

PROJEKT BUDOWLANY - ROZBUDOWA GIMNAZJUM

OBIEKT: ROZBUDOWA GIMNAZJUM nr 2 WARIANT II
w Trzciance przy ul. Chopina 36, dz. nr 1280/2-
1208/2

ADRES: Trzcianka ; ul. Chopina 36
dz. nr 1280/2

INWESTOR: Gmina Trzcianka
ul. Sikorskiego 7;
64-980 Trzcianka

Załącznik nr
do decyzji nr 1801.2010.
z dnia 12.04.2010.

STADIUM: Projekt budowlany

BRANŻA: SANITARNA
Przyłącza wod-kan. i c.o.

Projektował :
inż. Marek Podharski

inż. Marek Podharski
PROJEKTANT
w zakresie inżynierii sanitarnych
upr. bud. WKP 015/PD06/93

Opracował :
inż. Paweł Kopacz

Sprawdził :
mgr inż. Małgorzata Gugala

mgr inż. Małgorzata Gugala
upr. bud. WKP 015/PD06/93
do projektowania oraz ograniczeń w zakresie inżynierii
instalacyjnej w zakresie sieci, instalacji i urządzeń
wodociągowych i kanałów, innych przepływających

Zgodnie z art. 20 ust. 4 ustawy z dnia 07.07.1994 r. - Prawo Budowlane ze zmianami z dnia 16.04.2004 r.
Dz. U. Nr 93, poz. 888 oświadczamy, że projekt, został sporządzony zgodnie z obowiązującymi normami,
przepisami oraz zasadami wiedzy technicznej.

Piła, wrzesień 2008 r.

SPIS ZAWARTOŚCI TECZKI

OPIS TECHNICZNY

1.0. Podstawa i zakres opracowania.	Str. 3
2.0. Rozwiązanie techniczne.	Str. 3
2.1. Kanalizacja sanitarna.	Str. 3
2.2. Kanalizacja deszczowa.	Str. 4
2.3. Przyłącze wodociągowe.	Str. 5
2.4. Przyłącze ciepłne.	Str. 8
3.0. Uwaga końcowa.	Str. 9
4.0. Obliczenia	Str. 10
5.0. Warunki i uzgodnienia:	Str. 12
6.0. Uprawnienia i oświadczenia	

CZĘŚĆ RYSUNKOWA

1S. Projekt zagospodarowania terenu.	1 : 500
2S. Profil wodociągu.	1 : 100/250
3S. Profil kanalizacji sanitarnej	1 : 100/250
4S. Profil kanalizacji deszczowej	1 : 100/250
5S. Profil przyłącza ciepłego, c.w.u. i cyrkulacji	1 : 100/250
6S. Rzut istniejącej kotłowni	1 : 100

OPIS TECHNICZNY

do projektu budowlanego przyłącza wod-kan. i c.o. dla rozbudowy Gimnazjum nr 2
- WARIANT II w Trzciance, ul. Przysiółki, działka nr 1208/2.

1.0 Podstawa opracowania

Projekt wykonano na podstawie:

- wytycznych Inwestora,
- projektu architektoniczno – konstrukcyjnego,
- dokumentacji geotechnicznej,
- warunków technicznych podłączenia do miejskich sieci wod-kan. wydanych przez Zakład Inżynierii Komunalnej Sp.z o.o. z 5/07/2008 z dnia 30.06.2008 r.,
- uzgodnienia przez Zespół Uzgodnienia Dokumentacji Projektowej opinia nr 311/2008 z dnia 06.08.2008r.,
- projektu budowlanego „Technologii kotłowni gazowej” opracowanego przez Zakład Projektowo-wykonawczy inżynierii sanitarnej z marca 1998r.,
- obowiązujących norm i przepisów.

W zakres projektu wchodzi:

Przyłącza :

- wodociagowe,
- kanalizacji sanitarnej,
- kanalizacji deszczowej,
- ciepłne, c.w.u. i cyrkulacji

2.0. Rozwiązania techniczne

Przed przystąpieniem do robót należy szczegółowo zapoznać się z istniejącym uzbrojeniem, warunkami technicznymi, uzgodnieniami oraz dokumentacją geotechniczną. Rzędna zwierciadła wód gruntowych wynosi ~78,80 m n.p.m.

2.1. Kanalizacja sanitarne.

Ścieki bytowo - gospodarcze odprowadzane będą do istniejącej sieci kanalizacji sanitarnej w ul. M. Konopnickiej.

