

Pracownia Projektowa „PERSPEKTYWA”
mgr inż. Krzysztof Halaba
ul. Kotarbińskiego 14/12; 76-200 Słupsk
tel. 0609-147-455

Słupsk, kwiecień 2012

PROJEKT BUDOWLANY BUDYNKU ŚWIETLICY WIEJSKIEJ.

INWESTOR: Gmina Smołdzino
ul. Kościuszki 3
76-214 Smołdzino

ZALĄCZNIK NR 2

DO DECYZJI NR 465/2012

Z DNIA 20.06.2012

AB-1-B.6740.382.2012

OBIEKT: Budynek świetlicy wiejskiej
Żelazo, dz. nr 22

STADIUM: projekt budowlano- wykonawczy

BRANŻA: konstrukcja

z up. STAROSTY

mgr inż. Małgorzata Mikolajczyk Paszczyk
uczelnik Wydziału Architektury i Budownictwa
Starostwa Powiatowego w Słupsku

Zgodnie z wymogiem art. 20 ust. 4 ustawy z dnia 7 lipca 1994 roku Prawo Budowlane
(Tekst jednolity: Dz. U. Z 2003 r. Nr 207, poz. 2016 z późn. zmianami)

Oświadczam, że projekt budowlany został sporządzony zgodnie z obowiązującymi
przepisami oraz zasadami wiedzy technicznej.

autor konstrukcja: mgr inż. Krzysztof Halaba
POM/0211/POOK/04

mgr inż. KRZYSZTOF HALABA

Uprawnienia budowlane
do projektowania bez ograniczeń
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej
Nr ewid. POM/0211/POOK/04



Gdańsk, dnia 10 grudnia 2004 r

syg. akt 68/POM/OKK/04

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 i art. 14 ust. 1 pkt 2 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 Przestrzennej 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.) oraz art. 104 ust. 1 i 2 Kodeksu postępowania administracyjnego (t. j. Dz. U. z 2000 r. Nr 98, poz. 1071 z późn. zm.)

Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna
stwierdza, że:

Pan KRZYSZTOF HALABA
magister inżynier
urodzony dnia 08.04.1975 r. w Słupsku

uzyskał
UPRAWNIENIA BUDOWLANE
numer ewidencyjny: POM/0211/POOK/04

do projektowania bez ograniczeń w specjalności
konstrukcyjno-budowlanej

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 Pomorskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa w terminie 14 dni od daty jej doręczenia.

Skład orzekający Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej:



PRZEWODNICZĄCY
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej

Ryszard Kolasa

Otrzymują:

1. Pan Krzysztof Halaba
76-200 Słupsk, ul. Małcużyńskiego 4/84
2. Okręgowa Rada Izby
3. Główny Inspektor Nadzoru Budowlanego
4. a/a

OZŁONEK
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej;

Zienowit Suligowski

WICEPRZEWODNICZĄCY
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej

Leszek Niedostatkiewicz

POMORSKA OKRĘGOWA IZBA INŻYNIERÓW BUDOWNICTWA

Z A Ś W I A D C Z E N I E

Pan(i) **Krzysztof Marek Halaba**
76-200 Słupsk ul. Małcurzyńskiego 4/84

jest członkiem

Pomorskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa
o numerze ewidencyjnym POM/BO/0074/05
i posiada wymagane ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.
Niniejsze zaświadczenie jest ważne
od dnia 2012-02-01 do 2013-01-31

Gdańsk 2012-01-23 r.

POMORSKA OKRĘGOWA
IZBA INŻYNIERÓW BUDOWNICTWA
80-840 Gdańsk, ul. Świętojańska 4. 44
(3) Tel. (0-58) 324-69-77
Fax (0-58) 301-44-98

PRZEWODNICZĄCY RADY

Ryszard Kolasa

ZAWARTOŚĆ OPRACOWANIA

konstrukcja

I. Opis techniczny.

II. Część graficzna:

1. Rzut fundamentów.
2. Rzut konstrukcji parteru.
3. Rzut konstrukcji stropu.
4. Rzut konstrukcji więźby dachowej.
5. Przekrój A-A.
6. Przekrój przez więźbę.
7. Przekroje fundamentów: Ł-1; SF-1.
8. Elementy Sż-1; Sż-2; W-1.
9. Elementy: Poz.2.0.1; Poz.2.0.2; N-1.

Zestawienie zbrojenia.

