

PROJEKT ARCHITEKTONICZNO – BUDOWLANY



ST PROJEKT Jacek Staniek
Kąty 53, 29-100 Włoszczowa
NIP 6090010369, tel. 600 319 265
e-mail: stprojektbiuro@gmail.com



Zleceniodawca:
Inwestor:

Powiat Radomszczański
ul. Leszka Czarnego 22
97-500 Radomsko



Nazwa
inwestycji:

**Budowa sieci kanalizacji deszczowej oraz przebudowa
drogi powiatowej nr 3934E w msc. Krzętów w ramach
zadania pn. „Przebudowa drogi powiatowej nr 3934E
w m. Krzętów”**



Adres
inwestycji:

m. Krzętów, dz. nr. ewid. 418/2; 1036; 418/1; 1418 obręb 0008
Krzętów, gm. Wielgomłyny

Stadium: P B

TOM IV
PROJEKT ARCHITEKTONICZNO-BUDOWLANY
BRANŻY SANITARNEJ

Projektant branży sanitarnej:	mgr inż. Roman Księżnik LOD/1490/POOS/10	
Sprawdzający branży Sanitarnej:	mgr inż. Katarzyna Sztangreciak LOD/3021/PWBS/16	

Kategorie obiektów budowlanych:

XXVI - sieci, jak: elektroenergetyczne, telekomunikacyjne, gazowe, ciepłownicze, wodociągowe, kanalizacyjne oraz rurociągi przesyłowe

Spis zawartości: Projekt architektoniczno-budowlany branży sanitarnej, rysunki, oświadczenie projektanta i sprawdzającego, uprawnienia projektanta i sprawdzającego (wg spisu treści).

Kąty, luty 2026 r.

SPIS TREŚCI

1. PROJEKT ARCHITEKTONICZNO – BUDOWLANY BRANŻY SANITARNEJ.....	3
1.1 INFORMACJE OGÓLNE	3
1.2 BUDOWA SIECI KANALIZACJI DESZCZOWEJ	3
1.2.1 Budowa grawitacyjnej sieci kanalizacji deszczowej	3
1.2.2 Budowa studni kanalizacji deszczowej.....	4
1.2.3 Budowa wpustów deszczowych wraz z przykanalikami	5
1.3 PRÓBA SZCZELNOŚCI KANAŁÓW	5
1.4 ZABEZPIECZENIE ANTYKOROZYJNE	6
1.5 WYKONANIE PRAC ZIEMNYCH	6
1.6 ODWODNIENIE PASA ROBÓT ZIEMNYCH	7
1.7 ODWODNIENIE WYKOPÓW	8
1.8 WARUNKI GRUNTOWO-WODNE	8
2. CZĘŚĆ RYSUNKOWA	9
2.1. RYS. S1 PROFIL PODŁUŻNY SIECI KANALIZACJI DESZCZOWEJ.....	9
2.2. RYS. S2 SCHEMAT BUDOWY STUDNI DN1200	10
2.3. RYS.S3 SCHEMAT BUDOWY WPUSTU DESZCZOWEGO.....	11
2.4. RYS.S4 PRZEKRÓJ POPRZECZNY PRZEZ WYKOP	12
3. OŚWIADCZENIE PROJEKTANTA I SPRAWDZAJĄCEGO	13
4. IZBA, UPRAWNIENIA PROJEKTANTA I SPRAWDZAJĄCEGO.....	14

1. PROJEKT ARCHITEKTONICZNO – BUDOWLANY BRANŻY SANITARNEJ

1.1 INFORMACJE OGÓLNE

Podstawą do wykonania niniejszego opracowania są:

- Zalecenia Inwestora,
- Mapa sytuacyjno-wysokościowa w skali 1:500,
- Obowiązujące normy i przepisy,
- Ustawa z dnia 7 lipca 1994 r. – Prawo budowlane (tekst jednolity: Dz. U. 2025 r poz. 418),
- Rozporządzenie Ministra Rozwoju z dnia 11 września 2020 r. w sprawie szczegółowego zakresu i formy projektu budowlanego (tekst jednolity: Dz. U. 2022 poz. 1679).

1.2 BUDOWA SIECI KANALIZACJI DESZCZOWEJ

1.2.1 Budowa grawitacyjnej sieci kanalizacji deszczowej

Projektuje się budowę sieci kanalizacji deszczowej z rur PVC-U SDR34 SN8 typu Lite o średnicy Ø315x9,2 mm. Całkowita długość projektowanej sieci kanalizacji deszczowej wynosi 48,69 m:

Wylot W1 sieci kanalizacji deszczowej zaprojektowano do istniejącego rowu zlokalizowanego na działce ewidencyjnej nr 1418, obręb 0008 Krzętów. Umocnienie wylotu przewidziano poprzez zastosowanie płyt ażurowych typu MEBA o wymiarach 40×60×8 cm.

Wymiary urządzeń odwadniających drogę ustalono zgodnie z Rozporządzeniem Ministra Infrastruktury z dnia 24 czerwca 2022 r. w sprawie przepisów techniczno-budowlanych dotyczących dróg publicznych.

Przedmiotowa grawitacyjna sieć kanalizacji deszczowej poprowadzona zostanie pod nawierzchnią przebudowywanej drogi.

Rury należy ułożyć na głębokości 1,19 – 1,06 m p.p.t. Odcinek projektowanej sieci kanalizacji deszczowej należy układać ze spadkiem zgodnym z profilem podłużnym sieci kanalizacji deszczowej (*rys. S1 - Profil podłużny sieci kanalizacji deszczowej*). Rury należy posadowić na warstwie zagęszczonej podsypki piaskowej gr. 15 cm.

Połączenia rur należy odpowiednio uszczelnić poprzez wykorzystanie połączeń kielichowych z użyciem zintegrowanej uszczelki gumowej lub elastomerowej. Należy zadbać o łączenie z kielichem wyłącznie końcówek rur PVC poddanych sfazowaniu fabrycznie lub ręcznie, przed montażem, przy użyciu zdzieraka. Prawidłowe połączenie wymaga, aby bosi koniec rury był sfazowany pod kątem 30° do połowy grubości ścianki i pokryty środkiem poślizgowym na bazie silikonu lub mydła bezpośrednio przed wciśnięciem w kielich. Niedozwolone jest stosowanie olejów lub smarów, jako środka poślizgowego. W systemie łączenia rur kielichowych zaleca się wykonywanie połączeń w ten sposób, aby bosa końcówka rur wciskane były w kielichy zgodnie z kierunkiem przepływu ścieków.