Przyłącze kanalizacji sanitarnej wykonać z rur PVC- U wg PN-EN 1401.

Projektowane studzienki kanalizacji sanitarnej do głębokości 1,50m wykonać z gotowych kręgów betonowych Ø 1000, powyżej 1,50m z kręgów Ø 1200.

Studzienki zaizolować na zewnątrz lepikiem asfaltowym.

Przykryć płytą nastudzienną z włazem żeliwnym typu lekkiego B125 (chodniki i powierzchnie równorzędne pod względem obciążenia), natomiast dla dróg typu D400. Przejścia przewodów PVC przez ścianki betonowych studzienek wykonać poprzez systemowe tuleje.

W przypadku niewystępowania w gruncie rodzimym kamieni przewody układać z wyprofilowanym dnem bezpośrednio na nim. W innym przypadku stosować zagęszczone podłoże z piasku o gr. 20 cm, wierzch rury obsypać 30 cm warstwą piasku bez użycia gruntu rodzimego i kamieni.

W miejscu spodziewanych skrzyżowań z innym uzbrojeniem wykopy wykonać sposobem ręczny. Podczas montażu rur należy zwrócić uwagę na to, aby nie były one zanieczyszczone ziemią, piaskiem itp.

2.2. Kanalizacja deszczowa

Ścieki deszczowe odprowadzane będą do istniejącej sieci kanalizacji deszczowej w ul. M.Konopnickiej. W projekcie przewidziano możliwość odprowadzenia wód deszczowych z drenażu boiska szkolnego (odrębne opracowanie) do studni D7.

Projektowaną kanalizację deszczową prowadzoną na terenie objętym opracowaniem wykonać z rur PVC- U wg PN-EN 1401.

Projektowane studzienki kanalizacji deszczowej do głębokości 1,50m wykonać z gotowych kręgów betonowych Ø 1000, powyżej 1,50m z kręgów Ø 1200.

Przykryć płytą nastudzienną z włazem żeliwnym typu lekkiego B125 (chodniki i powierzchnie równorzędne pod względem obciążenia) natomiast dla dróg typu D400. Studzienki zaizolować na zewnątrz lepikiem asfaltowym.

Odprowadzenie ścieków deszczowych z dachów za pomocą rur spustowych.

Na wysokości 0,5 m nad posadzką lub gruntem na rurach spustowych umieścić skrzynki z kratką i zamykanym otworem rewizyjnym do usuwania zanieczyszczeń.

Do odwodnienia parkingu zastosować wpusty uliczne montowane na studzienkach osadnikowych betonowych Ø500. Wysokość osadnika w każdym wpuscie H=0,95 m.

Studzienkę osadnikową posadzić na podsypce piaskowej, a dno wykonać z chudego betonu. Wpusty Wp1, Wp2, Wp3, Wp4 wykonać jako mrozo odporne wg projektu

architektury.

W przypadku niewystępowania w gruncie rodzimym kamieni, przewody układać z wyprofilowanym dnem bezpośrednio na nim.

W innym przypadku stosować zagęszczone podłoże z piasku o gr. 20 cm, wierzchni rury obsypać 30 cm warstwą piasku bez użycia gruntu rodzimego i kamieni. Przewody układać ze spadkami tak jak określono to w części rysunkowej.

W miejscu spodziewanych skrzyżowań z innym uzbrojeniem- wykopy ręczne.

Podczas montażu rur należy zwrócić uwagę na to, aby nie były one zanieczyszczone ziemią, piaskiem itp.

W miejscu przejść przewodów przez elementy konstrukcyjne stosować rury ochronne. Przewody których przykrycie będzie mniejsze niż 1,0m należy ocieplić warstwą izolacyjną z żużlu z nakryciem go warstwą papy. Grubość warstwy ocieplającej powinna wynosić min. 20cm przy zachowaniu warunku grubości warstwy ziemi przykrywającej nie mniejszej jak. 0,5m.

Uwaga: W przypadku kolizji z istniejącym wodociągiem dn300 w ul. Konopnickiej należy obniżyć dno studni Distn., w celu zapewnienia bezkolizyjnego skrzyżowania z siecią wodociagową. Studnię oznaczoną na planie jako do likwidacji należy zdemontować a brakujący odcinek sieci należy uzupełnić i zabezpieczyć rurą stalową.

2.3. Przyłącze wodociągowe.

Obiekt hali sportowej zasilany będzie w zimną wodę z istniejącej żeliwnej sieci wodociągowej Ø100 zlokalizowanej w ul. M.Konopnickiej.

