 S21 - S20 S42 - S20	0,0 1,2 P 91,8 L		200 200 160	
S22	227,27	2,13	0,6	227,27	S22 - S21 S23 - S22 S39 - S22	0,0 2,3 P 82,6 L		200 200 160	
S25	227,63	3,17	0,6	227,63	S25 - S24 S26 - S25 S36 - S25 S35 - S25	0,0 0,5 P 86,3 P 83,6 L		200 200 160 160	
S26	227,67	3,13	0,6	227,67	S26 - S25 S27 - S26 S34 - S26	0,0 0,2 L 87,9 L		200 200 160	
S29	228,13	2,07	0,6	228,13	S29 - S28 S30 - S29	0,0 69,3 P		200 160	
S44	225,23	2,05	0,6	225,23	S44 - S14	0		160	
S48	224,88	1,87	0,6	224,88	S48 - S47 S49 - S48 S50 - S48	0,0 26,9 L 61,4 P		200 160 160	
S52	219,56	1,74	0,6	219,56	S52 - S6 S53 - S52 S56 - S52	0,0 1,2 P 78,6 P		200 200 200	
S53	219,63	3,27	0,6	219,63	S53 - S52 S54 - S53 S55 - S53	0,0 53,3 L 58,3 P		200 160 160	
S56	220,76	1,69	0,6	220,76	S56 - S52 S57 - S56	0,0 77,5 L		200 160	

INWESTOR: Gmina Jaskółów

Panieńszczyzna, ul. Chmielowa 3

21-002 Jaskółów

PROJEKTANT: EKOPROJEKT Kowal Wojciech

21-002 Jaskółów; Smugi 27J;