1.2.2 Budowa studni kanalizacji deszczowej

Na projektowanej sieci kanalizacji deszczowej zakłada się budowę 2 szt. studni rewizyjnych DN1200 mm zgodnych z normą PN-EN1917.

Studnie betonowe wykonane będą z betonu o parametrach min. C-35/45 W-8 F-150 oraz łączone poprzez uszczelki gumowe lub elastomerowe. Kinyety betonowe studni wyprofilowane będą fabrycznie w formie kanału dostosowanego szerokością i głębokością do średnic włączanych do studni rur. Spoczniki powinny znajdować się na wysokości połowy średnicy rury dolotowej i mieć spadek 2 do 5% w kierunku kanału ściekowego studni. Wszystkie projektowane studnie rewizyjne wyposażone będą w żeliwne stopnie złączowe w otulinie poliamidowej koloru żółtego umieszczone, we wszystkich studniach, po tej samej stronie względem osi projektowanego kanału deszczowego. Projektowane studnie rewizyjne przykryte będą prefabrykowanymi płytami betonowymi wyposażonymi w odpowiednie odsadзки pozwalające na szczelne dopasowanie do kręgów studni poprzez uszczelkę gumową lub elastomerową. Płyty nastudziennne muszą być wyposażone w otwory włączowe średnicy 625 mm. Zwieńczenie projektowanych studni rewizyjnych stanowić będą włazy żeliwne DN600 mm klasy D400 (nośność 40 t), blokowane z pokrywą mocowaną na zawiasie. Podczas montażu studni należy przewidzieć możliwość pionowej regulacji włączów nastudziennnych w granicach od 5 do 25 cm. Do regulacji położenia włączów projektowanych studni rewizyjnych zastosować należy betonowe pierścienie wyrównujące średnicy 865/625 mm i odpowiedniej wysokości wykonane z betonu o parametrach min. C25/30 W-8 F-150, co zapewni odporność na czynniki zewnętrzne i naprężenia wynikające z obciążenia ruchem kołowym.

Studnie rewizyjne powinny być posadowione na płycie fundamentowej betonowej grub. 20 cm z betonu C16/20 oraz na warstwie zagęszczonej podsypki piaskowej gr. 20 cm i obsypane odpowiednio zagęszczoną obsypką. Przejścia rur przez ścianki studni rewizyjnych winny być wykonane przy wykorzystaniu przejść szczelnych (np. oporowa uszczelka gumowa) zamontowanych w elementach studni rewizyjnych na etapie produkcji prefabrykatów.

UWAGA!

PRZED ODDANIEM SIECI KANALIZACJI DESZCZOWEJ DO EKSPLOATACJI NALEŻY PRZEPROWADZIĆ INSPEKCJĘ KAMERĄ TV Z OBROTOWĄ GŁOWICĄ W OSI PIONOWEJ I POZIOMEJ. Z PRZEPROWADZONEJ INSPEKCJI NALEŻY WYKONAĆ DOKUMENTACJĘ Z ZAPISEM NA NOŚNIKU CD/DVD, KTÓRA POWINNA POKAZYWAĆ M.IN. POŁĄCZENIA RUR, WYKRES SPADKÓW ORAZ BIEŻĄCY POMIAR ODLEGŁOŚCI.

UWAGA!

DOPUSZCZA SIĘ REGULACJĘ POŁOŻENIA WŁAZÓW PROJEKTOWANYCH STUDNI

REWIZYJNYCH PRZY WYKORZYSTANIU PIERŚCIENI WYRÓWNUJĄCYCH WYKONANYCH Z TWORZYW SZTUCZNYCH.

1.2.3 Budowa wpustów deszczowych wraz z przykanalikami

Projektuje się budowę 2 szt. wpustów deszczowych o konstrukcji betonowej wykonane z prefabrykowanych elementów radialnych DN500 mm ze szczelnym dnem. Projektowane wpusty zwieńczone będą żeliwnymi nasadami klasy D400 (zgodnymi z PN-EN 124: 2000 oraz europejską DIN 4052) z uchylnymi kratami – rusztami mocowanymi na zawiasach.

UWAGA!

POSADOWIENIE PROJEKTOWANYCH WPUSTÓW DOSTOSOWAĆ DO PROJEKTOWANEJ NIWELETY PRZEBUDOWYWANEJ DROGI.

Przykanaliki wpustów deszczowych należy wykonać z rur PVC-U SDR34 SN8 typu Lite o średnicy Ø200x5,9 mm. Całkowita długość projektowanych przykanalików sieci kanalizacji deszczowej wynosi 22,81 m.

Rury należy łączyć kielichowo z zastosowaniem uszczelki gumowej lub elastomerowej. Przykanaliki wpustów deszczowych należy włączać do projektowanej studni rewizyjnej DN1200 mm. Przejścia rur przez ścianki studni rewizyjnych oraz wpustów winny być wykonane przy wykorzystaniu przejść szczelnych (np. oporowa uszczelka gumowa) zamontowanych w elementach studni rewizyjnych oraz wpustów na etapie produkcji prefabrykatów. Przykanaliki wpustów deszczowych należy układać ze spadkami zgodnymi z profilem podłużnym sieci kanalizacji deszczowej (rys. S2 - *Profil podłużny przykanalików deszczowych*).

UWAGA!

W PRZYPADKU PODŁĄCZENIA PRZYKANALIKA PRZY RÓŻNICY WYSOKOŚCI >500 MM, WŁĄCZENIE WYKONAĆ POPRZECZ KASKADĘ ZEWNĘTRZNĄ/ WEWNĘTRZNĄ.

1.3 PRÓBA SZCZELNOŚCI KANAŁÓW

Projektowana budowa sieci kanalizacji deszczowej powinna być poddana badaniom w zakresie szczelności na eksfiltrację ścieków do gruntu i infiltrację wód gruntowych do kanału. Próby szczelności należy przeprowadzić zgodnie z szczegółowymi wymaganiami podanymi w normie PN-EN1610.

Podstawowe wymagania podczas wykonywania próby szczelności kanałów:

- przygotować odpowiednio odcinek kanału między studzienkami,
- należy zamknąć wszystkie odgałęzienia,
- przy badaniu na eksfiltrację poziom zwierciadła wody gruntowej powinien być obniżony, o co najmniej 0,50 m w stosunku do rzędnej terenu w miejscu studzienki niższej,

- podczas badania na eksfiltrację – po ustabilizowaniu się zwierciadła wody w studzienkach – nie powinno być ubytku wody w studzience położonej wyżej, w czasie:
 - 30 min na odcinku o długości do 50,0 m,
 - 60 min na odcinku o długości ponad 50,0 m,
- podczas badania na infiltrację nie powinno być napływu wody do kanału w czasie trwania obserwacji jak przy badaniu na eksfiltrację.