Na odejściu od sieci zamontować zasuwę odcinającą ze skrzynką uliczną firmy AVK lub HAWLE PN10 z obudową i skrzynką uliczną. Elementy uzbrojenia przewodu po zainstalowaniu powinny być oznaczone ze względu na ich lokalizację zgodnie z PN-86/B-09700 „Tablice orientacyjne do oznaczania uzbrojenia przewodów wodociagowych”. Projektowany wodociąg wykonać z rur ciśnieniowych PVC PN 10 łączonych kielichowo przy pomocy uszczeltek gumowych produkcji np. ZTS „Gamrat” Jasło lub „Wavin” Buk. Stosować kształtki z PVC. Zmiany kierunku przewodu za pomocą łuków kielichowych z PVC lub przez gięcie rur. Złącza kielichowe wykonywać wkładając do wgłębienia kielicha rury specjalnie wyprofilowaną pierścieniową uszczelkę gumową, a następnie wciskając bosy koniec rury do kielicha, po uprzednim nasmarowaniu go talkiem lub płynem FF.

W przypadku braku odpowiednich łuków lub kolan albo gdy posiadane takie nie odpowiadają projektowanej zmianie kierunku przewodu, dopuszcza się gniecie kształtując odpowiednio odcinek rury lub zmieniając kąt posiadanego kolana lub łuku. Zmiany kierunku trasy przewodu w planie, gdy kąt załamania nie przekracza 5° , można wykonać przez wygięcie rur na zimno.

W węzłach stosować armaturę żeliwną. Połączenie rur PVC z zasuwą i kształtkami żeliwnymi kołnierzowymi za pomocą króćców kielichowo-kołnierzowych.

Transport, załadunek i rozładunek rur powinien odbywać się zgodnie z zaleceniami producenta. Magazynowanie rur powinno być zabezpieczone przed szkodliwym działaniem promieni słonecznych i opadami atmosferycznymi. Rury powinny być układane na równym podłożu na podkładkach i przekładkach drewnianych.

Wysokość stosu nie powinna przekraczać 2 m.

Na projektowanej sieci, w miejscach wskazanych w części rysunkowej zamontować zasuwy kołnierzowe z obudową i skrzynką uliczną firmy *AVK* lub *HAWLE* lub innych producentów o tych samych parametrach technicznych.

Należy zastosować zasuwy o następujących cechach konstrukcyjnych: miękko uszczelniająca zasuwa z gładkim i wolnym przelotem, pokrywa i korpus z żeliwa sferoidalnego, pierścień dławicowy z EPDM, uszczelki O-ring ułożyskowane ze wszystkich stron w nierdzewnym materiale, klin z żeliwa sferoidalnego, prowadzenie klina z tworzywa odpornego na zużycie z wysokimi właściwościami poślizgowymi.

Wodociąg na całej trasie należy ułożyć na podsypce 20 cm, obsypać ponad wierzch rury 30 cm warstwą piasku bez użycia gruntu rodzimego i kamieni.

Obsypkę starannie ubić z obu stron przewodu, zasypywanie i ubijanie wykonać warstwowo.

Trasę sieci i przyłącza należy oznaczyć taśmą lokalizacyjną koloru biało - niebieskiego o szer. 200 mm z zatopioną wkładką metalową. Taśmę należy prowadzić na wysokości 30 – 40 cm nad grzbietem rury z odpowiednim wyprowadzeniem końcówek do skrzynek zasuw.

Wykopy pod wodociąg powinny być wykonywane zgodnie z postanowieniem BN-68/B-06050 oraz BN-83/8836-02 „Roboty ziemne”.

Przy wykonywaniu wykopów szerokoprzestrzennych należy pamiętać o zachowaniu prawidłowych skarp dostosowanych do kategorii gruntu które powinny wynosić 1 : 0,6.

Wykopy wąskoprzestrzenne należy wykonać o szerokości nie mniej niż 0,8 m. Ściany wykopu umocnić poprzez szalowanie. W gruntach sypkich i luźnych wykonuje się deskowanie pełne, w gruntach zwartych ażurowe.

W miejscach, gdzie na poziomie posadowienia może wystąpić woda gruntowa, należy przewidzieć odwodnienie.

Trzy metry przed i trzy metry za skrzyżowaniem z uzbrojeniem podziemnym wykopy należy wykonywać ręcznie, aby nie uszkodzić istniejącej instalacji.

