
KOSZTORYS

Budowa stadionu miejskiego w Lublinie wraz z zagospodarowaniem przylegającego terenu

KONSTRUKCJA Stan "0"

Klasyfikacja robót wg. Wspólnego Słownika Zamówień

45112000-5 Roboty w zakresie usuwania gleby
45223000-6 Roboty budowlane w zakresie konstrukcji
45262426-3 Roboty przy wbijaniu pali
45223500-1 Konstrukcje z betonu zbrojonego

NAZWA INWESTYCJI : Budowa stadionu miejskiego w Lublinie
wraz z zagospodarowaniem przylegającego terenu
ADRES INWESTYCJI : Lublin, ul. Krochmalna
INWESTOR : Gmina Lublin
ADRES INWESTORA : Plac Króla Władysława Łokietka 1, 20-109 LUBLIN
BRANŻA : BUDOWLANA

SPORZĄDZIŁ KALKULACJE : AMPLUS
Wojciech Szarkowski
DATA OPRACOWANIA : 2013-06-04

Wartość kosztorysowa robót bez podatku VAT : 7 830 863.80 zł

Słownie: siedem milionów osiemset trzydzieści tysięcy osiemset sześćdziesiąt trzy i 80/100 zł

Charakterystyka ogólna inwestycji

Przedmiotem inwestycji jest miejski stadion piłkarski zamknięty z zadaszonymi trybunami, spełniający kryterium kategorii 3 zgodnie z systemem licencji PZPN, o pojemności około 15 400 numerowanych miejsc siedzących.

Na stadionie będzie można organizować imprezy masowe dla maksymalnie 15 500 uczestników, którzy będą rozlokowani częściowo na trybunach i częściowo na płycie boiska.

Poza dniami meczowymi przestrzeń w budynku głównym będą pełniły funkcję komercyjną biurowo/konferencyjną z cateringiem.

Przeznaczenie przestrzeni pod trybuną wschodnią będzie komercyjne pod wynajem na działalność handlowo - usługową.

Płytę główną boiska przyjęto wewnątrz budynku stadionu, o wymiarach z obrzeżami 125m x 85 m, podgrzewaną, nawadnianą, z założonym drenażem odwadniającym.

ZAŁOŻENIA WYJŚCIOWE do kosztorysu inwestorskiego

Kosztorys został wykonany zgodnie z Rozporządzeniem Ministra Infrastruktury z dnia 18 maja 2004 r. w sprawie określenia metod i podstaw sporządzania kosztorysu inwestorskiego, obliczania planowanych kosztów prac projektowych oraz planowanych kosztów robót budowlanych określonych w programie funkcjonalno-użytkowym.

Wartość kosztorysowa nie obejmuje podatku VAT.

Ceny jednostkowe robót pozyskane z kalkulacji szczegółowych i danych rynkowych

Dane przyjęte w kalkulacjach szczegółowych cen jednostkowych:

- koszty zakupu materiałów zawarte są w cenach materiałów i nie obejmują podatku VAT.

- stawka robocizny - wg Informacja o stawkach robocizny kosztorysowej oraz pracy sprzętu budowlanego SEKOCENBUD - I kwartał 2013 dla Lublina, poziom średni :

Roboty ogólnobudowlane inwestycyjne -12,50 PLN

koszty pośrednie obliczone wskaźnikowo od (R+S)

Wskaźniki narzutów kosztów pośrednich i zysku: wg Informacja o stawkach robocizny kosztorysowej oraz pracy sprzętu budowlanego SEKOCENBUD I kwartał 2013r. :

Wskaźnik kosztów pośrednich Kp przyjęto :

Roboty ogólnobudowlane inwestycyjne - 65,00 %

zysk kalkulacyjny obliczony wskaźnikowo od (R+S+Kp(R+S))

Wskaźnik zysku:

Roboty ogólnobudowlane inwestycyjne - 10,90 %

Ceny materiałów: ceny rynkowe lub na podstawie „Informacji o cenach czynników produkcji Ceny M, S i R SEKOCENBUD” I kwartał 2013 r

TABELA WARTOŚCI ELEMENTÓW SCALONYCH

Lp.	Nazwa	Wartość
1	2	3
1	ROBOTY ZIEMNE	790 961.13
2	PLATFORMA ROBOCZA	245 189.82
3	PALE - beton B25 (C20/25)	5 009 560.72
4	BETON PODKŁADOWY POD OCZEPAMI - beton B15 (C12/15)	30 495.27
5	OCZEPY - beton B37 (C30/37) W8	669 354.74
6	ŚCIĄGI - beton B37 (C30/37) W8	1 035 051.54
7	BETON PODKŁADOWY POD ŚCIĄGAMI - beton B15 (C12/15)	50 250.58
	RAZEM	7 830 863.80
Wartość kosztorysowa robót bez podatku VAT		7 830 863.80