UWAGA!

WYNIKI PRÓB SZCZELNOŚCI POWINNY BYĆ UJĘTE W PROTOKOŁACH PODPISANYCH PRZEZ PRZEDSTAWICIELI WYKONAWCY, NADZORU INWESTORSKIEGO I UŻYTKOWNIKA.

1.4 ZABEZPIECZENIE ANTYKOROZYJNE

Elementy betonowe studni rewizyjnych oraz wpustów deszczowych należy zabezpieczyć na powierzchniach mających kontakt z gruntem wg normy PN-61/B-06253 „Konstrukcje betonowe. Warunki wykonania ochrony w środowisku agresywnym wód gruntowych”. Zabezpieczenie to wykonać w postaci powłoki ochronnej składającej się z emulsji kationowej RG do gruntowania betonowych podłoży wilgotnych i suchych. Na warstwę podkładową nałożyć powłokę asfaltu izolacyjnego.

Wykonywanie izolacji powinno odbywać się w miejscu wykluczającym skażenie wód gruntowych środkiem izolującym. Zabrania się wykonywania izolacji na terenie budowy.

1.5 WYKONANIE PRAC ZIEMNYCH

W trakcie przebudowy mogą zostać ujawnione, inne, niewskazane na planach sytuacyjnych dodatkowe sieci uzbrojenia podziemnego, które w trakcie robót należy również odpowiednio zabezpieczyć przed uszkodzeniem i zgłosić ich obecność do właściwych służb. Przed przystąpieniem do robót w miejscach kolizji z istniejącą infrastrukturą techniczną wykonać przekopy kontrolne celem zlokalizowania miejsca i głębokości posadowienia istniejących sieci. Przekopy kontrolne należy wykonać ręcznie z zachowaniem szczególnej ostrożności, pod nadzorem przedstawicieli gestorów sieci.

W pasach drogowych prace ziemne prowadzić stosując wykopy wąskoprzestrzenne szalowane przy głębokości ponad 1,0 m. Roboty ziemne w pobliżu istniejącej infrastruktury podziemnej wykonać ręcznie pod nadzorem upoważnionego przedstawiciela gestora sieci. Pozostałe roboty ziemne wykonywać mechanicznie i ręcznie. Po wykonaniu wykopu pod sieć i przykanaliki dno wykopu należy oczyścić z kamieni, gruzu itp.

Materiał do podsypki powinien spełniać następujące wymagania:

- uziarnienie materiału 0 - 20 mm,
- materiał nie może być zmrożony,
- materiał nie może zawierać ostrych kamieni lub innego łamanego materiału.

Roboty ziemne wykonać zgodnie z normami: PN-B-10736 i PN-B-06050. Zastosować

pełne odeskowanie wykopów balami drewnianymi z rozporami trwale umocowanymi w sposób uniemożliwiający ich spadnięcie. W każdej fazie robót pracownicy powinni znajdować się w obudowanej części wykopu. Miejsca wykopów należy oznakować.

Grubość warstwy podsypki powinna wynosić 15-20 cm., Jeżeli w dnie wykopu występują kamienie o uziarnieniu powyżej 60 mm, wówczas wysokość podsypki powinna wynosić 20 cm.

Obsypka przewodu musi być prowadzona aż do uzyskania warstwy o grubości przynajmniej 30 cm powyżej rury po wymaganym zagęszczeniu. Materiał służący do wykonania wypełnienia musi spełniać te same warunki, co materiał do wykonania podłoża pod rurociągiem. Wypełnienie wykopu po obu stronach rurociągu może być wykonane gruntem z wykopu, jeśli grunt ten spełnia powyższe wymagania. Inne materiały spoiste, takie jak glina oraz materiały silnie nawodnione nie mogą być użyte ze względu na brak możliwości osiągnięcia wymaganego stopnia zagęszczenia. Obsypka rurociągu musi być tak wykonana, żeby rurociąg nie uległ uszkodzeniu, zniszczeniu lub nie został przemieszczony. Wymagane jest dokładne zagęszczenie obsypki, po obu stronach przewodu, do uzyskania stopnia zagęszczenia 0,97 w skali Proctora. Obsypkę należy zagęszczać warstwowo z zachowaniem odpowiedniej warstwy ochronnej nad rurą (zależnie od używanego sprzętu i wskazówek producenta rur).

UWAGA!

ZASYPKĘ NALEŻY WYKONAĆ GRUNTEM DOWIEZIONYM, T.J. POSPÓLKĄ STABILIZOWANĄ MECHANICZNIE. ZASYPKA MUSI BYĆ WYKONANA Z ODPOWIEDNICH MATERIAŁÓW I W TAKI SPOSÓB, BY SPEŁNIAŁA WYMAGANIA STRUKTURY NAWIERZCHNI NAD RUROCIĄGIEM, ODPOWIEDNIO DLA JEZDNI, POBOCZA ITP. MATERIAŁ UŻYTY DO ZASYPIANIA WYKOPU NIE POWINIEN MIEĆ W SWYM SKŁADZIE CZĄSTEK O UZIARNIENIU WIĘKSZYM NIŻ 30 MM. NIE MOŻNA UŻYWAĆ DUŻYCH KAMIENI I GŁAZÓW NARZUTOWYCH. ZAGĘSZCZENIE MATERIAŁU ZASYPKI NIE JEST WYMAGANE NA TERENACH ZIELONYCH.

1.6 ODWODNIENIE PASA ROBÓT ZIEMNYCH

Wykonawca powinien, o ile wymagają tego warunki terenowe, wykonać urządzenia, które zapewnią odprowadzenie wód gruntowych i opadowych poza obszar robót ziemnych tak, aby zabezpieczyć grunty przed przewilgoceniem i nawodnieniem. Wykonawca ma obowiązek takiego wykonywania wykopów i nasypów, aby powierzchniom gruntu nadawać w całym okresie trwania robót spadki, zapewniające prawidłowe odwodnienie. Jeżeli wskutek zaniedbania Wykonawcy, grunty ulegną nawodnieniu, które spowoduje ich długotrwałą nieprzydatność, Wykonawca ma obowiązek usunięcia tych gruntów i zastąpienia ich gruntami przydatnymi na własny koszt bez jakichkolwiek dodatkowych opłat ze strony Zamawiającego za te czynności, jak również za dowieziony grunt.