Wszystkie instalacje podziemne krzyżujące się lub biegnące równolegle z wykopem powinny być zabezpieczone lub podwieszone w sposób umożliwiający ich użytkowanie. Celem stabilizacji ułożonego w wykopie przewodu wodociagowego, na trójkątach oraz kolanach, należy stosować typowe bloki oporowe dla przeniesienia na grunt sił osiowych występujących na rurociągu.

Bloki oporowe mogą być prefabrykowane lub wykonane na miejscu budowy z betonu lanego, pod warunkiem dokładnego oparcia o grunt w stanie nienaruszonym. Bloki oporowe należy wykonać zgodnie z normą branżową BN-81/9192-05 i normą BN-81/9191-04 lub skorzystać z opracowania Centrum Techniki Budownictwa Komunalnego „Bloki oporowe na rurociągach tłocznych o średnicach nominalnych 80-500 mm i ciśnieniu roboczym $p_{max}=1 \text{ MPa}$ ” – 1990 r.

Na projektowanym odcinku wodociągu przewiduje się zamontowanie hydrantu p. poż. nadziemnego $\varnothing 80$. Na podejściu do hydrantu montować zasuwę w odległości co najmniej 1 m od hydrantu. Lokalizacja hydrantu zgodnie z częścią rysunkową. Pomiar ilości zużytej wody za pomocą wodomierza typu JS 10 prod. PoWoGaz Poznań o max. strumieniu objętości $Q_{max} = 20 \text{ m}^3/\text{h}$, nominalnym strumieniu objętości $Q_p = 10 \text{ m}^3/\text{h}$ i średnicy nominalnej $\varnothing 40 \text{ mm}$. Wodomierz będzie zlokalizowany w pomieszczeniu magazynu 0/2 (mag.sprzętu sportowego).

Uwaga: przed przystąpieniem do robót montażowych połączenia sieci z istniejącą - sprawdzić rzędną istniejącego przewodu.

Po zakończeniu montażu sieć wodociagową należy poddać próbie szczelności.

Przed rozpoczęciem próby szczelności należy przewód napełnić wodą, dokładnie odpowietrzyć. Próbę szczelności należy przeprowadzać w temperaturze zewnętrznej nie niższej niż $+1^\circ\text{C}$. Ciśnienie próbne nie może być niższe niż 1,0 MPa. Odcinek można uznać za szczelny, jeżeli przy zamkniętym dopływie wody pod ciśnieniem próbnym w czasie 30 min nie będzie spadku ciśnienia.

2.4. Przyłącze ciepłne

Projektowana rozbudowa zasilana będzie w ciepło oraz ciepłą wodę z istniejącej kotłowni gazowej.

Zapotrzebowanie ciepła dla obiektu:

$$\Sigma Q_c = 172\,799\text{W}$$

Obliczenia zapotrzebowania ciepła wykonano wg PN-B-03406.

Zewnętrzna temperatura obliczeniowa (wg PN-B-03406) dla II strefy klimatycznej -18°C .

Czynnik grzejny: woda o parametrach $90/70^{\circ}\text{C}$.

Źródłem ciepła dla istniejącej szkoły są dwa kotły gazowe typ G524L prod.

„BUDERUS” o mocy 662 kW.

Dla projektowanej sali gimnastycznej przewiduje się przebudowę kotłowni. Zgodnie z ustaleniami z Inwestorem, w kotłowni na istniejących rozdzielaczach należy przebudować nieczynny obieg dla nagrzewnic hali sportowej w szkole podstawowej. Na obiegu zaprojektowano dwie pompy typ 50Pot 60A prod. LFP Leszno o parametrach $V=8,84\text{ m}^3/\text{h}$, $H_p=3,5\text{mH}_2\text{O}$ $U=400\text{V}$; $I=0,46\text{A}$; $P=250\text{W}$. Jedna pompa będzie rezerwową. Pompy umieścić na rozdzielaczach dn 80.

Przyłącze wykonać z rur giętkich („DAR- PEX”) preizolowanych prod. Zakładu Produkcyjno – Usługowego w Międzyrzeczu ul. Przemysłowa 2 tel. (095) 741-29-65.

