

ZAKŁAD PROJEKTOWO-USŁUGOWY "NOSAN"

25-217 KIELCE, ul. Hauke Bosaka 9, tel./fax: (0-41) 361-02-63, 361-15-38

e-mail: nosan@kielce.mtl.pl

NIP: 657-02-43-613; REGON: 290450132; Rach. Bank.: 44 1060 0076 0000 3200 0017 9363



5/1

Kompleksowa obsługa
inwestycji ochrony
środowiska:

- oczyszczalnie ściekowych sieci kanalizacyjnych
- rozruchy technologiczne i badania ścieków

Zadanie inwestycyjne

ROZBUDOWA I MODERNIZACJA OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW KOMUNALNYCH W MOGIELNICY pow. Grójec, woj. mazowieckie $Q_{d\acute{s}r} = 1750 \text{ m}^3/\text{d}$, RLM = 31000

Lokalizacja inwestycji

MIEJSOWOŚĆ MOGIELNICA,
dz. nr 1740, 1741, 1742, 1743 i 1744

Tytuł opracowania

PROJEKT WYKONAWCZY – KONSTRUKCJA

ZBIORNIK UŚREDNIAJĄCO - BUFOROWY - obiekt03

Inwestor

**Gmina i Miasto Mogielnica
05-640 Mogielnica**

Przedmiotowy projekt podlega ochronie przewidzianej w ustawie o prawie autorskim i prawach pokrewnych i nie dopuszcza wprowadzania w nim jakichkolwiek zmian bez zgody autora.

Oświadczenie się że projekt budowlany sporządzony został zgodnie z obowiązującymi przepisami oraz zasadami wiedzy technicznej

	Nazwisko i imię	Podpis
Projektował:	inż. Andrzej Grudzień, upr. KL 230/90	
Sprawdził:	Mgr inż. Małgorzata Grudzień, upr KL 106/93	

Kielce, październik 2005r.

MODERNIZACJA OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW W MIEJSCOWOŚCI MOGIELNICA	NR STR
obiekt 3 - ZBIORNIK UŚREDNIAJĄCO- BUFOROWY	2

SPIS TREŚCI

I./ OPIS TECHNICZNY

II./ RYSUNKI

1. ZBIORNIK UŚREDNIAJĄCO-BUFOROWY – RYSUNEK SZALUNKOWY 1
(Rozmieszczenie przerw i otworów technologicznych, pomosty remontowe) 1:100
2. ZBIORNIK UŚREDNIAJĄCO-BUFOROWY – RYSUNEK SZALUNKOWY 1
(Przekrój A-A, B-B) 1:100
3. ZBIORNIK UŚREDNIAJĄCO-BUFOROWY – ZBROJENIE ŚCIAN I PŁYTY DENNEJ 1:50
4. ZBIORNIK UŚREDNIAJĄCO-BUFOROWY – ZBROJENIE, PRZEKRÓJ A-A, B-B 1:50
5. ZBIORNIK UŚREDNIAJĄCO-BUFOROWY –POMOST TECHNOLOGICZNY P-1 1:25
6. ZBIORNIK UŚREDNIAJĄCO-BUFOROWY –ELEMENTY STALOWE POMOSTU 1:10
7. ZBIORNIK UŚREDNIAJĄCO-BUFOROWY –SCHODY ZEWNĘTRZNE 1:20
8. ZBIORNIK UŚREDNIAJĄCO-BUFOROWY –BARIERKI B-1, B-3, B-4 1:10
9. ZBIORNIK UŚREDNIAJĄCO-BUFOROWY –BARIERKI B-2 1:10
10. ZBIORNIK UŚREDNIAJĄCO-BUFOROWY –BARIERKI B-25 1:10
11. ZBIORNIK UŚREDNIAJĄCO-BUFOROWY –DOZBROJENIE OTWORU ŚCIENNEGO, SZCZEGÓŁ „A”, KRATY POMOSTÓW 1:10

5. OPIS KONSTRUKCYJNO-BUDOWLANY

Przedstawiany w projekcie zbiornik uśredniający - buforowy, to zaglebiony w terenie, jednokomorowy zbiornik o konstrukcją monolitycznej.