1.7 ODWODNIENIE WYKOPÓW

Technologia wykonania wykopu musi umożliwiać jego prawidłowe odwodnienie w całym okresie trwania robót ziemnych. Wykonanie wykopów powinno postępować w kierunku podnoszenia się niwelety. W czasie robót ziemnych należy zachować odpowiedni spadek podłużny i nadać przekrojom poprzecznym spadki, umożliwiające szybki odpływ wód z wykopu. Spadek poprzeczny nie powinien być mniejszy niż 4,0% w przypadku gruntów spoistych i nie mniejszy niż 2,0% w przypadku gruntów niespoistych.

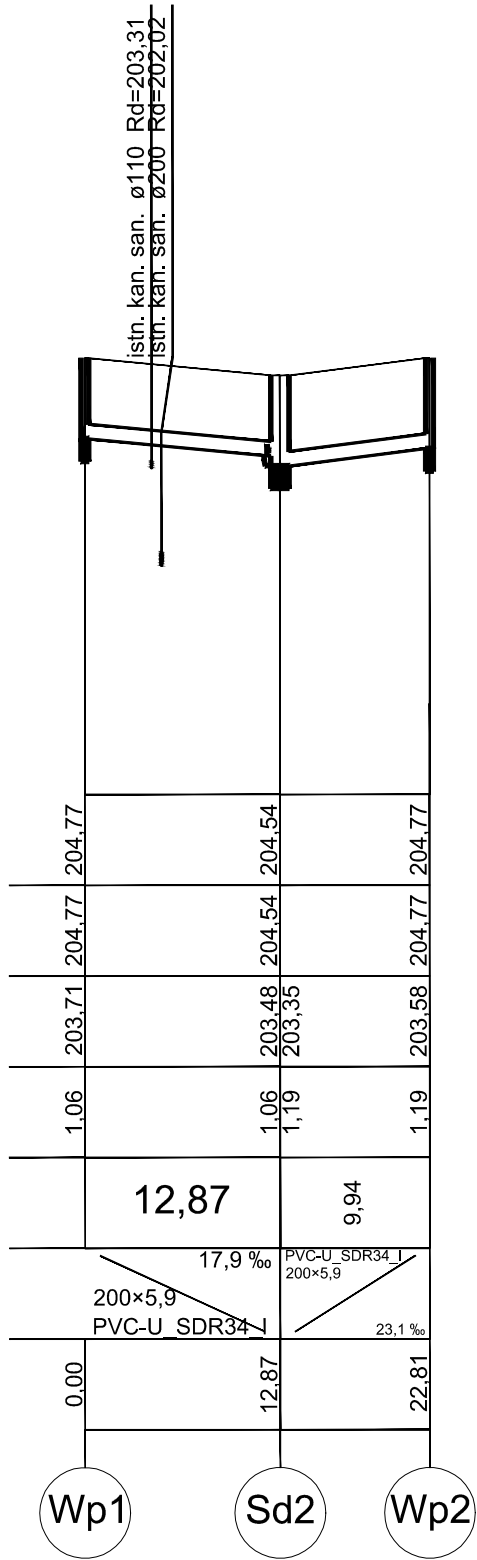
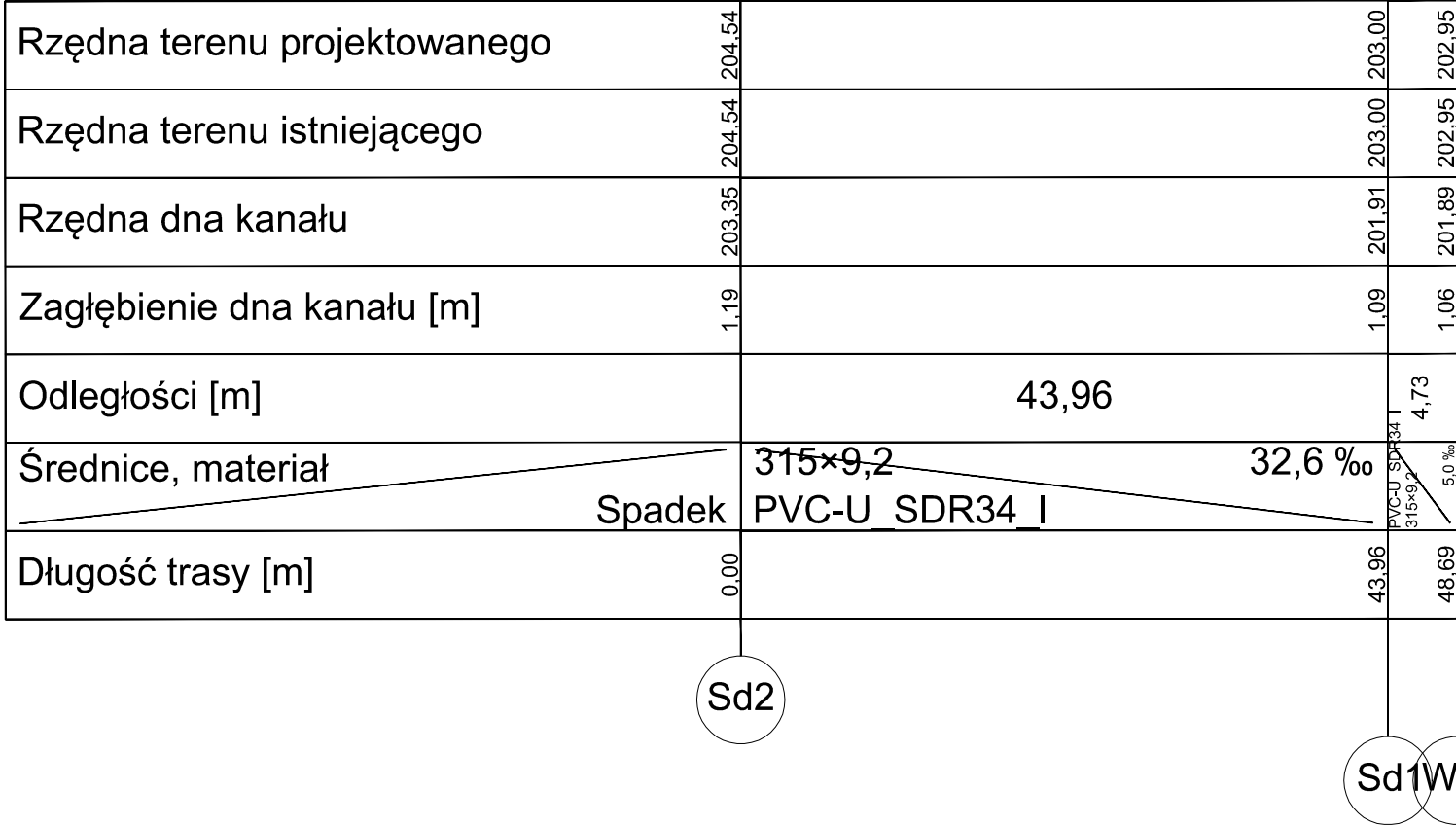
1.8 WARUNKI GRUNTOWO-WODNE