Tytuł rysunku

Studnia dn 600

Data25.07.2016

Nazwa i adres obiektu

Sieć kanalizacji sanitarnej w m. Dąbrowica

Nr rys. IV

Projektant

mgr inż. Wojciech Kowal

LUB/0063/POOS/07

Sprawdzający

mgr inż. Zofia Dubiel

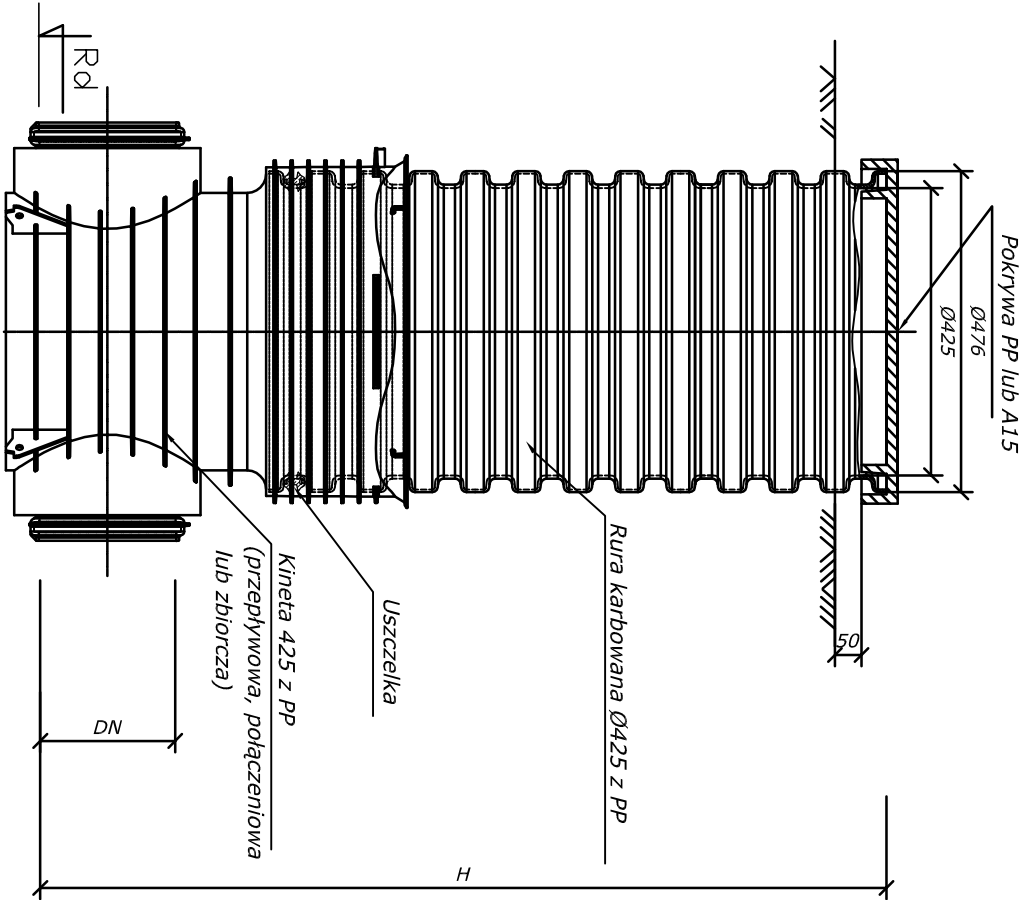
2878/Lb/94

Opracował

mgr inż. Anna Olszak

Opracował

mgr inż. Wiktoria Matyjaszyk



Oznaczenie	Rzędna dna studz. [m]	Wysokość studni / zbiornika [m]	Wymiary studni / zbiornika [m]	Rzędna dna kanatu [m]	Ozn. wlotu / odgat.	Kąt wlotu / odgat. [°]	P / L	Śr. wlotu / odgat. [mm]	Wys. kaskady [m]
S22.1	229,4	1,66	0,425	229,4	S22-S22.1	0		160	
S30	228,54	1,66	0,425	228,54	S30 - S29	0		160	
S31	228,3	3,2	0,425	228,3	S28-S31	0		160	
S32	228,16	2,73	0,425	228,16	S32 - S28	0		160	
S33	228,09	2,84	0,425	228,09	S33 - S27	0		160	
S34	227,86	2,96	0,425	227,86	S34 - S26	0		160	
S35	227,94	2,09	0,425	227,94	S35 - S25	0		160	
S36	227,81	2,19	0,425	227,81	S36 - S25	0		160	
S37	227,98	2,05	0,425	227,98	S37 - S24	0		160	
S38	227,57	2,13	0,425	227,57	S38 - S23	0		160	
S39	227,48	1,92	0,425	227,48	S39 - S22	0		160	
S40	227,46	1,94	0,425	227,46	S40 - S21	0,0		160	
				S41 - S40	50,4 L			160	0,26
S41	227,74	1,66	0,425	227,74	S41 - S40	0		160	
S42	227,12	2,28	0,425	227,12	S42 - S20	0		160	
S43	227,13	1,66	0,425	227,13	S43 - S19	0		160	
S44	225,23	2,05	0,425	225,23	S44 - S14	0		160	
S45	224,15	3,35	0,425	224,15	S45 - S13	0		160	
S49	225	2	0,425	225	S49 - S48	0		160	
S50	225,04	1,66	0,425	225,04	S50 - S48	0		160	
S51	223,49	2,68	0,425	223,49	S51 - S10	0		160	
S54	219,88	3,37	0,425	219,88	S54 - S53	0		160	
S55	219,76	1,66	0,425	219,76	S55 - S53	0		160	
S57	221,04	2,92	0,425	221,04	S57 - S56	0,0		160	
				S58 - S57	36,2 P			160	
S58	221,16	2,46	0,425	221,16	S58 - S57	0		160	

INWESTOR: Gmina Jastków

Panięszczyzna, ul. Chmielowa 3

21-002 Jastków

PROJEKTANT: EKOPROJEKT Kowal Wojciech

21-002 Jastków; Smugi 27J;