Zaprojektowano przyłącza:

grzewcze - 65/140

c.w.u. - 40/110

cyrkulacja - 25/75

Przewody będą doprowadzać ciepło z kotłowni do rozdzielaczy w projektowanym pom. technicznym wg. projektu „Instalacji wod-kan. c.o. i wentylacji”. Rury preizolowane zakończyć za ścianą kotłowni i nad posadzką pom. technicznego. Szczegóły instalacji w pom. technicznym wg projektu budowlanego instalacji. Preizolowane rury i kształtki ułożyć bezpośrednio w gruncie w wykopach wąskoprzestrzennych na podsypce piaskowej i warstwie wyrównawczej grubości pod i nad rurociągami o gr. min. 10 cm.

Montaż przewodów preizolowanych oraz badanie wykonać zgodnie z warunkami podanymi przez producenta. Stosować taśmy ostrzegawcze.

STAROSTWO POWIATOWE
W Trzciance
ul. Armii Krajowej 27
tel. 067/2539150 wew. 1181

Próbie szczelności przeprowadzić na zimno na ciśnienie próbne min. 1,5 ciśnienia roboczego w temperaturze wyższej niż 0°C, napełniając sieć wodą na 24 godziny przed próbą. Wynik próby hydraulicznej uważa się za zadowalający jeżeli w ciągu całego czasu prób tj. 45 min. do 1 h, dla każdego odcinka, nie stwierdzono spadku ciśnienia na manometrze.

Po zakończeniu montażu i prób przystąpić do zasypania rurociągu. Należy stosować piasek gruby, średni lub żwir bez gliny, mułu i kamieni.

Zасыpywanie dokonać warstwami. W przypadku zagęszczania ręcznego grubość warstwy nie powinna przekraczać 15 cm. Obsypkę należy wykonać w dwóch warstwach.

Drugą obsypkę wykonuje się do poziomu min. 10 cm powyżej krawędzi rurociągu.


Po wykonaniu obsypki oznakować trasę rurociągu a pozostałą część wykopu zasypać gruntem, uprzednio wybranym z wykopu (po usunięciu kamieni, korzeni, brył gliny lub iłu i innych zanieczyszczeń), warstwami grubości do 30 cm, zagęszczając mechanicznie zagęszczarką. Teren przywrócić do stanu pierwotnego.

3.0. Uwaga końcowa.

1. Całość robót wykonać zgodnie z „*Warunkami technicznymi wykonania i odbioru sieci wodociagowych*”, „*Warunkami technicznymi wykonania i odbioru sieci kanalizacyjnych*” wyd. COBRTI INSTAL.
3. Roboty ziemne w pobliżu istniejącego uzbrojenia należy wykonać sposobem ręcznym.
4. Napotkane kable i rurociągi starannie zabezpieczyć przed uszkodzeniem.
5. Przy montażu rur zwrócić uwagę na to, aby nie były zanieczyszczone od wewnątrz piaskiem, ziemią itp.
6. W miejscu występowania wód gruntowych wykonać odwodnienie.

Opracował :

inż. Paweł Kopacz



4.0. Obliczenia

Ilość ścieków deszczowych dla zlewni która obejmuje obszar dróg, placów, chodników i dachów

$$Q = q \times A \times \Psi$$

gdzie:

q – natężenie deszczu [l/s/ha]

$q_0 = 77 \text{ dm}^3/\text{s ha}$ natężenie deszczu obliczeniowego

A – powierzchnia spływu [ha]

- 0,159 – dachy,
- 0,05 ha – parkingi,
- 0,095 ha – place i chodniki,
- 0,099 – teren zielony,

Ψ – współczynnik spływu powierzchniowego

- 0,8 dla dachów
- 1,0 dla parkingów
- 0,6 dla placów i chodników
- 0,6 dla terenów zielonych

- dachy $F = 1725 \text{ m}^2 = 0,173 \text{ ha}$

$$Q_0 = 77 \times 0,173 \times 0,8 = 10,66 \text{ dm}^3/\text{s}$$

- parkingi $F = 500,23 \text{ m}^2 = 0,05 \text{ ha}$

$$Q_0 = 77 \times 0,05 \times 1,0 = 3,85 \text{ dm}^3/\text{s}$$

- place i chodniki $F = 946,89 \text{ m}^2 = 0,095 \text{ ha}$

$$Q_0 = 77 \times 0,095 \times 0,6 = 4,39 \text{ dm}^3/\text{s}$$

- teren zielony $F = 992,74 \text{ m}^2 = 0,099 \text{ ha}$

$$Q_0 = 77 \times 0,099 \times 0,6 = 4,57 \text{ dm}^3/\text{s}$$

Całkowita ilość ścieków deszczowych odprowadzanych z terenu inwestycji wynosi:

$$Q_0 = 23,47 \text{ m}^3/\text{s}$$

Miarodajne przepływy obliczeniowe wody zimnej i ciepłej w obiekcie:

Nazwa przyboru	Ilość przyborów szt.	Normat.wypływ d. m ³ /s	Woda zimna	Woda ciepła
			$\sum q_n$ dm ³ /s	$\sum q_n$ dm ³ /s
umywalki	21	0,07	1,47	1,47
phuczki ustępowe	14	0,13	1,82	-
natrysk	18	0,15	2,70	2,70
pisuar	2	0,30	0,60	-
		RAZEM	6,59	4,17

Miarodajne zużycie zimnej wody:

$$q = 0.682 (\sum q_n)^{0,45} - 0,14$$

$$q = 0.682 (10,76)^{0,45} - 0,14$$

$$q = 1,85 \text{ dm}^3/\text{s}$$

Miarodajne zużycie zimnej wody z uwzględnieniem p.-poż.:

$$\varnothing 25 - q = 1,0 \text{ dm}^3/\text{s}$$

$$q_{p\text{-poż}} = 2 + (0,15 \times 1,85) = 2,28 \text{ dm}^3/\text{s}$$

Dobór wodomierza:

$$q_w = 2 \times q$$

$$q_w = 2 \times 1,85 \text{ dm}^3/\text{s} = 3,70 \text{ dm}^3/\text{s} = 13,32 \text{ m}^3/\text{h}$$

Dobrano wodomierz typu JS 10 prod. PoWoGaz Poznań o max. strumieniu objętości

$Q_{\max} = 20 \text{ m}^3/\text{h}$, nominalnym strumieniu objętości $Q_p = 10 \text{ m}^3/\text{h}$ i średnicy nominalnej

$\varnothing 40 \text{ mm}$.

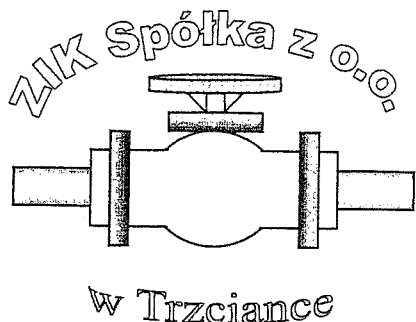
Dobór pompy obiegowej dla hali sportowej :

- wydajność pompy:

$$V = 3600 \frac{172799}{4190 \cdot 965,3 \cdot 20} \cdot 1,15 = 8,84 \text{ m}^3/\text{h}$$

$$H_p = 3,5 \text{ mH}_2\text{O}$$

Dobrano pompę typ 50POt60A prod. „LFP Leszno”, praca na 2 biegu.



Zakład Inżynierii Komunalnej Sp. z o.o.

ul. Żeromskiego 15
64-980 Trzcianka
tel./fax: (67) 216-83-08

STANISŁAWOWE
ul. Żeromskiego 15
64-980 Trzcianka
tel. 763-18-67-781
www.zik.trzcianka.com.pl
ziktrzcianka@wp.pl
18 stycznia 2008 r.

Trzcianka, 30-06-2008r.

l. dz. 5107/2008

Kontur Studio Architektury
64-920 Piła
Ul. Bydgoska nr 33/5

W odpowiedzi na wniosek w sprawie wydania warunków technicznych na dostawę wody, zrzut ścieków sanitarnych oraz odprowadzenie wód opadowych dla nowoprojektowanej Hali gimnastycznej przy Gimnazjum nr 2 w Trzciance na 1208/2 Zakład Inżynierii Komunalnej Sp. z O.O. informuje co następuje:

- Włączenie nowo-projektowanej sieci wodociągowej rozdzielczej PVC 100 mm z przyłączem należy zaprojektować od wodociągu miejskiego 100 mm (żeliwo) biegnącego w ulicy Konopnickiej (poprzez dz.nr 1150).
- Zaprojektowaną sieć kanalizacji sanitarnej z przykanalikami włączyć do miejskiej sieci kanalizacji sanitarnej PVC- 400 mm / biegnącej w ulicy Konopnickiej.
- Projektowana sieć kanalizacji deszczowej powinna być wprowadzona do miejskiej sieci kanalizacji deszczowej 400 mm biegnącej w ul. Konopnickiej.

Opracowany projekt techniczny uzgodnić w Zespole Uzgadniania Dokumentacji w Czarnkowie.