Na podstawie geotechnicznych warunków posadowienia (opinia geotechniczna, dokumentacja badań podłoża gruntowego, projekt geotechniczny) opracowanych przez firmę EKOMOR Katarzyna Lis-Morawska i parametrów obiektu budowlanego sklasyfikowano:

- warunki gruntowe: proste – w podłożu, w poziomie posadowienia i poniżej poziomu posadowienia występują warstwy gruntów jednorodnych, ciągłych, genetycznie i litologicznie. Zwierciadło wód gruntowych położone jest poniżej poziomu posadowienia,
- kategoria geotechniczna: pierwsza – nie stwierdzono występowania niekorzystnych zjawisk geologicznych,
- grupa nośności podłoża: G1 oraz G4, (ze względu na występowanie gruntów niewysadzinowych oraz bardzo wysadzinowych),
- przy prowadzeniu robót ziemnych grunty należy chronić przed zmianą stanu, konsystencji, przemarzaniem i wibracjami.

Zgodnie z Rozporządzeniem Ministra Transportu, Budownictwa i Gospodarki Morskiej z dnia 25 kwietnia 2012 w sprawie ustalania geotechnicznych warunków posadowienia obiektów budowlanych, warunki gruntowe uznaje się za proste, a przedmiotową inwestycję zalicza do pierwszej kategorii geotechnicznej.

Poziom porównawczy 199,00 m n.p.m.

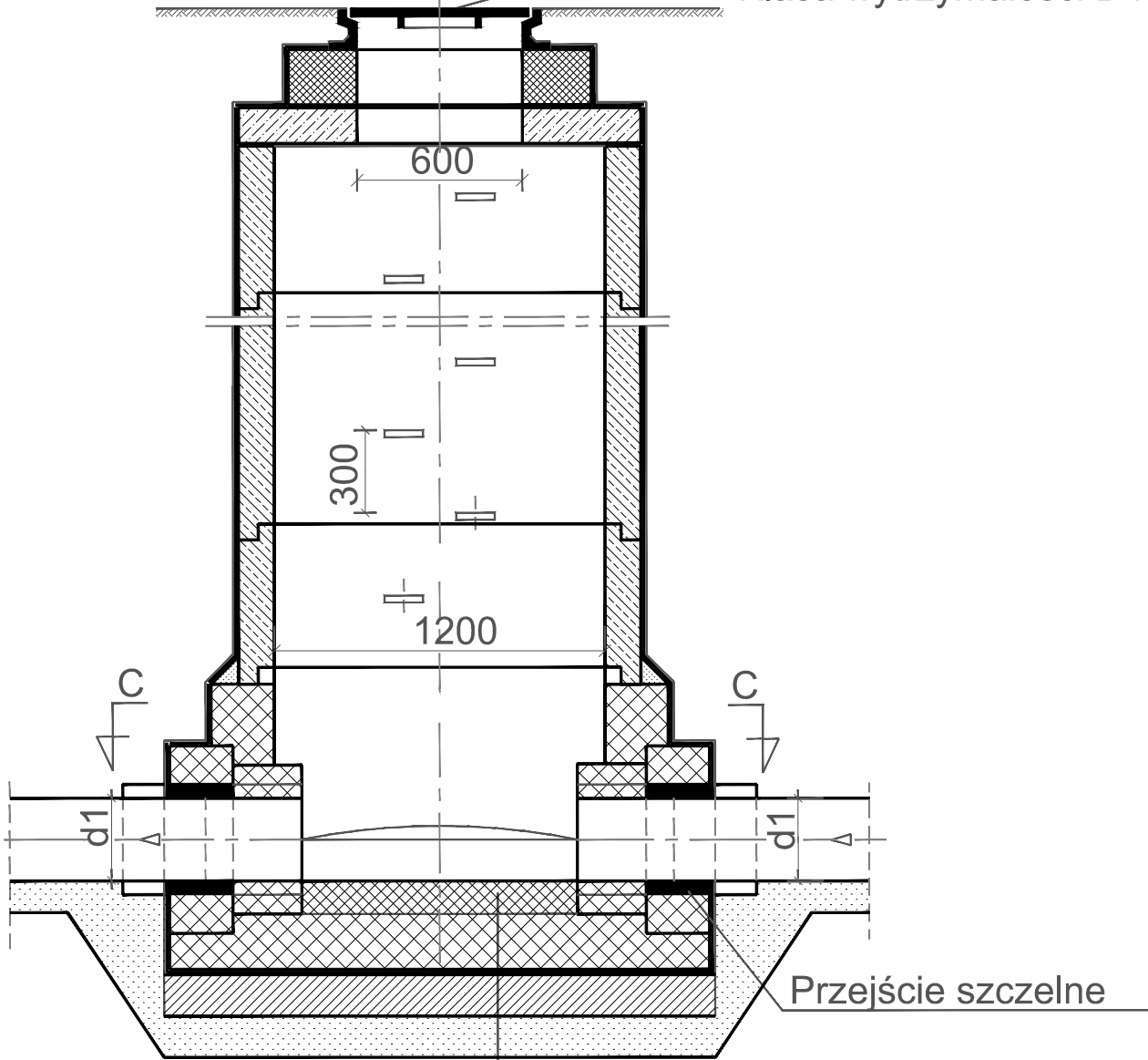


		ST PROJEKT Jacek Staniek Kąty 53, 29-100 Włoszczowa NIP 6090010369, tel. 600 319 265 e-mail: stprojektbiuro@gmail.com	
Inwestor:		Powiat Radomski ul. Leszka Czarnego 22 97-500 Radomsko	
Nazwa inwestycji:		Budowa sieci kanalizacji deszczowej oraz przebudowa drogi powiatowej nr 3934E w msc. Krzętów w ramach zadania pn. „Przebudowa drogi powiatowej nr 3934E w m. Krzętów”	
Adres inwestycji:		m. Krzętów, dz. nr. ewid. 418/2; 1036; 418/1; 1418 obręb 0008 Krzętów, gm. Wielgomłyny	
Stadium:		PB	
Branża:		SANITARNA	
Nazwa rysunku:		Numer rysunku:	Data:
Profil podłużny sieci kanalizacji deszczowej		S1	02.2026
		Skala rys.:	1:100/500
Zespół autorski:		Imię i nazwisko:	Uprawnienia
Projektant branży sanitarnej:		mgr inż. Roman Książnik	LOD/1490/POOS/10
Sprawdzający branży sanitarnej:		mgr inż. Katarzyna Sztangreciak	LOD/3021/PWBS/16