Zestawienie drewna.

Zestawienie stali.

III. Informacja BIOZ.

OPIS TECHNICZNY

Konstrukcja

I. PODSTAWA OPRACOWANIA

- zlecenie inwestora,
- PT branżowe,
- Obowiązujące normy i przepisy budowlane,
- Obliczenia statyczne wykonano według:
PN-82/B-02000- Obciążenia budowli,
PN-80/B-02010- Obciążenie śniegiem,
PN-77/B-02011- Obciążenie wiatrem,
PN-84/B-03264- Konstrukcje żelbetowe,
PN-B-03150:2000- Konstrukcje drewniane.

II. CEL I ZAKRES OPRACOWANIA

Celem opracowania jest projekt konstrukcyjny budynku świetlicy wiejskiej zlokalizowanego w miejscowości Żelazo na dz. nr 22.

III. OGÓLNA KONCEPCJA KONSTRUKCJI OBIEKTU.

3.1. OPIS PRZYJĘTYCH ROZWIĄZAŃ :

Obiekt zaprojektowano w konstrukcji murowanej z podciągami i słupami żelbetowymi, strop i dach w konstrukcji drewnianej.

3.2. CHARAKTERYSTYCZNE POZIOMY

Poziom przyziemia	$\pm 0,00 = 22,35 \text{ m n.p.m.}$
Poziom posadowienia łąw fundamentowych	$-1,30\text{m} = 21,05 \text{ m n.p.m.}$

IV. WARUNKI GEOTECHNICZNE

4.1. OCENA KATEGORII GRUNTU .

Na podstawie odkrywki gruntu i oględzin własnych stwierdzono: proste warunki gruntowe : piaski drobne średnio zagęszczone.

4.2. KATEGORIA GEOTECHNICZNA .

Pierwsza kategoria geotechniczna ponieważ :

- warunki gruntowe: piaski drobne,
- obiekt I kondygnacyjny,
- konstrukcja obiektu – murowana,
- obiekt nie podpiwniczony,
- fundamenty bezpośrednie,
- wykopy o głębokości 1.4.m , szerokoprzestrzenne o skarpach nachylonych,
- wody gruntowe poniżej poziomu posadowienia.

4.3. PROJEKTOWANE POSADOWIENIE.

Posadowienie bezpośrednie na ławach żelbetowych o szerokości 65cm i wysokości 30cm oraz na stopach fundamentowych o wymiarach dostosowanych do obciążeń.

Beton B20 , stal A-III i A-0. Stopień wodoszczelności betonu W-4.

Maksymalna poziom posadowienia = -1.30 m.

UWAGA!

W miejscu występowania gruntów nienośnych należy dokonać wymiany gruntu pod stopami i ławami fundamentowymi.

Wymiany należy dokonać przez usunięcie gruntu nienośnego do poziomu występowania gruntów nośnych- wg poziomów podanych na rys. rzutu fundamentów, a następnie wykonanie zasypki z piasku warstwami po 20cm. Każdą warstwę należy zagęszczać mechanicznie. Podsypkę należy zagęścić do wartości $I_D^{nl}=0.6$.

W trakcie wykonywania robót inspektor nadzoru lub kierownik budowy powinien stwierdzić rodzaj gruntu faktycznie występujący w poziomie posadowienia obiektu.

Należy wykonać geologiczny odbiór wykopu.

4.3.1 Roboty ziemne:

Wykopy szerokoprzestrzenne należy wykonywać sprzętem zmechanizowanym z jednoczesnym wywozem urobku. W przypadku wykonywania robót z odkładem urobku przy wykopie, należy zachować minimalną odległość składowania urobku od krawędzi wykopu- urobek oraz koparka muszą być ustawione w odległości co najmniej 0.6m poza klinem odłamu skarpy wykopu..

V.KONSTRUKCJA .

5.1. ŁAWY FUNDAMENTOWE.

Fundamenty zaprojektowano jako monolityczne, żelbetowe z betonu B20, zbrojone stalą klasy A-III (34GS). Rozstaw i średnice prętów zbrojeniowych podany będzie w projekcie wykonawczym. Stopień wodoszczelności betonu W-4.

5.2. KONSTRUKCJA OBIEKTU.

5.2.1 Ściany fundamentowe, piwnic i kondygnacji nadziemnych.