Słownie: siedem milionów osiemset trzydzieści tysięcy osiemset sześćdziesiąt trzy i 80/100 zł

Lp.	Podstawa	Opis i wyliczenia	j.m.	Poszcz	Razem
1	45112000-5	ROBOTY ZIEMNE			
1	KNNR 1	Roboty pomiarowe przy powierzchniowych robotach ziemnych, niwelacja tere-	ha		2.37
d.1	0112-01	nu pod obiekty przemysłowe (22336.0+(558.0+422.0)*(0.60+0.75))/10000	ha	2.37	
				RAZEM	2.37
2	KNNR 1	Usunięcie warstwy ziemi urodzajnej (humusu) za pomocą spycharek, grubość	m ²		23 659.00
d.1	0113-01	warstwy do 15 cm 23659	m ²	23 659.00	
				RAZEM	23 659.00
3	KNNR 1	Wykopy wykonywane spycharkami w gr.kat. I-III	m ³		17 042.40
d.1	0213-01	1.35*(23659.00-11035.00)	m ³	17 042.40	
				RAZEM	17 042.40
4	KNNR 1	Zasypanie wykopów fundamentowych podłużnych, punktowych, rowów, wyko-	m ³		8 522.62
d.1	0214-02	pów obiektowych spycharkami z zagęszczeniem mechanicznym spycharkami (gr. warstwy w stanie luźnym 30 cm) - kat. gruntu III-IV 17042.40 -774.62 <minus objętość oczepów> -778.12 <minus objętość ściągów> -(90.18+148.60+952.73) <minus warstwy podkładowe> -11551.05*0.50 <minus warstwa platformy roboczej>	m ³ m ³ m ³ m ³ m ³	17 042.40 -774.62 -778.12 -1 191.51 -5 775.53	
				RAZEM	8 522.62
5	KNNR 1	Roboty ziemne wykonywane ładowarkami kołowymi z transportem urobku sa-	m ³		14 365.85
d.1	0221-07 + KNNR 1 0208-020402	machodami samowyladowczymi na odległość 15km , ziemi zmagazynowanej w hałdach, ładowarka 3,00 m3, grunt kategorii I-II 23659.0*0.15 <ziemia urodzajna> 17042.40-8522.62 <ziemia z wykopów do wywozu> 3.14*0.5*0.5*1928.0+3.14*0.4*0.4*1560 <ziemia z robót palowych>	m ³ m ³ m ³	3 548.85 8 519.78 2 297.22	
				RAZEM	14 365.85
2	45223000-6	PLATFORMA ROBOCZA			
6	KNNR 6	Profilowanie i zagęszczanie podłoża wykonywane mechanicznie w gruncie kat.	m ²		11 659.05
d.2	0103-03	II-IV - piasek zagęszczony mechanicznie do Is > 0,97, warstwa grubości 50cm (23659.00-11035.00) -(1.3*1.3*20+1.1*2.4*2+1.1*3.10*8+1.30*3.8*12+1.3*1.3*17+1.1*1.1*10+1.1* 3.1*14+1.1*5.1*4+1.3*1.3*38+1.3*2.0*2+1.3*1.7*16+2.4*1.7*22+1.3*1.9*6+ 1.3*1.3*18+1.3*1.7*48+1.7*1.3*2+1.4*10.0*2*2+5.3*12.55*1+10.45*5.4*1+ 8.45*6.65*1+7.6*9.4*2) <minus oczepy>	m ² m ² m ²	12 624.00 -964.95	
				RAZEM	11 659.05
7	KNNR 9-11	Wzmacnianie podłoża gruntowego geosiatkami i geowłókninami na gruntach o	m ²		11 659.05
d.2	0101-03	niskiej nośności sposobem mechanicznym 11659.05	m ²	11 659.05	
				RAZEM	11 659.05
3	45262426-3	PALE - beton B25 (C20/25)			
8	KNNR 2-10	Wykonanie pali dużych średnic (1000 mm) w gruncie kat.I,II - wg rys. PW-	m		1 928.00
d.3	0409-05 analogia	1101-BK-PA-000_RYSUNEK SZALUNKOWY PALI oraz rys.PW-1101-BK-PA- 100_RYSUNEK ZBROJENIOWY PALI 13.0*10+12.5*6+11.5*18+11.0*10+10.5*14+10.0*6+9.5*17+9.0*31+8.5*38+ 8.0*16+7.5*41	m	1 928.00	
				RAZEM	1 928.00
9	KNNR 2-10	Wykonanie pali dużych średnic (800 mm) w gruncie kat.I,II - wg rys. PW-	m		1 560.00
d.3	0409-03 analogia	1101-BK-PA-000_RYSUNEK SZALUNKOWY PALI oraz rys.PW-1101-BK-PA- 100_RYSUNEK ZBROJENIOWY PALI 13.50*4+13.00*6+12.50*5+12.0*3+11.50*9+11.00*9+10.5*16+10.00*15+9.50* 19+9.0*27+8.50*37+8.00*7+7.50*2	m	1 560.00	
				RAZEM	1 560.00
4	45223500-1	BETON PODKŁADOWY POD OCZEPAMI - beton B15 (C12/15)			
10	KNNR 2	Podkłady, betonowe, beton zwykły, transport pompą	m ³		90.18
d.4	1201-01	(1.5*1.5*20+1.3*2.60*2+1.3*3.30*8+1.50*4.0*12+1.5*1.5*17+1.3*1.3*10+1.3* 3.3*14+1.3*5.3*4+1.5*1.5*38+1.5*2.2*2+1.5*1.9*16+2.6*1.9*22+1.5*2.1*6+ 1.5*1.5*18+1.5*1.9*48+1.9*1.5*2+1.6*10.2*2*2+5.5*12.75*1+10.65*5.5*1+ 8.65*6.85*1+7.8*9.6*2)*0.10 <oczepy> -0.10*(3.14*0.6*0.6*(10)+3.14*0.6*0.6*(27+26)+3.14*0.45*0.45*8.8*(32)) <mi- nus powierzchnia nad palami>	m ³ m ³ m ³	115.21 -25.03	
				RAZEM	90.18
5	45223500-1	OCZEPY - beton B37 (C30/37) W8			
11	KNNR 2	Deskowanie systemowe drobnowymiarowe konstrukcji monolitycznych betono-	m ²		1 421.60
d.5	0102-02	wych lub żelbetowych, stopy i płyty fundamentowe (((1.3*2+1.3*2)*20+(1.1*2+2.40*2)*2+(1.1*2+3.10*2)*8+(1.30*2+3.8*2)*12+(1.3* 2+1.3*2)*(10+7)+(1.1*2+1.1*2)*10+(1.1*2+3.1*2)*14+(1.1*2+5.1*2)*4+(1.3*2+ 1.3*2)*38+(1.3*2+2.0*2)*2+(1.3*2+1.7*2)*16+(2.4*2+1.7*2)*22+(1.3*2+1.9*2)* 6+(1.3*2+1.3*2)*18+(1.3*2+1.7*2)*48+(1.7*2+1.3*2)*1+(1.4*2+10.0*2)*2*2+ (5.3*2+12.55*2)*1+(10.45*2+5.3*2)*1+(8.45*2+6.65*2)+(7.6*2+9.4*2)*2)*0.80	m ² m ²	1 421.60	