Wymagania materiałowe dla reaktora: beton B37 na cementie hutniczym, W10, F150, stal A-IIIN, St3SX.

Wymiary reaktora w zewnętrznym obrysie rzutu poziomego ścian: 15,80m x 13,80m.

Wymiary zbiornika w zewnętrznym obrysie rzutu poziomego płyt dennej: 16,80m x 14,80m.

Powierzchnia zabudowy: 248,64m².

Kubatura: 1690,75 m³

Wymiary zbiornika w świetle ścian: 15,0 m x 13,0 m.

Wysokość podstawowa ścian reaktora- 6,10m.

5.1 PŁYTY DENNE

Przytę demną reaktora należy wykonać na:

-warstwie betonu podkładowego B 15 gr. 10cm,

-warstwie papy termozgrzewalnej oraz na w-wie zabezpieczającej cementowo-piaskowej gr 5cm.

Płyta demna o grubości 70cm, monolityczna, żelbetowa, z betonu B37 (na cementie hutniczym), W10, F150, stal A-IIIN, zbrojenie płyt - dwustronne, krzyżowe.

Przyjęta grubość płyt dennej (potwierdzona obliczeniami analitycznymi) wynika z konieczności zabezpieczenia zbiornika przed jego wyplynięciem.

Przerwy technologiczne w układzie poziomym po wyłaniu dna reaktora na rzednej 126,50m nppm, 128,70m nppm i 130,90m nppm.

Na płycie dennej zaprojektowano skosy monolityczne żelbetowe.

Onulenie pretów zbrojenia płyt dennej - 5cm

Na poziomie przerw roboczych należy umieścić taśmę dylatacyjną firmy SIKA..

5.2 ŚCIANY

Ściany zewnętrzne grubości 40cm i wewnętrzne grubości 25cm, monolityczne żelbetowe z betonu B37 (na cementie hutniczym), W10, F150, stal A-IIIN, St3SX.

Przed zabetonowaniem ścian zbiornika należy osadzić wszystkie przejścia szczelne, tuleje stalowe, tuleje pcv, okucia, itp.

Onulenie pretów zbrojeniowych ścian pionowych reaktora - 5cm.

Przejścia szczelne i tuleje stalowe instalować należy wg danych podanych na rysunkach: technologicznych i szlunkowych.

Dozbrojenie otworów w ścianach należy przeprowadzać za pomocą pretów φ12 pod kątem 45°.

5.3 POMOSTY TECHNOLICZNE

Konstrukcja nośna stalowa z profili walcowanych, ze stali nierdzewnej OH18N9, mocowana śrubami rozporowymi „Hilti” do ścian zbiornika.

Polaczenia elementów stalowych wykonywać spoiną doczołową na pełną grubość łączonych elementów.

Przekrycie pomostów za pomocą krat pomostowych wg katalogu „Trokotex - Toruń”

6.0 WYTYCZNE BETONOWANIA

Zaprojektowano beton o następujących właściwościach wytrzymałościowych: B37 , wodoodporność W10, mrozoodporność F150

**MODERNIZACJA OCZYSZCZALNI ŚCIEKÓW
W MIEJSZCZOŚCI MOGIELNICA**

obiekt 3 - ZBIORNIK UŚREDNIAJĄCO- BUFOROWY

NR STR

5

Beton ma być zaprojektowany w laboratorium. Ma wykazywać się jak najmniejszym skurczem , oraz założonymi parametrami wodooporności i mrozozdporności.

Wytyczne co do wykonania betonu spełniającego wymogi są określone w normach np. DIN 1045. Wg tej normy wskaźnik w/c max powinien być $\leq 0,55$, min $\leq 0,45$, gdzie max głębokość wnikania wody ≤ 50 mm. Docelowo w fazie wykonawstwa wartość wskaźnika w/c powinna być mniejsza od maksymalnej dopuszczalnej wartości normowej o co najmniej 0,05.