Ściany fundamentowe murowane z bloczków betonowych pełnych. Ściany izolowane :

- poziomo-2xpapa termozgrzewalna
- pionowo- 2xDysperbit.

Ściany nośne kondygnacji nadziemnych z bloczków betonu komórkowego odmiany 600 gr.24cm, zewnętrzne ocieplone styropianem gr.12cm wg rysunków w technologii lekkich dociepleń.

Ścianki działowe murowane z bloczków betonu komórkowego gr.12 i 6cm.

5.2.2 Strop nad parterem.

Zaprojektowano strop drewniany z belek o przekroju 14x20cm i 20x20cm opartych na wieńcu żelbetowym W-1. Belki mocować do wieńca za pomocą kątowników do betonu typ P150x75x8x60 (Producent BMF). Kątownik mocować do betonu kołkami HST M10/20 HILTI. Każdą belkę należy na podporze mocować dwoma kątownikami, skręcając ją śrubą M10.

Belki drewniane stropu na podporze izolować warstwą folii lub papy, zapewniając jednocześnie wentylację z boków i od czoła. Warstwa nośna stropu z płyty 2x OSB/3 gr.12mm – układane krzyżowo; od spodu belki obłożyć płytą OSB/3 gr. 8mm.

Ścianki działowe kondygnacji parteru należy wykonać przed położeniem stropu, ponieważ stanowią usztywnienie ścian nośnych obiektu.

Całość wykonać z drewna kl. C18.

Pod słupy konstrukcji dachu przewidziano zastosować belki z dwuteowników stalowych HEA 180. Dwuteowniki mocować do wieńca W-1 poprzez kołki HST M12 HILTI.

Elementy betonowe wykonać z betonu B20 i zbroić stalą A-III (34GS). Szczegóły wykonania elementów stropu wg dokumentacji graficznej.

5.2.3 Podciągi i wieńce żelbetowe.

-Wieńce:

Zaprojektowano wieńce żelbetowe na ścianach nośnych. Poziomy posadowienia wg rzutów konstrukcyjnych, uskoki powstałe na wieńcach w ścianach krzyżujących się należy połączyć z sobą poprzez słupki żelbetowe. W wieńcu W-1 należy osadzić kotwy stalowe do mocowania murłat konstrukcji dachu (rozstaw co 150cm).

-Podciągi i słupy:

Podciągi i słupy zaprojektowano jako żelbetowe monolityczne. Układ elementów wg rzutów konstrukcyjnych.

-Nadproża:

Zaprojektowano nadproża prefabrykowane typu L-19 nad otworami drzwiowymi i okiennymi. Nad pozostałymi otworami nadproża tworzą wieńce monolityczne lub podciągi żelbetowe .

Całość wykonać z betonu B20 zbrojonego stalą A-III i A-0.

5.2.4 Konstrukcja więźby dachowej.

Dach o konstrukcji drewnianej płatwiowo-kleszczowy. Drewno do konstrukcji dachu klasy C18 zabezpieczone przeciwpożarowo zgodnie z PT architektury. Murłaty na ścianach szczytowych kotwić w wieńcach za pomocą śrub M 16 w rozstawie co 150cm, co najmniej 2 kotwy na jednym odcinku murłaty.

Pokrycie dachu stanowi dachówka.

Elementy drewniane zabezpieczyć dwukrotnie ogniochronem w celu uzyskania 0,5 h odporności ogniowej. Więźbę dachową od spodu obłożyć płytą gipsową o podwyższonej odporności ogniowej.

5.3. KONSTRUKCJA POSADZKI.

Przekrój warstw posadzki wg P.T. Architektury.

VI. MATERIAŁY KONSTRUKCYJNE.

- Beton B20; stal A-III (34GS) i A-0 (St0S)
- Drewno kl. C18

VII. OBLICZENIA STATYCZNE I WYMIAROWANIE.

Wytyczne do obciążeń:

-Budynek projektowany:

- | | |
|---|---------------------------------------|
| 1. Pokrycie dachu: dachówka + konstrukcja | 0.900 kN/m ² |
| 2. Sufit podwieszony (płyta G.K.)+ izolacja | 0.400 kN/m ² |
| 3. Obciążenia użytkowe dla stropu | p _k =2.0 kN/m ² |

Obciążenia klimatyczne:

- | | |
|---------------------|--|
| 4. Wiatr II strefa | q _k =0.30 kN/m ² |
| 5. Śnieg III strefa | Q _k =0.96 kN/m ² |

Współczynniki obciążeń przyjęto zgodnie z polskimi normami.