Lp.	Podstawa	Opis i wyliczenia	j.m.	Poszcz	Razem
				RAZEM	1 421.60
12	KNNR 2	Oczepy - Betonowanie konstrukcji w deskowaniu systemowym drobnowymiarowym z transportem betonu pompą, ławy i stopy fundamentowe - wg rys. PW-1101-BK-FO-100-103_Zbrojenie oczepów nr 01 do 023	m ³		780.07
d.5	0109-03				
	oczep 01	0.80*(1.3*1.3)*20	m ³	27.04	
	oczep 02	0.80*(1.1*2.4)*2	m ³	4.22	
	oczep 03	0.80*(1.1*3.1)*8	m ³	21.82	
	oczep 04	0.80*(1.3*3.8)*12	m ³	47.42	
	oczep 05	0.80*(1.3*1.3)*7	m ³	9.46	
	oczep 06	0.80*(1.3*1.3)*10	m ³	13.52	
	oczep 07	0.80*(1.1*1.1)*10	m ³	9.68	
	oczep 08	0.80*(1.1*3.1)*14	m ³	38.19	
	oczep 09	0.80*(1.1*5.1)*4	m ³	17.95	
	oczep 10	0.80*(1.3*1.3)*38	m ³	51.38	
	oczep 11	0.80*(1.3*2)*2	m ³	4.16	
	oczep 12	0.80*(1.3*1.7)*16	m ³	28.29	
	oczep 13	0.8*(2.4*1.7)*22	m ³	71.81	
	oczep 14	0.8*(1.3*1.9)*6	m ³	11.86	
	oczep 15	0.8*(1.3*1.3)*18	m ³	24.34	
	oczep 16	0.8*(1.3*1.7)*48	m ³	84.86	
	oczep 17	0.8*(1.7*1.3)*2	m ³	3.54	
	oczep 18	0.8*(1.4*10.0)*2	m ³	22.40	
	oczep 19	0.8*(1.4*10.0)*2	m ³	22.40	
	oczep 20	1.2*(5.3*12.55)*1	m ³	79.82	
	oczep 21	1.2*(10.45*5.3)*1	m ³	66.46	
	oczep 22	0.6*(8.45*6.65)*1	m ³	33.72	
	oczep 23	0.6*(7.6*9.4)*2	m ³	85.73	
				RAZEM	780.07
13	d.5 kalk. własna	Czas pracy deskowań - kalkulacja indywidualna	m-g		569
		1421.60/100*4*10	m-g	569	
				RAZEM	569
14	KNNR 2	Zbrojenie konstrukcji monolitycznych, pręty żebrowane Fi 8-25 mm	t		86.17
d.5	0104-05	(3522.01+451.87+3832.51+8047.79+974.66+1383.77+1140.67+3704.57+2907.58+7248.9+522.78+3726.64+7095.57+1648.93+3899.48+10930.74+462.95+2400.73*2+5974.76+4917.67+2575.88+6399.72)/1000	t	86.17	
				RAZEM	86.17
6 45223000-6		ŚCIAGI - beton B37 (C30/37) W8			
15	KNNR 2	Deskowanie systemowe drobnowymiarowych lub żelbetowych, stopy i płyty fundamentowe	m ²		2 582.26
d.6	0102-02	1789.63*0.70*2 <ściagi 0.60x0,70>	m ²	2 505.48	
		30.60*0.70*2 <ściagi 0.70x0,70>	m ²	42.84	
		28.28*0.60*2 <ściagi 0.50x0,60>	m ²	33.94	
				RAZEM	2 582.26
16	KNNR 2	Betonowanie ław i stóp fundamentowych w deskowaniu systemowym wielkowymiarowym z transportem betonu pompą -ŚCIAGI o wym 0,60x0,70m wg rys. PW-1101-BK-FO-105-119	m ³		778.10
d.6	0110-01				
	B1	(6.37*15+6.37*8+(2.32+6.37)*2+(4.60+5.65)+3.08+(4.08+2.30+3.21)+(4.19+3.30+3.22)+(2.39+3.75+4.98)+(3.40+4.95)+(5.05+2.35)+(4.15+1.45)+(3.40+5.05)*3+(4.30+5.95)*2+(3.40+5.05+5.95+4.30+5.05+3.40+1.45+4.15+5.05+2.35+3.40+4.95)+2.39+3.75+4.98+3.22+3.30+4.19+4.08+2.30+3.21+5.65+4.60+3.08+6.37*14+2.24+2.32+6.37*3)*0.60*0.70	m ³	202.41	
	B2	(7.60*10+8.20*5+8.20*4+7.60*6+8.20*4+7.23+5.08+7.20*3+5.91+8.20*9+7.23+5.08+7.20*3+5.91+7.20*2+9.25*4+8.80*2+7.20*2+9.25*4+7.60*6)*0.60*0.70	m ³	230.01	
	B3	(5.05+5.05)*0.70*0.70	m ³	4.95	
	B4	(5.60*10+5.60*13+5.60*11)*0.60*0.70	m ³	79.97	
	B5	(5.20*13)*0.60*0.70	m ³	28.39	
	B6	(5.80*7)*0.60*0.70	m ³	17.05	
	B7	(5.71*6)*0.60*0.70	m ³	14.39	
	B8	(6.93+6.93+5.93+5.93)*0.60*0.70	m ³	10.80	
	B9	(7.04*8)*0.60*0.70	m ³	23.65	
	B10	(4.19*6)*0.60*0.70	m ³	10.56	
	B11	(3.13*2+3.19*2)*0.60*0.70	m ³	5.31	
	B12	1.78*5*0.70*0.70	m ³	4.36	
	B13	(5.06+5.06)*0.60*0.70	m ³	4.25	
	B14	(5.20*22)*0.60*0.70	m ³	48.05	
	B15	(2.59*6)*0.60*0.70	m ³	6.53	
	B16	(3.77+3.77)*0.60*0.70	m ³	3.17	
	B17	(4.68+4.68)*0.60*0.70	m ³	3.93	
	B18	5.80*2*0.70*0.70	m ³	5.68	
	B19	(5.70*8)*0.60*0.70	m ³	19.15	
	B20	(6.35+6.35)*0.60*0.70	m ³	5.33	
	B21	(8.80+8.80)*0.60*0.70	m ³	7.39	
	B22	(9.40+9.40)*0.60*0.70	m ³	7.90	
	B23	(9.13+9.13)*0.60*0.70	m ³	7.67	