STUDNIA REWIZYJNA Ø1200

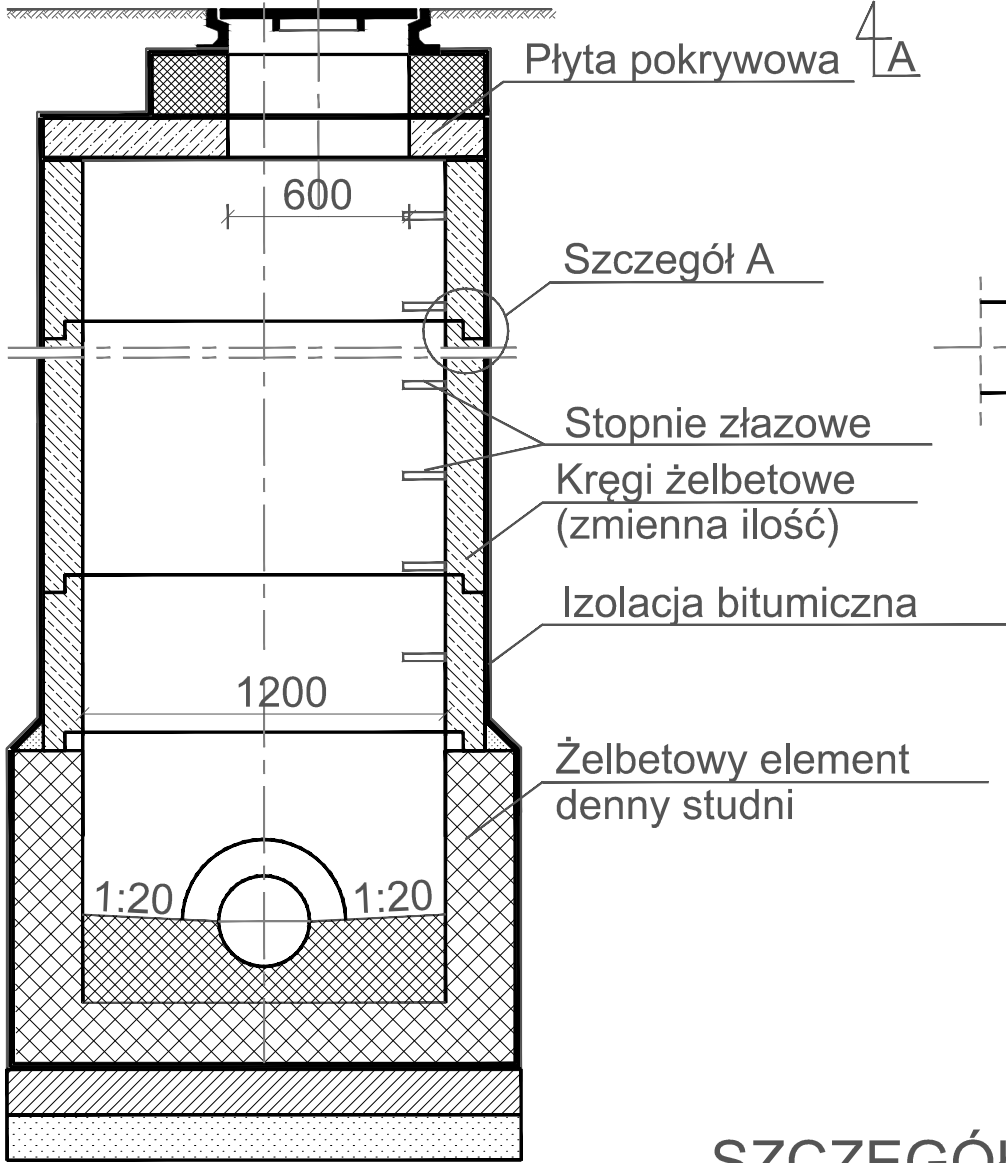
A - A

Właz kanałowy żeliwny typu ciężkiego
Klasa wytrzymałości D400

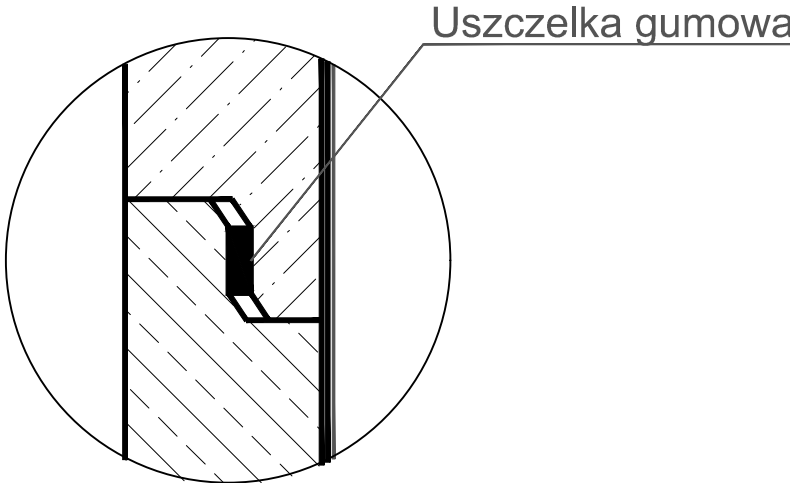


Kineta
Dolna część komory roboczej
z płytą denną
Izolacja 2 x papa + abizol
Chudy beton 15 cm
Podsypka piaskowa 15 cm