Elementy żelbetowe i fundamenty z betonu B20 zbrojonego stalą A-III (34GS) i A-0 (St0S). Drewno klasy C18.

Komplet obliczeń posiada projektant konstruktor.

Obliczenia sa oparte na normach:

- PN-82/B-02000-Obciążenia budowli.
- PN-80/B-02010-Obciążenie śniegiem.
- PN-77/B-02011-Obciążenia wiatrem.
- PN-87/B-03002-Konstrukcje murowe.
- PN-B-03264:1999 Konstrukcje betonowe, żelbetowe, i sprężone. Obliczenia statyczne i projektowanie.

PN-81/B-03020- Grunty budowlane. Posadowienie bezpośrednie budowli. (2)
Obliczenia statyczne i projektowanie.

VIII. WYTYCZNE DO INSTALACJI OCHRONY ODGROMOWEJ.

Instalację ochrony odgromowej należy wykonać zgodnie z projektem technicznym branży elektrycznej.

IX. UWAGI.

Materiały zastosowane muszą posiadać świadectwo dopuszczenia ITB .
Wszystkie roboty budowlane należy wykonać wg „Warunków technicznych wykonania i odbioru robót budowlano – montażowych „ tom 1 wyd. „Arkady „,

Opracował: mgr inż. Krzysztof Halaba

mgr inż. KRZYSZTOF HALABA
Uprawnienia budowlane
do projektowania bez ograniczeń
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej
Nr ewid. POM/0211/POOK/04



zestawienie zbrojenia.xls

ELEMENT		RODZAJ I LICZBA PRĘTÓW ZBROJENIA									
NAZWA	Liczba	Nr pręta	Rodzaj średnica	Długość pręta	Liczba elementów	Liczba w 1	Długość ogólna				
szt	szt	mm	m	szt	szt	m					
					ogólna	o 6	o 8	o 10	o 12	o 16	o 20
Ł-1											
1	1	# 12	67,15	4	4				268,60		
1	2	o 6	0,92	224	224	206,08					
4	3	# 12	1,40	4	16				22,40		
1	4	# 12	1,10	36	36				39,60		
SF-1											
1	1	# 12	0,90	16	16				14,40		
1	2	# 12	1,40	4	4				5,60		
1	3	o 6	0,72	4	4	2,88					
Sz-1											
4	1	# 12	3,78	4	16				60,48		
4	2	o 6	0,86	20	80	68,80					
Sz-2											
1	1	# 12	3,95	4	4				15,80		
1	2	o 6	0,88	22	22	19,36					
W-1											
1	1	# 12	61,22	4	4				244,88		
1	2	o 6	0,94	204	204	191,76					
Poz. 2.0.1											
1	1	# 12	1,50	4	4				6,00		
1	2	o 6	0,94	10	10	9,40					
Poz. 2.0.2											
1	1	# 12	3,25	6	6				19,50		
1	2	o 6	1,04	28	28	29,12					
N-1											
1	1	# 12	2,28	4	4				9,12		
1	2	o 6	1,34	15	15	20,10					
Razem											
Ciężar 1m. pręta				mb		547,50	0,00	0,00	706,38	0,00	0,00
Ciężar wg średnic				kg		0,222	0,395	0,617	0,888	1,58	2,47
Razem				kg		121,55	0,00	0,00	627,27	0,00	0,00
CIĘŻAR OGÓLEM				kg				748,81			
				kg				748,81			

-Zestawienie drewna - strop.xls

Oznaczenie	Przekrój [cm]	Ilość [szt.]	Długość [mb]	Razem dł. [mb]	Objętość [m ³]
Strop drewniany					
Bd1	20x20	13	6,66	86,58	3,463
Bd2	14x20	14	4,44	62,16	1,740
Bd3	14x20	10	3,56	35,6	0,997
Bd4	20x20	2	3,56	7,12	0,285
				OGOŁEM	6,485

m3

-Zestawienie drewna- wiezba dachowa.xls

Oznaczenie	Przekrój [cm]	Ilość [szt.]	Długość [mb]	Razem dł. [mb]	Objętość [m]
WIEZBA DACHOWA					
K-1	8x18	34	6,8	231,2	3,329
J-1	6x16	2	4,6	9,2	0,088
KL-1	6x16	30	4,6	138	1,325
M-1	14x14	4	6,86	27,44	0,538
M-2	14x14	1	3,88	3,88	0,076
P-1	20x22	2	7,5	15	0,660
P-2	20x22	2	6,7	13,4	0,590
Mc-1	12x12	12	1	12	0,173
S-1	16x16	6	2,4	14,4	0,369
				OGOŁEM	7,147
m3					
UWAGA! Zestawienie nie obejmuje kontrłat i łat .					