Lp.	Podstawa	Opis i wyliczenia	j.m.	Poszcz	Razem
	B24	$(8.82+8.82)*0.60*0.70$	m ³	7.41	
	B25	$6.64*2*0.50*0.60$	m ³	3.98	
	B26	$6.25*4*0.50*0.60$	m ³	7.50	
	B27	$3.60*0.60*0.70$	m ³	1.51	
	B28	$(3.35+3.35)*0.60*0.70$	m ³	2.81	
	B29	$5.70*0.60*0.70$	m ³	2.39	
	B30	$3.81*0.60*0.70$	m ³	1.60	
				RAZEM	778.10
17	d.6 kalk. własna	Czas pracy deskowań - kalkulacja indywidualna	m-g		1 033
		$2582.26/100*4*10$	m-g	1 033	
				RAZEM	1 033
18	KNNR 2 d.6 0104-05	Zbrojenie konstrukcji monolitycznych, pręty żebrowane Fi 8-25 mm	t		167.07
		$(30292.53+29218.95+3000.27+3261.27+2717.31+3532.56+3560.48+2503.19+3272.29+3430.23+292.27+560.99+365.77+357.92+15324.55+2189.04+5086.53+4430.61+753.34+3248.20+2127.21+826.55+2769.07+1139.19+9794.17+1467.84+660.56+775.48+987.35+3650.4+1008.08+1350.92+1437.17+3201.72+3335.87+3131.35+3171.99+1399.08+1356.43+830.22+2102.78+3146.53)/1000$	t	167.07	
				RAZEM	167.07
7	45223000-6	BETON PODKŁADOWY POD ŚCIĄGAMI - beton B15 (C12/15)			
19	KNNR 2 d.7 1201-01 ściagi	Podkłady, betonowe, beton zwykły, transport pompą	m ³		148.60
		$(1789.63*0.80+30.60*0.90+38.28*0.7)*0.10$	m ³	148.60	
				RAZEM	148.60