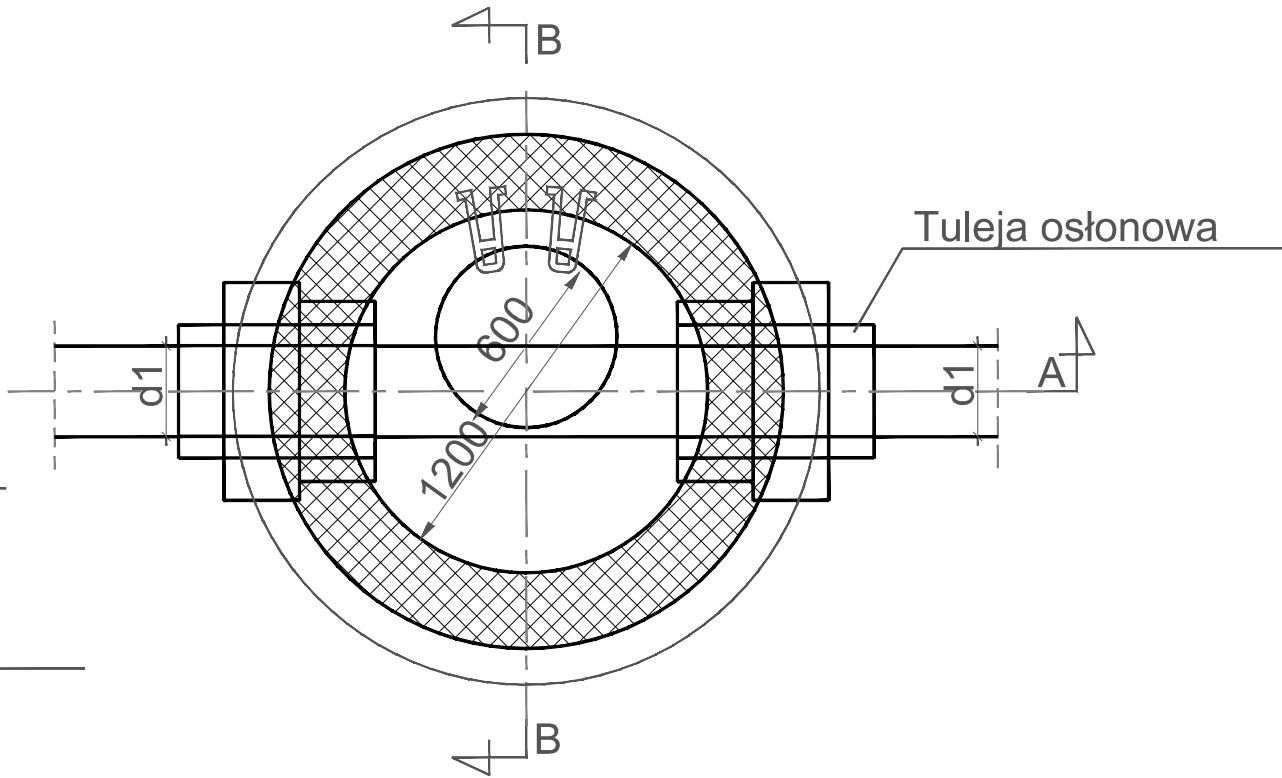
B - B






SZCZEGÓŁ A



C - C



		ST PROJEKT Jacek Staniek Kąty 53, 29-100 Włoszczowa NIP 6090010369, tel. 600 319 265 e-mail: stprojektbiuro@gmail.com			
Inwestor:		Powiat Radomszczański ul. Leszka Czarnego 22 97-500 Radomsko			
Nazwa inwestycji:		Budowa sieci kanalizacji deszczowej oraz przebudowa drogi powiatowej nr 3934E w msc. Krzętów w ramach zadania pn. „Przebudowa drogi powiatowej nr 3934E w m. Krzętów”			
Adres inwestycji:		m. Krzętów, dz. nr. ewid. 418/2; 1036; 418/1; 1418 obręb 0008 Krzętów, gm. Wielgomłyn			
Stadium: PB		Branża: SANITARNA			
Nazwa rysunku: Schemat budowy studni DN1200		Numer rysunku: S2	Data: 02.2026		
		Skala rys.: 1:25			
Zespół autorski:		Imię i nazwisko:	Uprawnienia	Podpis:	
Projektant branży sanitarnej:		mgr inż. Roman Księżnik		LOD/1490/POOS/10	
Sprawdzający branży sanitarnej:		mgr inż. Katarzyna Sztangreciak		LOD/3021/PWBS/16	