Beton powinien być wykonywany na bazie cementu hutniczego o niskim ciepле hydratacji (CEM III/B 32,5 NW , CEM III/A 32,5R)

Klasifikacja i określenie środowisk agresywności na oczyszczalni należy uwzględnić w projektowanym betonie zgodnie z PN-B-03264:2002 – klasa ekspozycji XA3

Obowiązuje ogólna zasada doboru max średnicy ziaren kruszywa zależna od grubości elementu budowlanego i odległości między pretami zbrojeniowymi. Max wielkość ziaren kruszywa nie powinna przekraczać 1/5 grubości wykonywanego elementu i dodatkowo musi być mniejsza od odległości między zbrojeniem i niedzy zbrojeniem a szalunkiem.

Ze względu na mrozozdporność kruszywo użyte do betonu ma mieć porowatość nie większą niż 4% w konstrukcjach zagęszczenych w ziemi i 2% w konstrukcjach nadziemnych i częściowo zagęszczeniowych.

Zabronione jest używanie kruszywa wapiennego.

Beton ma być układany w szalunkach inwentaryzowanych. Niedopuszczalne są raki i wszelkiego rodzaju porowatości. W przypadku stwierdzenia przecieków lub pocenia się należy usunąć wadę poprzez iniekcję środkami do tego przeznaczonymi pod kontrolą przedstawicieli producentów.

Powierzchnia betonu ma być gładka bez odprysków, zagęśczeń , raka. W przypadku stwierdzenia po rozszalowaniu takich usterek należy postępować w sposób opracowany w naprawach betonów firmy Deiterman, Optiroc, itp.

Beton należy pielegnować po wykonaniu w sposób zależny od warunków atmosferycznych zgodnie z warunkami technicznymi odbioru robót budowlanych.

Podczas wykonywania robót betonowych oraz przy wszelkiego rodzaju sprawdzieniach obowiązują zasady określone w WARUNKACH TECHNICZNYCH WYKONYWANIA I ODBIORU ZBIORNIKÓW BETONOWYCH OCZYSZCZALNI WODY I ŚCIEKÓW – wydawnictwo Instalator Polski 1998r oraz wydania późniejsze.

Szczególną uwagę należy zwrócić na dokładne usytuowanie i zabetonowanie taśm dylatacyjnych SIKA w przerwach roboczych.

Zbrojenie elementów żelbetowych stali A-IIIN i stali A-I.

Zbrojenie należy wykonywać z dużą starannością zapewniając zachowanie właściwych - podanych na rysunkach - otulin pretów zbrojeniowych (stosować podkładki z tworzywa sztucznego).

Do szalowania elementów konstrukcyjnych obiektu stosować inwentaryzowane deskowanie stalowe, aby uzyskać gładką powierzchnię zewnętrzną betonu . Do łączenia deskowań stosować patentowe łączniki zapewniające szczelność elementu po stwardnieniu betonu. Ewentualne pęcherze powietrzne lub raki pozostałe po rozszalowaniu, na ścianach wystających ponad poziom terenu projektowanego przeznaczonych pod tynki, wyrownywać (szpachlować) zestawem „CX-15”.

Zbrojenie układać z zachowaniem grubości otuliny podanej na rysunkach.

Przed betonowaniem umieścić w odpowiednich miejscach wszystkie wskazane w projekcie marki stalowe, kotwy, przejścia szczelne rurociągów oraz szalunki otworów technologicznych. Przy rozmieszczaniu tych elementów rozpatrywać łącznie projekt technologiczny i konstrukcyjny.

Do betonowania stosować mieszankę uprzednio zaprojektowaną i kontrolowaną laboratoryjnie. W czasie betonowania należy kontrolować zachowanie się deskowań, a szybkość betonowania powinna być limitowana zdolnością szalunków do przenoszenia parcia świeżo układanej mieszanki. Mieszanka betonowa powinna być dostarczana w sposób ciągły i układana równomiernie w warstwach 30-40cm bez tworzenia „kopców” przyczyniających się do rozsegregowania mieszanki. Wysokość zrzucania mieszanki nie może przekraczać 150cm.

