

PROJEKT WYKONAWCZY

ODWODNIENIE TERENU

INSTALACJE SANITARNE

KATEGORIA OBIEKTU BUDOWLANEGO: IX – internaty i domy studenckie.

inwestycja: Budowa budynku internatu wraz z parkingami dla samochodów osobowych oraz instalacjami zewnętrznymi

lokalizacja: Dęblin, obręb 1, powiat Ryki, woj. Lubelskie, , działki ewidencyjne nr 4080/116, 4080/102, 4080/126

inwestor: Wyższa Szkoła Oficerska Sił Powietrznych
Ul. Dywizjonu 303 nr 35, 08-521 Dęblin

jednostka projektowa: MERITUM Grupa Budowlana
Spółka z ograniczoną odpowiedzialnością, Sp. k.
Plac Wolnica 10
31 – 060 Kraków

BRANŻA	PROJEKTANCI	UPRAWNIENIA	PODPIS
INSTALACJE SANITARNE	projektant mgr inż. Paweł Śmiech	upr. nr KL-56/2002 w specjalności instalacyjnej do projektowania i kierowania robotami budowlanymi b/o	
	asystent proj. mgr inż. Ilona Śmiech		
	sprawdzający mgr inż. Iwona Zalińska	upr. nr SWK/0057/POOS/07 w specjalności instalacyjnej do projektowania b/o	

Spis treści

A.	PODSTAWA OPRACOWANIA	4
B.	TEMAT I ZAKRES OPRACOWANIA	5
1.	ODWODNIENIE TERENU	5
1.1.	Zakres opracowania	5
1.2.	Trasa i głębokość kanału głównego	5
1.3.	Studzienki kanalizacyjne.	6
1.3.1.	Studzienki na kanale grawitacyjnym	6
1.3.2.	Wpusty drogowe	7
1.3.3.	Kanalizacja ciśnieniowa	7
1.3.4.	Wykonawstwo robót.	7
1.3.5.	Roboty ziemne.	8
1.3.6.	Posadowienie rur	8
1.3.7.	Wypełnienie wykopu i zagęszczenie gruntu	9
1.3.8.	Opis procesu technologicznego podczyszczania wód deszczowych	9
1.3.9.	Obliczenie przynależnej zlewni do istniejących wylotów	10
2.	UWAGI KOŃCOWE	13
3.	OŚWIADZENIE, ZAŚWIADZCZENIA	14

	PRZYŁĄCZE KANALIZACJI DESZCZOWEJ	SKALA
S/KD1	ZAGOSPODAROWANIE TERENU – ODWODNIENIE TERENU	1:500
S/KD2	PROFIL PODŁUŻNY PRZYŁĄCZA KD – CZĘŚĆ 1	1:100/250
S/KD3	PROFIL PODŁUŻNY PRZYŁĄCZA KD – CZĘŚĆ 2	1:100/250
S/KD4	PROFIL PODŁUŻNY PRZYŁĄCZA KD – CZĘŚĆ 3	1:100/250
S/KD5	PROFIL PODŁUŻNY PRZYŁĄCZA KD – CZĘŚĆ 4	1:100/250
S/KD6	PROFIL PODŁUŻNY PRZYŁĄCZA KD – CZĘŚĆ 5	1:100/250
S/KD7	TYPOWA STUDZIENKA KANALIZACYJNA	1:25
S/KD8	SZCZEGÓŁ WPUSTU DROGOWEGO	1:25

A. PODSTAWA OPRACOWANIA

- Zlecenie inwestora.
- Podkłady architektoniczne.
- Obowiązujące w Polsce regulacje prawne, a w szczególności:
 - ustawa z dnia 27 marca 2003 r. o planowaniu i zagospodarowaniu przestrzennym (Dz. U. z 2003 r., Nr 80, poz. 717),
- ustawa z dnia 17 sierpnia 2006r. Prawo budowlane (Tekst jednolity: Dz. U. z 2006 r., Nr 156, poz. 1118).
- ustawa z dnia 27 marca 2003 r. o zmianie ustawy Prawo budowlane oraz o zmianie niektórych ustaw (Dz. U. z 2003 r., Nr 80, poz. 718),
- rozporządzenie Ministra Infrastruktury z dnia 3 lipca 2003 r. w sprawie szczegółowego zakresu i formy projektu budowlanego (Dz. U. z 2003 r., Nr 120, poz. 1133),
- rozporządzenie Ministra Infrastruktury z dnia 23 czerwca 2003 r. w sprawie informacji dotyczącej bezpieczeństwa i ochrony zdrowia oraz planu bezpieczeństwa i ochrony zdrowia (Dz. U. z 2003 r., Nr 120, poz. 1126),
- PN-B-01706/Az1 – Instalacje wodociągowe. Wymagania w projektowaniu.
- Warunki techniczne wykonania i odbioru robót budowlano - montażowych. Tom II. Instalacje sanitarne i przemysłowe. Wyd. Arkady, Warszawa 1988r,
- Dz. U. Nr 75/2002 poz. 690 Rozporządzenie Ministra Infrastruktury z dnia 12 kwietnia 2002r. w sprawie warunków technicznych, jakim powinny odpowiadać budynki i ich usytuowanie §134.2 – temperatury obliczeniowe ogrzewanych pomieszczeń.
- PN – 82/B – 02403 – Temperatury zewnętrzne.
- PN – EN – ISO 6946:1998 – Opór cieplny i współczynnik przenikania ciepła. Metoda obliczania.
- PN-EN 12831 Nowa metoda obliczania projektowanego obciążenia cieplnego
- Dz. U. Nr 75/2002 poz. 690. Załącznik do Rozporządzenia Ministra Infrastruktury z dnia 12 kwietnia 2002r. w sprawie warunków technicznych, jakim powinny odpowiadać budynki i ich usytuowanie – maksymalne wartości współczynnika przenikania dla ścian, stropów, stropodachów oraz okien i drzwi.
- Rozporządzenie Ministra Spraw Wewnętrznych i Administracji z dnia 7 czerwca 2010r. w sprawie ochrony przeciwpożarowej budynków, innych obiektów budowlanych i terenów./Dz. U. nr 109 poz. 719/
- Rozporządzenia Ministra Spraw Wewnętrznych i Administracji z dnia 24 lipca 2009 roku w sprawie przeciwpożarowego zaopatrzenia w wodę oraz dróg pożarowych (Dz.U. nr 124 poz. 1030)
- PN-B-02857:1982 - Ochrona przeciwpożarowa w budownictwie -- Przeciwpożarowe zbiorniki wodne -- Wymagania ogólne

B. TEMAT I ZAKRES OPRACOWANIA

Tematem opracowania jest projekt budowlany odwodnienia terenu dla zadania "BUDOWA BUDYNKU INTERNATU WRAZ Z PARKINGAMI DLA SAMOCHODÓW OSOBOWYCH ORAZ INSTALACJAMI ZEWNĘTRZNYMI" zlokalizowany na: Dęblin Lotnisko, obręb 0001, powiat rycki, woj. lubelskie, działki ewidencyjne nr 4080/116, 4080/102, 4080/126 teren zamknięty.