A-A

Wpuszcznik ściekowy uliczny
wg PN-EN 124:2000 i DIN 4052

Nawierzchnia drogi

B-B

Krawężnik uliczny

Zaprawa cementowa 1:4

Pierścienie betonowe B-20

Rura betonowa Ø50

Przykanalik PVC-U

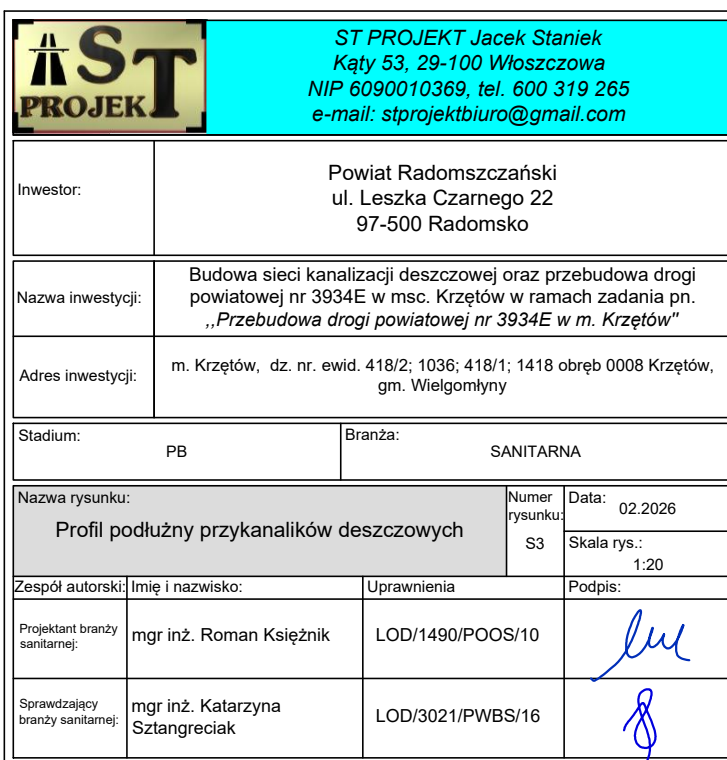
Płyta fundamentowa betonowa C16/20

Podsypanka piaskowa

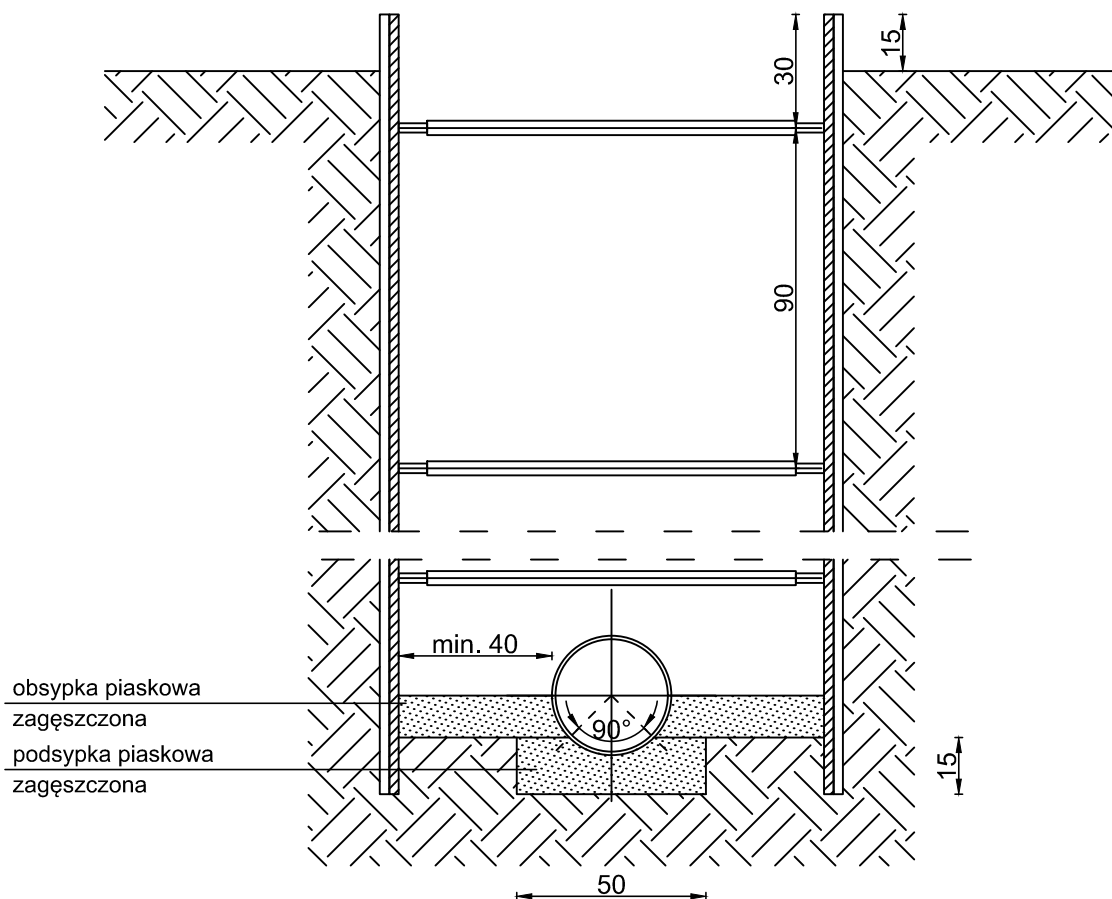
Dimensions: 65, 9.5, 25, 15, 1, 26, 15, 25, 1, 26, 45, +2, 0, 26, 15, 1, 15, 25, 25, 1, 5, 70, 8, 12, 5, min. 100, 5, 8, 12, 70.


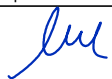

Diameters: Ø40, Ø50, Ø20.

Slopes: 9.5, ≥1%.



PRZEKRÓJ POPRZECZNY PRZEZ WYKOP



		ST PROJEKT Jacek Staniek Kąty 53, 29-100 Włoszczowa NIP 6090010369, tel. 600 319 265 e-mail: stprojektbiuro@gmail.com	
Inwestor:	Powiat Radomszczański ul. Leszka Czarneego 22 97-500 Radomsko		
Nazwa inwestycji:	Budowa sieci kanalizacji deszczowej oraz przebudowa drogi powiatowej nr 3934E w msc. Krzętów w ramach zadania pn. „Przebudowa drogi powiatowej nr 3934E w m. Krzętów”		
Adres inwestycji:	m. Krzętów, dz. nr. ewid. 418/2; 1036; 418/1; 1418 obręb 0008 Krzętów, gm. Wielgomłyny		
Stadium:	PB	Branża:	SANITARNA
Nazwa rysunku:		Numer rysunku:	Data:
Przekrój poprzeczny przez wykop		S4	02.2026
Zespół autorski:		Imię i nazwisko:	Uprawnienia
Projektant branży sanitarnej:		mgr inż. Roman Księżnik	LOD/1490/POOS/10
Sprawdzający branży sanitarnej:		mgr inż. Katarzyna Sztangreciak	LOD/3021/PWBS/16
		Podpis:	 

Kąty, luty 2026 r.

OŚWIADCZENIE PROJEKTANTA I SPRAWDZAJĄCEGO

Zgodnie z art. 34 ust. 3d i 3e Ustawy z dnia 7 lipca 1994r. „Prawo budowlane” (z późniejszymi zmianami), niżej podpisani zgodnie oświadczają, że projekt architektoniczno-budowlany:



Zleceniodawca:
Inwestor:

Powiat Radomszczański
ul. Leszka Czarnego 22
97-500 Radomsko



Nazwa
inwestycji:

**Budowa sieci kanalizacji deszczowej oraz przebudowa
drogi powiatowej nr 3934E w msc. Krzętów w ramach
zadania pn. „Przebudowa drogi powiatowej nr 3934E
w m. Krzętów”**



Adres
inwestycji:

m. Krzętów, dz. nr. ewid. 418/2; 1036; 418/1; 1418 obręb 0008
Krzętów, gm. Wielgomłyny

sporządzony został zgodnie z obowiązującymi przepisami oraz zasadami wiedzy technicznej i został wykonany w sposób kompletny z punktu widzenia celu, któremu ma służyć

Projektant branży sanitarnej:	mgr inż. Roman Księżnik LOD/1490/POOS/10	
Sprawdzający branży sanitarnej:	mgr inż. Katarzyna Sztangreciak LOD/3021/PWBS/16	