P R E Z E S

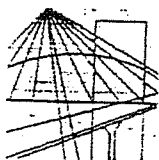
mgr inż. Grażyna Wiśniewska

Nr konta: 97 1240 3741 1111 0000 4460 6392 Pekao S.A.
lub 27 1090 1320 0000 0000 3217 4775 Bank Zachodni WBK

Wysokość kapitału zakładowego: 34 637 000,00

KRS 0000057944 XXII Wydział Gospodarczy KRS w Poznaniu

2008-09-27



WIELKOPOLSKA
OKRĘGOWA
IZBA
INŻYNIERÓW
BUDOWNICTWA

OKRĘGOWA KOMISJA KWALIFIKACYJNA

WOPIB-OKK-KP-7131-146/2003

STAROSTWO POWIATOWE
W GZARANKOWIE
ul. 27 stycznia 12
80 TRZCIANKA
tel. 067/2530160 wew. 1181

Poznań, dnia 10 grudnia 2003 r.

DECYZJA

Na podstawie art. 24 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 15 grudnia 2000 r. o samorządach zawodowych architektów, inżynierów budownictwa oraz urbanistów (Dz.U. z 2001 r. Nr 5 poz. 42, z późn. zm.) i art. 12 ust. 3, art. 13 ust. 1 pkt 1, art. 14 ust. 1 pkt 4 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (tekst jednolity: Dz. U. z 2000 r. Nr 106 poz. 1126 z późn. zm.) oraz § 9 ust. 1 rozporządzenia Ministra Gospodarki Przemysłu i Budownictwa z dnia 30 grudnia 1994 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz. U. z 1995 r. Nr 8 poz. 38, z późn. zm.)

Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna
nadaje

Pani Małgorzacie Gugała

magister inżynier
kierunek: Inżynieria sanitarna
urodzonej dnia 03 marca 1969 r. w Pile

UPRAWNIENIA BUDOWLANE
numer ewidencyjny WKP/0153/POOS/03

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

Szczegółowy zakres uprawnień jest określony na odwrocie niniejszej decyzji

UZASADNIENIE

Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna Wielkopolskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa w Poznaniu na podstawie protokołów z postępowania kwalifikacyjnego oraz z przeprowadzonego egzaminu, uchwałą Nr 6/OKK/03 z dnia 10 grudnia 2003 r. stwierdziła, że Pani Małgorzata Gugała posiada wymagane prawem wykształcenie i praktykę zawodową konieczną do uzyskania uprawnień budowlanych w w/w specjalności i uzyskała pozytywny wynik egzaminu na uprawnienia budowlane.

Pouczenie

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



Skład orzekający
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej:

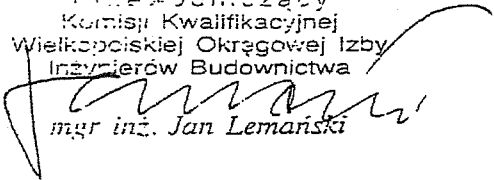
Przewodniczący – mgr inż. Jan Lemański
Członek Komisji – mgr inż. Marian Karcz
Członek Komisji – dr inż. Daniel Pawlicki

2008-09-29

Na podstawie art.12 ust.1 pkt 1 i 5 ustawy Prawo budowlane Pani Małgorzata Gugala jest upoważniona w specjalności instalacyjnej w zakresie sieci, instalacji i urządzeń wodociagowych i kanalizacyjnych, cieplnych, wentylacyjnych i gazowych do:

- projektowania, sprawdzania projektów architektoniczno-budowlanych i sprawowania nadzoru autorskiego,
- wykonywania samodzielnych funkcji technicznych w zakresie sprawowania kontroli technicznej utrzymania obiektów budowlanych z zastrzeżeniem art. 62 ust. 5 ustawy bez ograniczeń.

Przewodniczący
Komisji Kwalifikacyjnej
Wielkopolskiej Okręgowej Izby
Inżynierów Budownictwa


mgr inż. Jan Lemański

Otrzymują:

1. Pani Małgorzata Gugala
64-920 Piła ul. Walki Młodych 64
2. Okręgowa Rada Izby
3. Główny Inspektor Nadzoru
Budowlanego
4. a/a

(signed)

N: 275-78/PW

STAROSTWO POWIATOWE
w CZARNKOWIE
Biuro Wzrostu Architektury i Budownictwa
ul. TRZCIANKA 1
tel. 0672530160
01-2000
1181
1181

do pełnienia samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie

Na podstawie § 4 ust. 2, § 7 i § 13 ust. 1 pkt 4 lit. b.