1. ODWODNIENIE TERENU

1.1. Zakres opracowania

Odwodnienie terenu objętego niniejszym opracowaniem projektuje się do istniejących wylotów rzeki Irenka zlokalizowanych w pobliżu planowanej inwestycji.

Zakres projektu budowlanego przedstawia się następująco:

Kanały grawitacyjne (wykonane z rur PCV litych klasy SN8 SDR34)

- Kanał deszczowy Ø 160x4,7 L= 244,00 m
- Kanał deszczowy Ø 200x5,9 L= 149,00 m
- Kanał deszczowy Ø 250x7,3 L= 15,0 m
- Kanał deszczowy Ø 315x7,7 L= 8,5 m
- Kanał deszczowy Ø 355x10,4 L= 21,5 m

Razem L= 376,9 m

Kanały ciśnieniowe z rur PE 80 SDR 17

- Kanał deszczowy Ø 90x5,1 L= 16,00 m

- **Razem L= 16,0 m**

- **Ogółem L= 392,9 m**

Zaprojektowano sieć kanalizacji deszczowej w skład, której wchodzi:

- kanały grawitacyjne

Do budowy kanałów grawitacyjnych należy stosować rury kanalizacyjne PCV lite o sztywności obwodowej SN8 SDR34.

Na trasach kanałów stosowane będą studzienki służące do:

- zmian kierunków,
- włączy przykanalików,
- rewizji i czyszczenia.

1.2. Trasa i głębokość kanału głównego

Kanalizacja deszczowa na odwadnianym terenie została zlokalizowana głównie w pasie drogowym dróg wewnętrznych z godnie z zagospodarowaniem terenu.

Wysokościowo kanał deszczowy zaprojektowano zgodnie z ukształtowaniem terenu przyjmując minimalne przekrycie kanału do wierzchu przewodu $H=0,6$ m. Maksymalne przekrycie kanału deszczowego kształtuje się na poziomie 1,40 m. Usytuowanie wysokościowe pokazano na profilach.

1.3. Studzienki kanalizacyjne.

1.3.1. Studzienki na kanale grawitacyjnym

Studzienki kanalizacyjne służą do:

- zmiany kierunków kanałów,
- rewizji i płukania kanałów,
- połączenia z kanałami bocznymi (dopływami) i przykanalikami.
- odpowietrzenia i rewizji kanałów tłocznych

Włączenie do sieci kanalizacji deszczowej należy do istniejących wpustów drogowych, studzienek kanalizacyjnych, lub zabudować dodatkowe studnie kanalizacyjne.

Bezpośrednio na wyjściu przyłącza z budynku projektuje się betonowe studzienki rewizyjne o średnicy wewnętrznej dn 1200.

W celu zmiany kierunku przyłącza, rewizji i płukania należy zastosować studzienki kanalizacyjne o średnicy 1200 mm. Studzienkę posadzić na warstwie zagęszczonego piasku i wylewce betonowej z betonu klasy B-15.

Studzienkę kanalizacyjną włączającą z betonowych elementów prefabrykowanych projektuje się z wodoszczelnego betonu wibrowanego klasy nie niższej niż B-45, z komorą roboczą w kształcie koła w przekroju poprzecznym, o średnicy wewnętrznej 1200. Spód studzienki wykonany jako monolityczny prefabrykat wraz z żelbetową płytą denną. Należy wybrać takiego producenta dennic, który w trakcie produkcji wykona otwory pod kanał oraz zabetonuje przegubowy element do osadzania w ścianie studni, umożliwiając szczelne podłączenie rury kanalizacyjnej ze studnią.

Ściany komór roboczych powinny być wewnątrz gładkie i nieotynkowane. Złącza prefabrykatów użytych do budowy powinny być zaspoinowane i zatarte zaprawą cementową. Ściany murowane wewnątrz muszą mieć wygładzone spoiny poziome i pionowe. Zewnętrzna powierzchnia ścian murowanych winna być zarapowana, złącza prefabrykatów – zaspoinowane.

Użycie do produkcji prefabrykatów betonowych studzienek z wibrowanego betonu wodoszczelnego o klasie nie niższej niż B 45 oraz wykorzystanie gotowego spodu studni gwarantuje, że cała studzienka jest łatwa w montażu oraz szczelna. Stopnie złączowe w studniach należy wykonać z prętów stalowych o średnicy 30 mm zamontowane w trakcie produkcji z zabezpieczeniem antykorozyjnym dwukrotnym naniesieniem farby chlorokauczukowej, alternatywnie można zastosować w studzienkach stopnie w otulinie tworzywowej, co znacznie zwiększa bezpieczeństwo użytkowania i konserwacji obiektu. Konstrukcja stopnia wykonana jest z pełnego pręta stalowego powleczonego metodą wtrysku tworzywem. Producent studzienek powinien spełniać wymogi normy DIN 4034 cz. 1.

W gruntach nawodnionych powierzchnie zewnętrzne studzienek zaizolować trzema warstwami ekologicznej masy uszczelniającej, do wysokości 50 cm ponad poziom zwierciadła wody, a powyżej 2 warstwami.

Jako zwieńczenia studni zastosować typowe, żeliwne z wypełnieniem betonowym włazy kanałowe, których posadowienie do rzędnej terenu regulować poprzez komin wykonany z pierścieni dystansowych betonowych o wysokościach 6, 8 i 10 cm.

Włazy kanałowe zlokalizowane w pasach drogowych projektuje się w klasie wytrzymałości D 40 bez wentylacji na korpusie 140 mm.

1.3.2. Wpusty drogowe

Wpusty drogowe projektuje się z kręgów betonowych o średnicy nominalnej DN 500 zakończonych prefabrykowaną dennicą z dnem szczelnym. Ostatni element stanowić będzie osadnik o głębokości minimum 0,5 m.