Poz.	Liczba	Przedmiot	Długość	Ciężar jed.	Ciężar 1szt.	Ciężar całkowity	Materiał	Uwagi
Belka Bs-1								
1	1	Dwuteownik 180 HEA	6,450	35,56	229,36	229,36	St3S	
					Ciężar 1 szt.	229,36		
		8x Kołek HST M12 Hilti			Razem 2 szt.	458,72		
					dodatek 1,8% x	8,26		
					Razem	466,98		
					RAZEM=	466,98	kg	

INFORMACJA DOTYCZĄCA BEZPIECZEŃSTWA I OCHRONY ZDROWIA

Obiekt: Budynek świetlicy wiejskiej
Żelazo, dz. nr 22

Inwestor: Gmina Smółdzino
ul. Kościuszki 3
76-214 Smółdzino

Opracował: mgr inż. Krzysztof Halaba
76-200 Słupsk
ul. Kotarbińskiego 14/12

mgr inż. KRZYSZTOF HALABA
Uprawnienia budowlane
do projektowania bez ograniczeń
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej
Nr ewid. POM/0211/PODK/04



Słupsk kwiecień 2012

Część opisowa.

1.1. Podstawa opracowania.

- 1.1 Zlecenie inwestora
- 1.2 Wizja lokalna obiektu.
- 1.3 Analiza konstrukcji obiektów.
- 1.4 Ustawa z dnia 07.07.1994 roku „Prawo budowlane”
- 1.5 Rozporządzenie Ministra Infrastruktury z 23.06.2003 roku

2.0. Zakres opracowania.

Opracowanie dotyczy zamierzenia budowlanego – „Budowa budynku świetlicy wiejskiej”, którego inwestorem jest Gmina Smołdzino. Inwestycja realizowana będzie w miejscowości Żelazo na dz. nr 22.

3.0. Zakres robót.

Zakres robót całego zamierzenia budowlanego obejmuje następujące elementy realizowane jednocześnie:

- Niwelacja terenu,
- Budynek parterowy z poddaszem nieużytkowym, nie podpiwniczony.

Nie przewiduje się etapowania prac podczas budowy obiektu. Całość założenia powstaje w jednym procesie inwestycyjnym.

- Przyłącza kanalizacji sanitarnej, wody.
- Przyłącza sieci elektrycznej.

Budynek zostanie zrealizowany w technologii tradycyjnej.

4.0. Wykaz istniejących obiektów budowlanych.

Na terenie działki nie występują żadne dodatkowe obiekty budowlane.

5.0. Elementy zagospodarowania działki lub terenu ,które mogą stwarzać zagrożenie bezpieczeństwa i zdrowia ludzi.

W obrębie projektowanego zagospodarowania terenu nie występują elementy, które mogłyby stwarzać zagrożenia bezpieczeństwa i zdrowia ludzi.

6.0. Zagrożenia występujące podczas realizacji robót.

W trakcie realizacji obiektu wystąpią roboty, przy których wykonywaniu wystąpi ryzyko upadku z wysokości ponad 5,0 m. (projektowana wysokość obiektu to 6.74m nad terenem), dlatego też plan BIOZ powinien zawierać szczegółowy zakres robót budowlanych.

Kierownik budowy pełni funkcję koordynatora sprawującego nadzór nad bezpieczeństwem i higieną pracy wszystkich pracowników zatrudnionych na budowie. Wyznaczenie koordynatora nie zwalnia poszczególnych pracodawców z obowiązku zapewnienia bezpieczeństwa i higieny pracy zatrudnionych przez nich pracowników. Nadzór techniczny podwykonawców obowiązany jest w szczególności:

- przestrzegać wymagań bhp na placu budowy i postanowień niniejszego Planu,
- organizować stanowiska pracy zgodnie z przepisami i zasadami bhp,
- zapewnić pracownikom środki ochrony indywidualnej,
- organizować, przygotować i prowadzić pracę w sposób eliminujący możliwość zaistnienia wypadku przy pracy czy też choroby zawodowe,
- dopuszczać do pracy pracowników posiadających aktualne badania lekarskie i szkolenia bhp,
- rozpoczynać pracę po uzgodnieniu z kierownikiem budowy bezpiecznych warunków pracy i właściwej technologii prowadzonych robót,
- wykonywać wszystkie polecenia koordynatora bhp budowy,
- prowadzić Dziennik BHP i Rejestr Szkoleń.