rozporządzenia Ministra Gospodarki Terenowej i Ochrony Środowiska z dnia 20 lutego 1975
w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz.U. Nr 8, poz. 46) stwierdza się, że

Obywatel (II) Marek Michał PODHARSKI

Ans: any number

inżynier urządzeń sanitarnych

(b) (5) ACP - window

urodzony (a) dnia 19 września 1949 r. w Poznaniu

posiada przygotowanie zawodowe uprawniające do wykonywania samodzielnej funkcji _____

projektanta

(1) (2)

w specjalności instalacyjno-inżynieryjnej

(rodzaj specjalności techniczno-budowlanej)

w zakresie instalacji sanitarnych

(wykazanie zwodow)

364-27-174

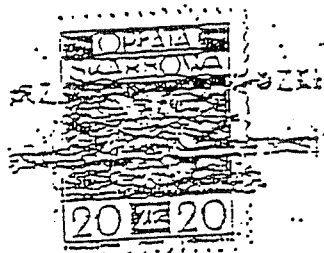
1005-5W-17-18 22-21 50,000

2008-09-29

[Handwritten signature]

Marek Podnarski jest upoważniony(a) do:
zwatol (ka) (imię i nazwisko)

- 1/ sporządzenia projektów instalacji sanitarnych
- 2/ w budownictwie osób fizycznych - do kierowania, nadzorowania i kontrolowania budowy, kierowania i kontrolowania wytwarzania konstrukcyjnych elementów instalacji oraz oceniania i badania stanu technicznego instalacji sanitarnych. - - -

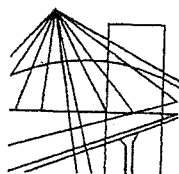


1 B. 1:1000
[Signature]
Włodzisław Wydział



(podpis i pieczęć)

STAROSTWO POWIATOWE
w CZARNKOWIE
Kancelaria Wydz. Architektury i Budownictwa
ul. TRZCIANKA ul. 27 stycznia 42
41-067/2530160 wew. 1181



P O L S K A
I Z B A
INŻYNIERÓW
BUDOWNICTWA

Poznań, 2008-03-26

ZAŚWIADCZENIE

Pan/Pani **Małgorzata Gugala**

miejsce zamieszkania **ul. Wałki Młodych 64**
64-920 Piła

jest członkiem Wielkopolskiej Okręgowej Izby Inżynierów
Budownictwa o numerze ewidencyjnym **WKPI/IS/0204/04**

i posiada wymagane ubezpieczenie od odpowiedzialności
cywilnej.

Niniejsze zaświadczenie jest ważne od dnia **2008-04-01**

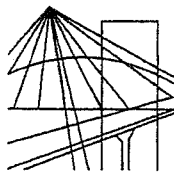
do dnia **2008-09-30**

Wiceprzewodniczący
Wielkopolskiej Okręgowej
Izby Inżynierów Budownictwa


mgr inż. Danuta Gawęcka

Wielkopolska Okręgowa Izba Inżynierów Budownictwa
ul. H. Wieniawskiego 5/9, 61-712 Poznań, tel./fax 061 854 2014, 061 854 2011
e-mail: wkp@piib.org.pl


2008-08-29



P O L S K A
I Z B A
I N Ż Y N I E R Ó W
B U D O W N I C T W A

STAROSTWO POWIATOWE
w CZARNKOWIE
Delegatura Wydz. Architektury i Budownictwa
14-980 TRZCIANKA, ul. 27 stycznia 6.
tel. 0672530160 wew. 1161

Poznań, 2007-12-10

ZAŚWIADCZENIE

Pan/Pani Marek Podharski

miejsce zamieszkania ul. Sosnowa 1
..... 64-930 Szydłowo Dołaszewo

jest członkiem Wielkopolskiej Okręgowej Izby Inżynierów
Budownictwa o numerze ewidencyjnym WKP/IS/3989/01
i posiada wymagane ubezpieczenie od odpowiedzialności
cywilnej.

Niniejsze zaświadczenie jest ważne od dnia 2008-01-01
do dnia 2008-12-31

PRZEWODNICZĄCY
Wielkopolskiej Okręgowej Izby
Inżynierów Budownictwa

mgr inż. Jerzy Stroiński

Wielkopolska Okręgowa Izba Inżynierów Budownictwa
ul. H. Wieniawskiego 5/9, 61-712 Poznań, tel./fax 061 854 2014, 061 854 2011
e-mail: wkp@piib.org.pl

2008-09-29