Zagęszczanie mieszanki wykonywać przy użyciu wibratorów wgłębnych. Niedopuszczalne jest opieranie urządzeń wibrujących o prety zbrojenia konstrukcji. Górnjej powierzchni poszczególnych warstw nie powinno się wygładzać (za wyjątkiem warstwy wierzchniej).

Świeży beton należy chronić przed nadmiernym wysuszeniem i deszczem. Do zraszania betonu przystąpić po 24h od chwili ułożenia. Powierzchnię betonu osłonić folią z tworzyw sztucznych w celu zatrzymania wilgoci na dłuższy czas. Przy temperaturze poniżej 5°C betonu nie należy polewać, a jedynie osłonić matami przed nadmiernym ochłodzeniem. Utrzymywanie świeżego betonu w stalej wilgotności jest niezbędne przez co najmniej 7 dni przy stosowaniu cementu portlandzkiego i co najmniej 14 dni przy użyciu cementu hutniczego. Wszystkie przerwy robocze pokazano na rysunkach.

7.0 PRÓBA SZCZELNOŚCI

Przed wykonaniem izolacji i obsypaniem obiektu należy przeprowadzić próbę szczelności zbiornika zgodnie PN-88/B-10702.

Ubytki wody oraz ewentualne wystąpienie przecieków obserwować co najmniej 3 dni. W przypadku negatywnej próby szczelności należy podjąć decyzję, co do metody i środków uszczelnienia obiektu.

8.0 IZOLACJE I ZABEZPIECZENIE ANTYKOROZYJNE ZBIORNIKA

- Izolacja płyt dennej od strony zewnętrznej – na w-wie podłożu z betonu B15 ulożyć papę termozgrzewальną. Izolację zabezpieczyć przed uszkodzeniami warstwą cementowo-piaskową.
- Izolacja ścian zewnętrznych w gruncie – 2 x Eurolan 3K w postaci nierościenionej (firmy Deiterman)
- Zabezpieczenie powierzchni górnej - powłoka „Polyment Beschichtung 1000N
- Izolacja wewnętrznej powierzchni płyty dennej – powłoka „Polyment Nivello Grund” + „Polyment Nivello”
- Izolacja ścian wewnętrznych, przegród (środowisko wodne) – powłoka „Polyment Rollbeschichtung TE”
- Izolacja ścian wewnętrznych, (środowisko powietrzno-wodne)- powłoka „Polyment Plasdur LM6” (od 0,5m poniżej minimalnego poziomu ścieków do korony ścian).
- Izolacja przerw technologicznych – uszczelnienie dylatacji zaprojektowane od strony wewnętrznej Dichtband-2000S (firmy Schomburg)

9.0 ZABEZPIECZENIE ANTYKOROZYJNE

Stal profilowa zwykła (St3SX), jeżeli nie jest opisana że ma być nierdzewną, zabezpieczyć antykorozyjnie zgodnie z systemem POLIFARB CIESZYN CARBOLINE - zestawy dla oczyszczalni ścieków. Systemy od 1-7 należy stosować w zależności od sytuacji w jakich warunkach pracuje dana konstrukcja stalowa. Sposób przygotowania powierzchni oraz nalożenia powłok jest opisany w kartach katalogowych, które dystrybutor farb dostarcza przy ich zakupie.

Wykaz stali zbrojeniowej nr1 do rysunków nr 3-K-3, 3-K-4, 3-K-11

Nr pręta	Φ [mm]	L [cm]	ilość [szt.]	Długość całkowita [m]
1	20	1000	148	1480,0
2	20	920	316	2907,2
3	20	800	168	1344,0
4	20	500	37	185,0
5	20	490	300	1470,0
5a	20	475	36	171,0
6	20	340	250	850,0
7	16	600	708	4248,0
8	12	1000	124	1240,0
9	12	1060	112	1187,2
10	12	680	276	1876,8
11	12	550	30	165,0
12	12	520	30	156,0
13	12	185	40	74,0
14	12	630	27	170,1
15	12	660	27	178,2
16	12	470	58	272,6
17	12	193	166	320,4
18	8	42	462	194,0
19	8	27	70	18,9
20	12	670	18	120,6
21	16	545	46	250,7
22	8	110	192	211,2
23	8	185	20	37,0
24	12	60	16	9,6