Wpusty należy wykonać z betonowych elementów prefabrykowanych z wodoszczelnego betonu wibrowanego klasy nie niższej niż B-45, z komorą roboczą w kształcie koła w przekroju poprzecznym, o średnicach wewnętrznych 500 mm. Spód studzienek wykonany jako monolityczny prefabrykat wraz z żelbetową płytą denną. Należy wybrać takiego producenta dennic, który w trakcie produkcji wykona otwory pod kanał.

Użycie do produkcji prefabrykatów betonowych studzienek z wibrowanego betonu wodoszczelnego o klasie nie niższej niż B 45 oraz wykorzystanie gotowego spodu studni gwarantuje, że cała studzienka jest łatwa w montażu oraz szczelna.

Jako zwieńczenia studni zastosować ruszty wpustu drogowego uchylnego klasy D400, których posadowienie do rzędnej terenu regulować poprzez komin wykonany z pierścieni dystansowych betonowych o wysokościach 6, 8 i 10 cm.

Włazy kanałowe zlokalizowane w pasach drogowych projektuje się w klasie wytrzymałości D 400.

1.3.3. Kanalizacja ciśnieniowa

Kanalizację ciśnieniową projektuje się w celu odwodnienia zjazdu do poziomu piwnicy. W studziencie systemowej odwodnieni liniowego zamontować pompę pływakową o wydajności 10 m³/h i wysokości podnoszenia 4,0 mH₂O. Lokalizację pompy pokazano w części graficznej niniejszego opracowania.

1.3.4. Wykonawstwo robót.

Przed przystąpieniem do robót należy powiadomić o tym zamiarze wszystkich użytkowników istniejącego uzbrojenia, właścicieli działek oraz administratora dróg. Wytyczenie trasy przewodu należy zlecić uprawnionej jednostce geodezyjnej.

Sprzętem ręcznym wykonać wykopy kontrolne celem dokładnego zlokalizowania istniejącego uzbrojenia podziemnego. W przypadku stwierdzenia odstępstwa w rzędnych posadowienia uzbrojenia istniejącego należy natychmiast powiadomić o tym fakcie projektanta, który w ramach zleconego nadzoru autorskiego podejmie decyzję o możliwości rozpoczęcia prac.

Wszystkie włączenia przykanalików tj. trójniki redukcyjne, podłączenia do studni rewizyjnych wykonać w zakresie kanału głównego. W razie nie jednoczesnego wykonywania kanału głównego wraz z przykanalikami miejsca włączyń należy zakorkować w celu uniemożliwienia zabrudzenia kanału głównego.

1.3.5. Roboty ziemne.

Roboty ziemne wykonane będą w 30% jako roboty ręczne, natomiast pozostałe 70% sprzętem mechanicznym.

Na odcinkach lokalizacji w terenach poza drogą należy zdjąć warstwę humusu i odłożyć poza terenem robót celem ponownego zagospodarowania po zasypce wykopu.

Na całej długości projektowanych przewodów, przewidziano wykonanie wykopów ciągłych wąsko przestrzennych o ścianach pionowych odeskowanych i rozpartych. Rozstaw rozpór w planie i wysokości należy tak zaplanować, aby istniała możliwość wsuwania pomiędzy rozporami rur na dno wykopu.

Wykopy zabezpieczyć przed napływem wód powierzchniowych oraz barierami i taśmą ostrzegawczą przed dostaniem się na teren budowy osób niepowołanych. Na czas wykonywania robót na wjazdach do posesji przewiduje się mostki przejazdowe w ilości 3 szt., które będą przenoszone na nowe miejsca w miarę postępu robót.

Roboty ziemne związane z układaniem i montażem przewodów z tworzyw sztucznych należy wykonywać zgodnie z ustaleniami normy branżowej BN-83/8836-02 „Przewody podziemne. Roboty ziemne. Wymagania i badania przy odbiorze”, a w szczególności zgodnie z pkt. 2.2.5 tej normy „Szczególne warunki bezpieczeństwa pracy”. Przy wykonywaniu robót ziemnych i montażowych należy stosować się również do instrukcji podanych przez wybranego producenta rur.

Całość robót ziemnych, a zwłaszcza istniejącego pod i nadziemnego uzbrojenia wykonać z zachowaniem maksymalnej ostrożności oraz wszelkich obowiązujących przepisów branżowych i BHP. W przypadkach robót na skrzyżowaniach i wzdłuż linii energetycznych wykonywać po wyłączeniu energii. Zakres i terminy wyłączeń energii wykonawca robót winien uzgodnić z Zakładem Energetycznym.

1.3.6. Posadowienie rur.

Posadowienie rur zależy od kategorii gruntu rodzimego w miejscu posadowienia i warunków gruntowo wodnych:

- na warstwie filtracyjnej grubości 20 cm (mieszanka piaski i żwiru) - na odcinkach odwadnianych
- na gruncie rodzimym - w przypadku występowania w podłożu gruntu piaszczystego
- na pozostałej długości na 20 cm podsypce piaskowej.

Należy przestrzegać rzędnych posadowienia przewodu i w taki sposób przygotować wykop, aby nie został przegłębiony. Z dna wykopu należy usunąć

kamienie i grudy, dno wyrównać a następnie przystąpić do wykonywania podłoża, zgodnie z dokumentacją techniczną producenta rur. Podłoże należy uformować na kąt 90°. Podłoże wraz z warstwą wyrównawczą należy profilować w miarę układania kolejnych odcinków. Przewód po ułożeniu powinien ściśle przylegać do podłoża na całej swej długości, na co najmniej $\frac{1}{4}$ swego obwodu.

Niedopuszczalne jest podkładanie pod rury kawałków drewna, kamieni w celu uzyskania odpowiedniego spadku lub wyrównywania kierunku ułożenia przewodu.

1.3.7. Wypełnienie wykopu i zagęszczenie gruntu

Do wykonywania warstw wypełniających należy przystąpić natychmiast po dokonaniu i zatwierdzeniu częściowego odbioru robót w zakresie zakończonego posadowienia kanału. Wypełnienie wykopu należy wykonywać w dwóch etapach

I etap: obsypka - wypełnienie wykopu w strefie ochronnej rury,

II etap: zasyпка - wypełnienie wykopu nad strefą ochronną rury

Obsypkę wykonać z gruntu mineralnego, sypkiego (piasku lub pospółki), którego wielkość - ziaren nie przekracza 10% nominalnej średnicy rury i nie jest większa od 60 mm. Obsypkę wykonać warstwami, równolegle po obu bokach rur, każdą warstwę zagęszczając. Należy pamiętać o podbiciu gruntu w tzw. pachach rurociągu. Podbijanie należy wykonać przy użyciu ubijaków drewnianych. Stosowanie ubijaków metalowych dopuszczalne jest w odległości co najmniej 10 cm od rurociągu. Pierwsze warstwy aż do osi rury powinny być zagęszczone bardzo ostrożnie, by uniknąć uniesienia się rury.