Tytuł rysunku

Studnia DN 425

Data 25.07.2016

Nazwa i adres obiektu

Sieć kanalizacji sanitarnej w m. Dąbrowica

Nr rys. V

Projektant

mgr inż. Wojciech Kowal

LUB/0063/POOS/07

Sprawdzający

mgr inż. Zofia Dubiel

2878/Lb/94

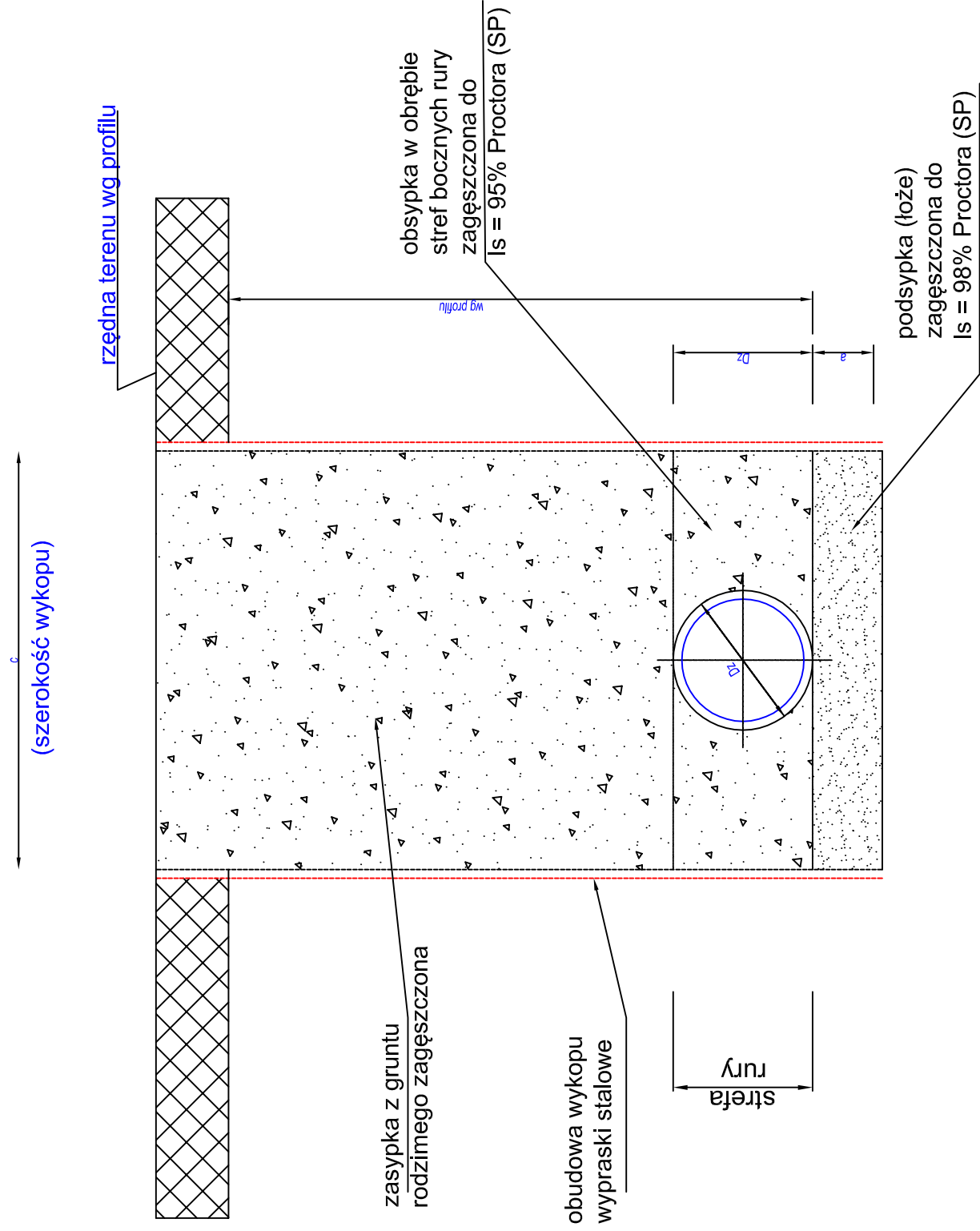
Opracował

mgr inż. Anna Olszak

Opracował

mgr inż. Wiktoria Małyjaszyk

POSADOWIENIE PRZEWODÓW, NAWIERZCHNIA: GRUNT



INWESTOR: Gmina Jastków Panieńszczyzna, ul. Chmielowa 3 21-002 Jastków	
PROJEKTANT: EKOPROJEKT Kowal Wojciech 21-002 Jastków; Smugi 27J;	
Tytuł rysunku	Schemat posadowienia przewodów nawierzchnia: grunt
Nazwa i adres obiektu	Sieć kanalizacji sanitarnej w m. Dąbrowica
	Data 15.07.2016
	Skala -
	Nr VI
Projektant	mgr inż. Wojciech Kowal
Sprawdzający	LUB/0063/P00S/07
Opracował	mgr inż. Zofia Dubiel
	mgr inż. Anna Olszak
Opracował	mgr inż. Wiktoria Matyjaszczyk