Długość wg ϕ	[m]	461,1	5770,5	4498,7	8407,2
Masa jednostkowa	[kg/m]	0,395	0,888	1,58	2,47
Masa całkowita wg ϕ	[kg]	182,2	5124,2	7107,9	20765,8
Masa stali razem	[kg]	33180,1			

WYKAZ STALI DLA BARIERKI B1

Nr	Profil	Długość [mm]	Masa jedn. [kg/m]	Masa 1szt. [kg]	Sztuk	Masa razem [kg]
1	Rura z/g 40x40x4	1055	3,97	4,2	5	20,9
2	Rura z/g 40x40x4	5242	3,97	20,8	1	20,8
3	Rura z/g 40x40x4	1060	3,97	4,2	4	16,8
3a	Rura z/g 40x40x4	842	3,97	3,3	1	3,3
4	Bl. 120x4	5242	3,77	19,8	1	19,8
5	Bl. 40x4	40	2,51	0,1	3	0,3
6	Bl. 50x5	150	1,96	0,3	5	1,5
	Kotwa HILTI "HSC-A M8x4"			10	-	---
					Suma	83,46
					Suma razem	83,46
					OGÓŁEM	84,96

WYKAZ STALI DLA BARIERKI B2

Nr	Profil	Długość [mm]	Masa jedn. [kg/m]	Masa 1szt. [kg]	Sztuk	Masa razem [kg]
1	Rura z/g 40x40x4	1055	3,97	4,2	4	16,8
2a	Rura z/g 40x40x4	2192	3,97	8,7	1	8,7
2b	Rura z/g 40x40x4	1542	3,97	6,1	1	6,1
3	Rura z/g 40x40x4	1060	3,97	4,2	1	4,2
3b	Rura z/g 40x40x4	1052	3,97	4,2	1	4,2
3d	Rura z/g 40x40x4	760	3,97	3,0	1	3,0
3e	Rura z/g 40x40x4	702	3,97	2,8	1	2,8
4a	Bl. 120x4	2192	3,77	8,3	1	8,3
4b	Bl. 120x4	1542	3,77	5,8	1	5,8
5	Bl. 40x4	40	2,51	0,1	6	0,6
6	Bl. 50x5	150	1,96	0,3	4	1,2
7	Rura z/g 40x40x4	942	3,97	3,7	1	3,7
					Suma	65,36
					Suma razem	65,36
					OGÓŁEM	66,54

WYKAZ STALI DLA BARIERKI B2/1

Nr	Profil	Długość [mm]	Masa jedn. [kg/m]	Masa 1szt. [kg]	Sztuk	Masa razem [kg]
1	Rura z/g 40x40x4	1055	3,97	4,2	6	25,1
2a	Rura z/g 40x40x4	2192	3,97	8,7	1	8,7
2b	Rura z/g 40x40x4	1542	3,97	6,1	2	12,2
3	Rura z/g 40x40x4	1060	3,97	4,2	1	4,2
3b	Rura z/g 40x40x4	1052	3,97	4,2	1	4,2
3d	Rura z/g 40x40x4	760	3,97	3,0	2	6,0
3e	Rura z/g 40x40x4	702	3,97	2,8	2	5,6
4a	Bl. 120x4	2192	3,77	8,3	1	8,3
4b	Bl. 120x4	1542	3,77	5,8	2	11,6
5	Bl. 40x4	40	2,51	0,1	9	0,9
6	Bl. 50x5	150	1,96	0,3	6	1,8
7	Rura z/g 40x40x4	942	3,97	3,7	1	3,7
8	Bl. 120x4	942	3,77	3,6	1	3,6
					Suma	95,92
					Suma razem	95,92
					OGÓŁEM	97,64