Grubość warstwy nie powinna przekraczać $\frac{1}{3}$ średnicy rury i nie powinna być większa niż 10-15 cm. Po wykonaniu obsypki do $\frac{1}{2}$ wysokości rury, wszelkie ubijanie warstw powinno być wykonywane w kierunku od ścian wykopu do rurociągu. Mechaniczne zagęszczanie nad rurą można rozpocząć dopiero, gdy nad jej wierzchołkiem została wykonana warstwa ochronna. Zaleca się stosowanie sprzętu mechanicznego do zagęszczania, jednocześnie po obu stronach przewodu, przy czym grubość warstwy przy zagęszczaniu mechanicznym nie powinna być większa niż 20 cm.

1.3.8. Opis procesu technologicznego podczyszczania wód deszczowych

Odwodnienie terenu zaprojektowano jako powierzchniowe w postaci obniżenia w nawierzchni z kostki brukowej z typowymi wpustami drogowymi z osadnikiem z odprowadzeniem wód deszczowych do rzeki Irenki istniejącymi wylotami bez ingerencji w skarpy rzeki poza jednym wylotem, oznaczonym symbolem D34, który należy obniżyć zgodnie z projektowanymi rzędnymi i uzyskanym pozwoleniem wodnoprawnym, które stanowi oddzielne opracowanie.

1.3.9. Obliczenie przynależnej zlewni do istniejących wylotów

WYLOT KM 1+063

Zlewnia 1 - odwodnienie miejsc parkingowych

Rodzaj powierzchni	Powierzchnia terenu Ha	Współczynniki Spływu	Powierzchnia obliczeniowa Ha
miejsca postojowe - kostka brukowa	0,1530	0,90	0,1377
dachy budynków	<u>0,1685</u>	<u>0,90</u>	<u>0,1517</u>
		Suma:	0,2894

Dla obliczenia studni chłonnych przyjęto miarodajne natężenie deszczu opady deszczowe o prawdopodobieństwie 20% ("5 letnia ulewa") $I = 130 \text{ dm}^3/(\text{s} \cdot \text{ha})$

$$I = 130 \text{ dm}^3/(\text{s} \cdot \text{ha})$$

$$q_d = 0,2894 \text{ ha} \times 130 \text{ dm}^3/(\text{s} \cdot \text{ha}) = 37,62 \text{ dm}^3/\text{s}$$

Odływ z terenu wynosi:

$$q_d = 37,62 \text{ dm}^3/\text{s}$$

W tym z dojazdu i miejsc postojowych:

$$q_d = 0,1377 \text{ ha} \times 130 \text{ dm}^3/(\text{s} \cdot \text{ha}) = 17,90 \text{ dm}^3/\text{s}$$

Odływ z kanalizacji „brudnej”

$$q_d = 17,90 \text{ dm}^3/\text{s}$$

Odływ krytyczny:

$$q_d = 0,1377 \text{ ha} \times 15 \text{ dm}^3/(\text{s} \cdot \text{ha}) = 2,06 \text{ dm}^3/\text{s}$$

Podczyszczanie wód deszczowych odprowadzanych do rzeki

Na podstawie powyższych parametrów dobrano lamelowy separator ropopochodnych typ 3/30 oraz osadnik dn 1200 o pojemności nominalnej $1,5 \text{ m}^3$.

Przykładowe parametry separatora lamelowego

- przepływ maksymalny – 30 l/s
- przepływ krytyczny – 3 l/s
- pojemność magazynowa oleju – 260 l
- pojemność części osadowej – 180 l
- wymagana pojemność osadnika przed separatorem – $1,5 \text{ m}^3$
- średnica wewnętrzna – 1200 mm

WYLOT KM 1+024

Zlewnia 2 - odwodnienie miejsc parkingowych

Rodzaj powierzchni	Powierzchnia terenu Ha	Współczynniki Spływu	Powierzchnia obliczeniowa Ha
Drogi dojazdowe	0,1400	0,90	0,1260
		Suma:	0,1260

Dla obliczenia studni chłonnych przyjęto miarodajne natężenie deszczu opady deszczowe o prawdopodobieństwie 20% ("5 letnia ulewa") $I = 130 \text{ dm}^3/(\text{s} \cdot \text{ha})$

$$I = 130 \text{ dm}^3/(\text{s} \cdot \text{ha})$$

$$q_d = 0,1260 \text{ ha} \times 130 \text{ dm}^3/(\text{s} \cdot \text{ha}) = 16,38 \text{ dm}^3/\text{s}$$

Odływ z terenu wynosi:

$$q_d = 16,38 \text{ dm}^3/\text{s}$$

W tym z dojazdu i miejsc postojowych:

$$q_d = 0,1260 \text{ ha} \times 130 \text{ dm}^3/(\text{s} \cdot \text{ha}) = 16,38 \text{ dm}^3/\text{s}$$

Odływ z kanalizacji „brudnej”

$$q_d = 16,38 \text{ dm}^3/\text{s}$$

Odływ krytyczny:

$$q_d = 0,1260 \text{ ha} \times 15 \text{ dm}^3/(\text{s} \cdot \text{ha}) = 1,89 \text{ dm}^3/\text{s}$$

Podczyszczanie wód deszczowych odprowadzanych do rzeki

Na podstawie powyższych parametrów dobrano lamelowy separator ropopochodnych typ 3/30 oraz osadnik dn 1200 o pojemności nominalnej $1,5 \text{ m}^3$.