7.0. Prowadzenie instruktażu pracowników przed przystąpieniem do realizacji robót szczególnie niebezpiecznych .

Pracownicy muszą być przeszkoleni w zakresie bezpieczeństwa i higieny pracy przed dopuszczeniem do pracy .

Roboty budowlano-montażowe należy prowadzić zgodnie z zatwierdzonym planem bezpieczeństwa i ochrony zdrowia sporządzonym przez kierownika budowy . Pracownicy zatrudnieni przy pracach montażowych muszą być przed rozpoczęciem prac zapoznani z kolejnością robót .

Instruktaż pracowników należy przeprowadzić z uwzględnieniem następujących punktów:

1. Ochrona osobista
2. Narzędzia i sprzęt roboczy
3. Znaki ostrzegawcze i informacyjne

4. Poruszanie się po terenie budowy
5. Ochrona środowiska
6. Roboty ziemne
7. Rusztowania
8. Praca na wysokości
9. Roboty tynkarskie (elewacyjne)
10. Ochrona przeciwpożarowa
11. Ład i porządek
12. Spożycie alkoholu i narkotyków
13. Naruszenie przepisów bezpieczeństwa

8.0. Środki techniczne i organizacyjne ,zapobiegające niebezpieczeństwom wynikającym z wykonywania robót budowlanych .

Teren budowy lub robót powinien być zabezpieczony ogrodzeniem. Ogrodzenie placu budowy powinno być tak wykonane, aby nie stwarzało zagrożenia dla ludzi. Wysokość ogrodzenia powinna wynosić co najmniej 1,50 m. W ogrodzeniu powinny być wykonane oddzielne bramy dla ruchu pieszego, pojazdów cięgowych i szynowych. Należy w miarę możliwości wyznaczyć miejsca postoj (parkingi) dla pojazdów mechanicznych.

Drogi dojazdowe powinny posiadać utwardzoną nawierzchnię i oznakowanie zgodne z przepisami o ruchu na drogach publicznych Drogi i ciągi piesze na placu budowy powinny być utrzymane we właściwym stanie technicznym. Nie wolno na nich składować materiałów, sprzętu lub innych przedmiotów.

Maszyny, urządzenia i sprzęt, które podlegają dozorowi technicznemu, a są eksploatowane na budowie, powinny posiadać dokumenty uprawniające do ich eksploatacji

Na budowie prace związane z podłączeniem, badaniem, konserwacją i naprawą **urządzeń elektrycznych** powinny być wykonywane wyłącznie przez osoby posiadające odpowiednie uprawnienia.

Należy zapewnić ciągłą drożność wyjść i wyjazdów z placu budowy na przyległe ulice .

9.0. Podstawa prowadzenia robót budowlano montażowych i rozbiórkowych.

9.1. Rozporządzenie Ministra Gospodarki Przestrzennej i Budownictwa z dnia 15.12.1994 roku w sprawie warunków i trybu postępowania przy rozbiórkach – Dz.U. z 1995 r. Nr10-poz. 47.

- 9.2. Rozporządzenie Ministra Pracy i Polityki Socjalnej z 26.09.1997 4roku w sprawie ogólnych przepisów BHP – Dz.U. Nr 129 poz.844.
- 9.3. Rozporządzenie Ministra Pracy i Opieki Społecznej z 02.11.1954 roku w sprawie BHP przy spawaniu i cięciu metali – Dz.U. Nr51 poz. 259.
- 9.4. Rozporządzenia Ministra Budownictwa i Przemysłu Materiałów Budowlanych z dn. 28.03.72r. w sprawie bezpieczeństwa i higieny pracy przy wykonywaniu robót montażowych i rozbiórkowych.

Opracował: mgr inż. Krzysztof Halaba

mgr inż. KRZYSZTOF HALABA

Uprawnienia budowlane
do projektowania bez ograniczeń
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej
Nr ewid. POM/0211/PÓOK/01