WYKAZ STALI DLA BARIERKI B3

Nr	Profil	Długość [mm]	Masa jedn. [kg/m]	Masa 1 szt. [kg]	Sztuk	Masa razem [kg]
1	Rura zg 40x40x4	1055	3,97	4,2	4	16,8
2c	Rura zg 40x40x4	2440	3,97	9,7	1	9,7
3f	Rura zg 40x40x4	760	3,97	3,0	3	9,1
4c	Bl. 120x4	2440	3,77	9,2	1	9,2
5	Bl. 40x4	40	2,51	0,1	2	0,2
6	Bl. 50x5	150	1,96	0,3	4	1,2
	Kotwa HILTI "HSC-A M8x4"			8		---
					Suma	46,07
					Suma razem	46,07
					OGÓŁEM	46,90

WYKAZ STALI DLA BARIERKI B4

Nr	Profil	Długość [mm]	Masa jedn. [kg/m]	Masa 1 szt. [kg]	Sztuk	Masa razem [kg]
1	Rura zg 40x40x4	1055	3,97	4,2	7	29,3
2d	Rura zg 40x40x4	5142	3,97	20,4	1	20,4
3f	Rura zg 40x40x4	760	3,97	3,0	6	18,1
3g	Rura zg 40x40x4	302	3,97	1,2	1	1,2
4d	Bl. 120x4	5142	3,77	19,4	1	19,4
5	Bl. 40x4	40	2,51	0,1	3	0,3
6	Bl. 50x5	150	1,96	0,3	7	2,1
	Kotwa HILTI "HSC-A M8x4"			14		---
					Suma	90,78
					Suma razem	90,78
					OGÓŁEM	92,41

WYKAZ STALI DLA BARIERKI B5

Nr	Profil	Długość [mm]	Masa jedn. [kg/m]	Masa 1 szt. [kg]	Sztuk	Masa razem [kg]
1	Rura zg 40x40x4	1055	3,97	4,2	9	37,7
2e	Rura zg 40x40x4	1992	3,97	7,9	1	7,9
2g	Rura zg 40x40x4	1352	3,97	5,4	1	5,4
2h	Rura zg 40x40x4	992	3,97	3,9	1	3,9
2f	Rura zg 40x40x4	992	3,97	3,9	2	7,9
3h	Rura zg 40x40x4	936	3,97	3,7	2	7,4
3i	Rura zg 40x40x4	416	3,97	1,7	2	3,3
3j	Rura zg 40x40x4	360	3,97	1,4	1	1,4
3k	Rura zg 40x40x4	912	3,97	3,6	1	3,6
4e	Bl. 120x4	1992	3,77	7,5	1	7,5
4f	Bl. 120x4	1352	3,77	5,1	1	5,1
4g	Bl. 120x4	992	3,77	3,7	1	3,7
5	Bl. 40x4	40	2,51	0,1	8	0,8
6	Bl. 50x5	150	1,96	0,3	9	2,6
	Kotwa HILTI "HSC-A M8x4"			18		---
					Suma	98,37
					Suma razem	98,37
					OGÓŁEM	100,14

WYKAZ STALI DLA POMOSTU TECHNOLOGICZNEGO

Nr	Profil	Długość [mm]	Masa jedn. [kg/m]	Masa 1szt. [kg]	Szuk	Masa razem [kg]
1	Cewnik 100	1192	10,60	12,6	2	25,3
2	Cewnik 100	1000	10,60	10,6	1	10,6
3	Cewnik 100	1686	10,60	17,9	1	17,9
4	Cewnik 100	1686	10,60	17,9	2	35,7
5	Bl. 100x8	150	6,28	0,9	2	1,9
6	Bl. 100x8	150	6,28	0,9	1	0,9
7	Bl. 149x8	150	9,42	1,4	1	1,4
8	Kotwa klejana HILTI "HAS M12x160/28" + "HIT-HY 150"	-	-	9	---	---
				Suma	93,72	
				Suma razem	187,45	
				OGÓŁEM	190,82	
				Ilość	2	
				1,8 % na spoiny	3,4	