Przykładowe parametry separatora lamelowego

- przepływ maksymalny – 30 l/s
- przepływ krytyczny – 3 l/s
- pojemność magazynowa oleju – 260 l
- pojemność części osadowej – 180 l
- wymagana pojemność osadnika przed separatorem – $1,5 \text{ m}^3$
- średnica wewnętrzna – 1200 mm

”

WYLOT W KM 0+970

Zlewnia 3.1 - odwodnienie miejsc parkingowych

Rodzaj powierzchni	Powierzchnia terenu Ha	Współczynniki Spływu	Powierzchnia obliczeniowa Ha
Drogi dojazdowe, miejsc postojowe	0,1500	0,90	0,1350
		Suma:	0,1350

Dla obliczenia studni chłonnych przyjęto miarodajne natężenie deszczu opady deszczowe o prawdopodobieństwie 20% ("5 letnia ulewa") $I = 130 \text{ dm}^3/(\text{s} \cdot \text{ha})$

$$I = 130 \text{ dm}^3/(\text{s} \cdot \text{ha})$$

$$q_d = 0,1350 \text{ ha} \times 130 \text{ dm}^3/(\text{s} \cdot \text{ha}) = 17,55 \text{ dm}^3/\text{s}$$

Odływ z terenu wynosi:

$$q_d = 17,55 \text{ dm}^3/\text{s}$$

W tym z dojazdu i miejsc postojowych:

$$q_d = 0,1350 \text{ ha} \times 130 \text{ dm}^3/(\text{s} \cdot \text{ha}) = 17,55 \text{ dm}^3/\text{s}$$

Odływ z kanalizacji „brudnej”

$$q_d = 17,55 \text{ dm}^3/\text{s}$$

Odływ krytyczny:

$$q_d = 0,1350 \text{ ha} \times 15 \text{ dm}^3/(\text{s} \cdot \text{ha}) = 2,03 \text{ dm}^3/\text{s}$$

Podczyszczanie wód deszczowych odprowadzanych do rzeki

Na podstawie powyższych parametrów dobrano lamelowy separator ropopochodnych typ 3/30 oraz osadnik dn 1200 o pojemności nominalnej 1,5 m³.

Przykładowe parametry separatora lamelowego

- przepływ maksymalny – 30 l/s
- przepływ krytyczny – 3 l/s
- pojemność magazynowa oleju – 260 l
- pojemność części osadowej – 180 l
- wymagana pojemność osadnika przed separatorem – 1,5 m³
- średnica wewnętrzna – 1200 mm

Zlewnia 3.2 - odwodnienie miejsc parkingowych

Rodzaj powierzchni	Powierzchnia terenu Ha	Współczynniki Spływu	Powierzchnia obliczeniowa Ha
Drogi dojazdowe, miejsc parkingowe	0,1500	0,90	0,1350
		Suma:	0,1350

Dla obliczenia studni chłonnych przyjęto miarodajne natężenie deszczu opady deszczowe o prawdopodobieństwie 20% ("5 letnia ulewa") $I = 130 \text{ dm}^3/(\text{s} \cdot \text{ha})$

$$I = 130 \text{ dm}^3/(\text{s} \cdot \text{ha})$$

$$q_d = 0,1350 \text{ ha} \times 130 \text{ dm}^3/(\text{s} \cdot \text{ha}) = 17,55 \text{ dm}^3/\text{s}$$

Odływ z terenu wynosi:

$$q_d = 17,55 \text{ dm}^3/\text{s}$$

W tym z dojazdu i miejsc postojowych:

$$q_d = 0,1350 \text{ ha} \times 130 \text{ dm}^3/(\text{s} \cdot \text{ha}) = 17,55 \text{ dm}^3/\text{s}$$

Odływ z kanalizacji „brudnej”

$$q_d = 17,55 \text{ dm}^3/\text{s}$$

Odływ krytyczny:

$$q_d = 0,1350 \text{ ha} \times 15 \text{ dm}^3/(\text{s} \cdot \text{ha}) = 2,03 \text{ dm}^3/\text{s}$$

Podczyszczanie wód deszczowych odprowadzanych do rzeki

Na podstawie powyższych parametrów dobrano lamelowy separator ropopochodnych typ 3/30 oraz osadnik dn 1200 o pojemności nominalnej 1,5 m³.

Przykładowe parametry separatora lamelowego

- przepływ maksymalny – 30 l/s
- przepływ krytyczny – 3 l/s
- pojemność magazynowa oleju – 260 l
- pojemność części osadowej – 180 l
- wymagana pojemność osadnika przed separatorem – 1,5 m³
- średnica wewnętrzna – 1200 mm

2. UWAGI KOŃCOWE

- * Wytyczenie osi projektowanych przewodów należy zlecić jednostce wykonawstwa geodezyjnego. Przed przystąpieniem do robót ziemnych powiadomić przedstawicieli instytucji, które są właścicielami poszczególnych elementów uzbrojenia podziemnego celem nadzorowania przez te instytucje prac wykonywanych w sąsiedztwie istniejącego uzbrojenia.
- * Całość robót należy wykonać zgodnie z Warunkami technicznymi wykonania i odbioru robót budowlano-montażowych oraz Instrukcją projektowania, wykonania, odbioru oraz eksploatacji instalacji rurociągowych z nieplastyfikowanego polichlorku winylu i polietylenu jak również instrukcją wykonania i odbioru rurociągów podaną przez, wybranego przez Inwestora, producenta rur i obowiązującymi przepisami branżowymi i BHP.
- * Przed rozpoczęciem robót wykonawca winien zapoznać się z treścią uzgodnień i uwzględnić wszystkie uwagi w nich zawarte. Odbioru dokonać zgodnie z obowiązującą normą PN-92/B-10735.
- * Po zrealizowaniu przewodu (a przed jego zasypaniem) zlecić uprawnionej jednostce geodezyjnej wykonanie inwentaryzacji. Wszystkie wyniki w trakcie wykonawstwa wątpliwości należy wyjaśnić z autorem w ramach zleconego nadzoru autorskiego.
- * Technologia wykonania robót przez wybranego w drodze przetargu Wykonawcę winna być zgodna z wytycznymi zawartymi w niniejszym projekcie oraz zgodna ze szczegółowym projektem organizacji robót opracowanym przez Kierownika budowy, uwzględniającym jego możliwości techniczno-organizacyjne.
- * Projekt organizacji robót powinien spełniać wymagania stawiane przez wszystkie branżowe normy, zarządzenia i przepisy BHP.
- * Z uwagi na skomplikowany i trudny charakter projektowanej inwestycji Inwestor winien wybrać na wykonawcę specjalistyczne przedsiębiorstwo dysponujące doświadczoną kadrą inżynieryjno-techniczną z odpowiednimi uprawnieniami oraz odpowiednim sprzętem i parkiem maszynowym.
- * Wykonawca powinien uwzględnić wszystkie punkty w decyzjach, warunkach i uzgodnieniach wydanych przez instytucje w trakcie uzgodnień branżowych niniejszej dokumentacji.
- * Całość robót budowlano - montażowych wykonać zgodnie z obowiązującymi przepisami, a w szczególności z przepisami BHP oraz Warunkami technicznymi wykonania i odbioru instalacji wentylacji, Zeszyt nr 5, COBRTI „Instal”.
- * Montaż urządzeń prowadzić zgodnie z wymogami producentów lub dostawców urządzeń.

Projektował:
mgr inż. Paweł Śmiech
upr. bud. KL-56/2002

3. OŚWIADZENIE, ZAŚWIADZCZENIA

O Ś W I A D C Z E N I E

Niżej podpisani mgr inż. Paweł Śmiech, jako projektant
oraz mgr inż. Iwona Zalińska jako sprawdzający

PROJEKTU BUDOWLANEGO ODWODNIENIA TERENU DLA ZADANIA:

**"BUDOWA BUDYNKU INTERNATU WRAZ Z PARKINGAMI DLA SAMOCHODÓW
OSOBOWYCH ORAZ INSTALACJAMI ZEWNĘTRZNYMI"**

zlokalizowany na: Dęblin Lotnisko, obręb 0001, powiat rycki, woj. lubelskie, działki
ewidencyjne nr 4080/116, 4080/102, 4080/126 teren zamknięty.

po zapoznaniu się z przepisami ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. – Prawo budowlane
(jednolity tekst Dz. U. z 2010r. Nr 243, poz. 1623, z późniejszymi zmianami), zgodnie
z art.20 ust.4 tej ustawy niniejszym oświadczają, że projekt został wykonany zgodnie
z obowiązującymi normami i przepisami Prawa Budowlanego oraz zasadami wiedzy
technicznej.

mgr inż. Paweł Śmiech
upr. nr KL-56/2002

mgr inż. Iwona Zalińska
upr. nr SWK/0057/POOS/07

Chrzanów, grudzień 2016 r.



ŚWIĘTOKRZYSKA
OKRĘGOWA
IZBA
INŻYNIERÓW
BUDOWNICTWA

Kielce, dn. 7 styczeń 2016

Zaświadczenie

*Pan(i) **Śmiech Paweł***

miejsce zamieszkania :

ul.Sandomierska 158/27

25-324 Kielce

jest członkiem Świętokrzyskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa

*o numerze ewidencyjnym : **SWK/IS/0043/03***

i posiada wymagane ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.

*Niniejsze zaświadczenie jest ważne od dnia **01-01-2016** do **31-12-2016***

Z up. Przewodniczącego ŚOIIB

*mgr inż. **Wiesława Sobańska***
DYREKTOR BIURA

Świętokrzyska Okręgowa Izba Inżynierów Budownictwa
25-304 Kielce, ul. Leonarda 18; tel. 41 344 94 13, tel. kom. 694 912 692, fax 41 344 63 82
www.swk.piiib.org.pl, e-mail: swk@piiib.org.pl
Bank Pekao S.A. I O/Kielce, nr rach. 98 12401372111000012505214
Godziny pracy biura: poniedziałek, wtorek, czwartek, piątek - od 10:00 do 16:00, środa - nieczynne
Godziny pracy czytelní: wtorek - od 10:00 do 16:00

WOJEWODA ŚWIĘTOKRZYSKI

Znak: RR.IV.7132-78/02

DECYZJA

o nadaniu uprawnień budowlanych

Na podstawie art. 12 ust. 2, art. 13 ust. 1 pkt 1 i 2, art. 14 ust. 1 pkt 4 ustawy z dnia 7 lipca 1994r. - Prawo budowlane (j.t. Dz.U. z 2000r. Nr 106, poz. 1126 z późn. zmianami) oraz § 9 ust. 1 rozporządzenia Ministra Gospodarki Przestrzennej i Budownictwa z dnia 30 grudnia 1994 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz. U. z 1995r. Nr 8, poz. 38),

nadaje

Panu PAWŁOWI ŚMIECH
magistrowi inżynierowi inżynierii środowiska

urodzonemu 27 lipca 1970r. w Kielcach

UPRAWNIENIA BUDOWLANE

Nr ewid. KL – 56/2002

do projektowania i kierowania robotami budowlanymi
bez ograniczeń w specjalności instalacyjnej w zakresie sieci,
instalacji i urządzeń: wodociągowych i kanalizacyjnych,
ciepłych, wentylacyjnych i gazowych.

Od decyzji służy prawo wniesienia odwołania do Głównego Inspektora Nadzoru Budowlanego w Warszawie, ul. Krucza 38/42 za pośrednictwem Wojewody Świętokrzyskiego w terminie 14 dni od daty otrzymania niniejszej decyzji. Stosownie do art. 130 § 4 Kpa decyzja niniejsza podlega wykonaniu przed upływem terminu do wniesienia odwołania - jeżeli jest zgodna z żądaniem strony.

Otrzymują :

1. Pan Paweł Śmiech
ul. Sandomierska 158/27
25-324 Kielce
2. Główny Inspektor Nadzoru Budowlanego
ul. Krucza 38/42
00-512 WARSZAWA
celem wpisania do centralnego rejestru.
3. a/a



Z up. WOJEWODY
mgr inż. Dorota Lipińska
p.o. DYREKTORA WYDZIAŁU



**GŁÓWNY INSPEKTOR
NADZORU BUDOWLANEGO**

Warszawa, 2005-05-20

IR/INN/600/309/05

Z A Ś W I A D C Z E N I E

na podstawie art. 217 ustawy z dnia 14.06.1960 r. - Kodeksu postępowania administracyjnego (tekst jednolity Dz.U. z 2000 r. Nr 98, poz. 1071 z późn.zm.) oraz art. 88 a pkt 3 lit. „a” ustawy z dnia 07.07.1994 r. - Prawo budowlane (tekst jednolity Dz.U. z 2003 r. Nr 207, poz. 2016 z późn.zm.) zaświadcza się, że

PAWEŁ ŚMIECH

mgr inżynier inżynierii środowiska

uprawniony na mocy decyzji Wojewody Świętokrzyskiego

z dnia 11 lipca 2002 roku znak RR.IV.7132-78/02

nr ewidencyjny uprawnień KL-56/2002

do projektowania i kierowania robotami budowlanymi

w specjalności instalacyjnej w zakresie sieci, instalacji i urządzeń:

wodociągowych i kanalizacyjnych, cieplnych, wentylacyjnych i gazowych

bez ograniczeń

został wpisany

DO CENTRALNEGO REJESTRU OSÓB POSIADAJĄCYCH UPRAWNIENIA BUDOWLANE

pod pozycją nr 3523/02/U/C

Otrzymują :

1. Pan Paweł Śmiech
ul. Sandomierska 158/27
25-324 Kielce
2. aa (AMR)



z upoważnienia
GŁÓWNEGO INSPEKTORA NADZORU BUD.
NACZELNIK
WYDZIAŁU CENTRALNYCH REJESTRÓW
DEPARTAMENTU INFRASTRUKTURY I
Grzegorz Figiel

Oплата skarbowая согласно с уставом з дн. 09.09.2000 r. о оплате skarbowej (tekst jednolity Dz.U. z 2004 r. Nr 253, poz.2532), została skasowana w znaczkach skarbowych na wniosek pozostającym w aktach sprawy.



Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

SWK-4LL-VCA-QB9 *

Pani Iwona Zalińska o numerze ewidencyjnym SWK/IS/2336/02
adres zamieszkania ul. Karczówkowska 10/25, 25-029 Kielce
jest członkiem Świętokrzyskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.
Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2016-07-01 do 2016-12-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2016-06-30 roku przez:

Wojciech Płaza, Przewodniczący Okręgowej Rady Świętokrzyskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

(Zgodnie art. 5 ust 2 ustawy z dnia 18 września 2001 r. o podpisie elektronicznym (Dz. U. 2001 Nr 130 poz. 1450) dane w postaci elektronicznej opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu są równoważne pod względem skutków prawnych dokumentom opatrzonym podpisami własnoręcznymi.)

* Weryfikację poprawności danych w niniejszym zaświadczeniu można sprawdzić za pomocą numeru weryfikacyjnego zaświadczenia na stronie Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa www.plib.org.pl lub kontaktując się z biurem właściwej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.





ŚWIĘTOKRZYSKA
OKRĘGOWA
IZBA
INŻYNIERÓW
BUDOWNICTWA

Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna
sygn. akt SK-0054-0006(2)/07

Kielce dnia 03.07.2007 r.

DECYZJA

Na podstawie art. 24 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 15 grudnia 2000r. o samorządach zawodowych architektów, inżynierów budownictwa oraz urbanistów (*Dz.U. z 2001r., Nr 5, poz. 42 z późn. zm.*) i art. 12 ust. 1 pkt 1 i 5, art. 12 ust. 3, art. 13 ust. 1 pkt 1 i ust. 4, art. 14 ust. 1 pkt 4 ustawy z dnia 7 lipca 1994r. Prawo budowlane (*tekst jednolity: Dz.U. z 2006r., Nr 156, poz. 1118*) oraz § 11 ust. 1 pkt 1, § 15 i § 23 ust. 1 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (*Dz.U. z 2006r., Nr 83, poz. 578*)

Świętokrzyska Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna

nadaje

Pani Iwone Ewie Zalińskiej
magister inżynier inżynierii środowiska
urodzonej dnia 22 lipca 1974 roku w Staszowie

UPRAWNIENIA BUDOWLANE
nr ewidencyjny SWK/0057/POOS/07

do projektowania bez ograniczeń
w specjalności instalacyjnej w zakresie sieci, instalacji i urządzeń cieplnych,
wentylacyjnych, gazowych, wodociągowych i kanalizacyjnych

UZASADNIENIE

W związku z uwzględnieniem w całości żądania strony, na podstawie art. 107 § 4 K.p.a., odstępuje się od uzasadnienia decyzji. Zakres nadanych uprawnień budowlanych wskazano na odwrocie decyzji.

Pouczenie

Od niniejszej decyzji służy odwołanie do Krajowej Komisji Kwalifikacyjnej Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa w Warszawie, za pośrednictwem Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej Świętokrzyskiej Izby Inżynierów Budownictwa w Kielcach w terminie 14 dni od daty jej doręczenia.

Otrzymują:

1. Pani Iwona Ewa Zalińska
ul. Karczówkowska 10/25
25-019 Kielce
2. Okręgowa Rada Izby
3. Główny Inspektor Nadzoru Budowlanego
4. a/a



Skład orzekający
OKK SIIB

dr inż. Stefan Szalkowski

mgr inż. Edmund Pieniążek

mgr inż. Józef Piwko



**GLÓWNY INSPEKTOR
NADZORU BUDOWLANEGO**

DRS/INN/600/482/07

Warszawa, 2007-08-01

DECYZJA

Na podstawie art. 88 a ust. 1 pkt 3 lit. a ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (tekst jednolity Dz. U. z 2006 r. Nr 156, poz. 1118 z późn. zm.) oraz art. 104 § 1 i § 2 ustawy z dnia 14 czerwca 1960 r. Kodeks postępowania administracyjnego (tekst jednolity Dz. U. z 2000 r. Nr 98, poz. 1071 z późn. zm.),

IWONA EWA ZALIŃSKA
mgr inżynier inżynierii środowiska

uprawniona na mocy decyzji

Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej Świętokrzyskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa

z dnia 03.07.2007 r. sygn. akt SK-0054-0006(2)/07

nr ewidencyjny SWK/0057/POOS/07

do wykonywania samodzielnej funkcji technicznej w budownictwie
w specjalności instalacyjnej w zakresie sieci, instalacji i urządzeń
ciepłych, wentylacyjnych, gazowych, wodociągowych i kanalizacyjnych
obejmującej projektowanie
bez ograniczeń

została wpisana

DO CENTRALNEGO REJESTRU OSÓB POSIADAJĄCYCH UPRAWNIENIA BUDOWLANE
pod pozycją 2425/07/U/C

Decyzja niniejsza jako uwzględniająca w całości żądania strony, zgodnie z art. 107 § 4 Kpa nie wymaga uzasadnienia.

Niniejsza decyzja jest ostateczna. W związku z powyższym, w oparciu o art. 12 ust. 7 ustawy Prawo budowlane stanowi podstawę do wykonywania samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie.

Strona może w terminie 14 dni od daty doręczenia decyzji wystąpić, na podstawie art. 127 § 3 Kpa oraz stosownie do uchwały Naczelnego Sądu Administracyjnego z dnia 9.12.1996 r., sygn. akt OPS 4/96, z wnioskiem o ponowne rozpatrzenie sprawy.



z upoważnienia
GLÓWNEGO INSPEKTORA NADZORU BUDOWLANEGO
DYREKTOR DEPARTAMENTU REJESTRÓW, SKARG I WNIOSKÓW

Grzegorz Ziomek

Otrzymują:

1. Pani Iwona Ewa Zalińska
ul. Karczówkowska 10/25
25-019 Kielce
2. Świętokrzyska Okręgowa
Izba Inżynierów Budownictwa
3. aaMPI

Lublin, dnia ²²..... 12.2016r.



MERITUM
GRUPA BUDOWLANA Sp. z o.o.
ul. Oświęcimska 90B
32 - 500 Chrzanów

Do wiadomości:

REKTOR - KOMENDANT
WYŻSZEJ SZKOŁY
OFICERSKIEJ SIŁ
POWIETRZNYCH W DĘBLINIE
08 - 521 Dęblin
SI ARCUS

Dotyczy: wydania warunków technicznych przyłączenia do sieci wodociągowej, kanalizacji sanitarnej i deszczowej na terenie lotniska wojskowego w Dęblinie

W związku z wnioskiem Pana Tomasza Juźwina z Grupy Budowlanej Meritum, będącego pełnomocnikiem WSOSP w Dęblinie, otrzymanym w dniu 08.12.2016r. niniejszym określam warunki techniczne dla wnioskowanych sieci:

1. Instalacja zewnętrzna wodociągowa

- miejsce włączenia wody – istniejący wodociąg DN 200 na dz.nr 4080/126,
- włączenia dokonać poprzez wstawienie trójnika z żeliwa sferoidalnego wraz z zasuwą odcinającą z miękkim zamknięciem na ciśnienie min. PN 10,
- instalację wykonać jako PE 100 RC typ 2,
- wejście do budynku (odcinek pionowy) wykonać z żeliwa sferoidalnego,
- w budynku zastosować zabezpieczenie przed wtórnym zanieczyszczeniem wody zgodnie z PN,
- w budynku zastosować zasuwę odcinającą (zawór grzybkowy),
- przejście przez drogę wykonać metodą bezwykopową,
- w obrębie projektowanego budynku zaprojektować hydrant zewnętrzny zgodnie z Rozporządzeniem Ministra Spraw Wewnętrznych i Administracji w sprawie przeciwpożarowego zaopatrzenia w wodę oraz dróg pożarowych,

2. Instalacja zewnętrzna kanalizacji sanitarnej

- włączenie wykonać do istniejących sieci kanalizacji sanitarnej DN 200 zlokalizowanej przy projektowanym budynku,
- instalację wykonać z rur litych o jednorodnej strukturze ścianki o sztywności obwodowej min SN8,
- studnie k/s wykonać jako żelbetowe prefabrykowane:
 - klasy nie mniejszej niż C35/45,
 - wykonane z cementu odpornego na siarczany,
 - grubość otuliny nie mniejsza niż 40 mm,
 - dennica jednorodna prefabrykowana z przejściami szczelnymi,

3. instalacja zewnętrzna kanalizacji deszczowej:
- istnieje możliwość odprowadzenia wód opadowych z projektowanego budynku i placów po uprzednim uzyskaniu pozwolenia wodno-prawnego,
 - rozwiązania projektowe:
 - studzienki rewizyjne dla kanałów od DN 200 do DN 400 o średnicy min. DN 1200 (żelbetowe prefabrykowane),
 - na każdym załamaniu kanału projektować studnie,
 - przejścia przez drogę metodą bezwykopową.
4. Szczegóły rozwiązań technicznych ustalić z administratorami wojskowymi sieci tj. z Infrastrukturą 41 Bazy Lotnictwa Szkolnego w Dęblinie.
5. Dokonać inwentaryzacji projektowej istniejących urządzeń, rur i studni.
6. Nakłady kosztowe i rodzaje zabezpieczeń oraz projektowane rozwiązania oprzeć o zweryfikowane geodezyjnie dane zaktualizowanej mapy do celów projektowych oraz o dane uzyskane z uzgodnień.
7. Na wypadek wykrycia podczas realizacji prac niewykazanych sieci przewidzieć w kosztorysie stosowne rezerwy na wykonanie dodatkowych prac i zabezpieczeń.
8. Zamierzenie projektować, a następnie realizować z zabezpieczeniem niezakłóconego funkcjonowania zasilanych obiektów wojskowych.
9. Usytuowanie projektowanych sieci uzbrojenia i zabezpieczeń rurowych istniejących przewodów uzgodnić na naradzie koordynacyjnej Zespołu ds. Koordynacji Projektowanego Usytuowania Sieci Uzbrojenia Terenu w RZI w Lublinie ul. Lipowa 1a (tzw. ZUDP).
10. Projekty techniczne uzgodnić z administratorem sieci wod-kan i tut. Zarządem.
11. Posiadane przez tut. Zarząd pozwolenie wodno-prawne znak: NN-404/P/86-AB/15 z dnia 12.11.2015r. wydane przez RZGW w Warszawie dla terenu kompleksu wojskowego nie obejmuje inwestycji WSOSP tj. odpływów z planowanego obiektu - dachów, dróg, placów, parkingów i chodników zwiększających zlewnię wód opadowych i roztopowych odprowadzanych do rzeki Irenki. Dlatego też na podstawie § 9 pkt. 4 Rozporządzenia Ministra Obrony Narodowej z dn. 08.04.2016r. poz.473 w sprawie przestrzegania przepisów o ochronie środowiska w komórkach i jednostkach organizacyjnych podległych przez ministra obrony narodowej albo przez niego nadzorowanych Inwestor na etapie prowadzenia inwestycji uzyskuje wymagane przepisami pozwolenia, w tym pozwolenie wodnoprawne, które stanowi warunek włączenia do sieci kanalizacji deszczowej.
12. Inwestor zleci opracowanie operatu wodnoprawnego i uzyska nową decyzję uwzględniającą obowiązujące warunki, które były uprzednio wydane dla RZI oraz uwzględniającą warunki dla nowoprojektowanej inwestycji.
13. Inwestor wystąpi do RZGW w Warszawie o wygaszenie w/w pozwolenia wodnoprawnego wydanego dla RZI w Lublinie w dniu 12.11.2015r.
14. Inwestor uzyska nową decyzję, która powinna uwzględniać partycypację WSOSP w Dęblinie w kosztach utrzymania odcinka sieci i urządzeń znajdujących się na przedmiotowym terenie proporcjonalnie do ilości zrzucanych ścieków oraz przestrzegania pozostałych zapisów decyzji m.in. dotyczących konserwacji rzeki Irenki.

S Z E F



wz. ppłk Jarosław ŻYBURA