Lp.	Podstawa	Opis	Jedn. przedm.	Ilość	Cena jedn.	Wartość
1	45112000-5	ROBOTY ZIEMNE				
1 d.1	KNNR 1 0112-01	Roboty pomiarowe przy powierzchniowych robotach ziemnych, niwelacja terenu pod obiekty przemysłowe	ha	2.37	930.69	2 205.74
2 d.1	KNNR 1 0113-01	Usunięcie warstwy ziemi urodzajnej (humusu) za pomocą spycharek, grubość warstwy do 15 cm	m ²	23659.00	0.50	11 829.50
3 d.1	KNNR 1 0213-01	Wykopy wykonywane spycharkami w gr.kat. I-III	m ³	17042.40	2.53	43 117.27
4 d.1	KNNR 1 0214-02	Zasypanie wykopów fundamentowych podłużnych, punktowych, rowów, wykopów obiektowych spycharkami z zagęszczeniem mechanicznym spycharkami (gr. warstwy w stanie luźnym 30 cm) - kat. gruntu III-IV	m ³	8522.62	6.81	58 039.04
5 d.1	KNNR 1 0221-07 + KNNR 1 0208-020402	Roboty ziemne wykonywane ładowarkami kołowymi z transportem urobku samochodami samowyladowczymi na odległość 15km, ziemi zmagazynowanej w hałdach, ładowarka 3,00 m3, grunt kategorii I-II	m ³	14365.85	47.04	675 769.58
2	45223000-6	PLATFORMA ROBOCZA				
6 d.2	KNNR 6 0103-03	Profilowanie i zagęszczanie podłoża wykonywane mechanicznie w gruncie kat. II-IV - piasek zagęszczony mechanicznie do Is > 0,97, warstwa grubości 50cm	m ²	11659.05	1.98	23 084.92
7 d.2	KNR 9-11 0101-03	Wzmocnianie podłoża gruntowego geosiatkami i geowłókninami na gruntach o niskiej nośności sposobem mechanicznym	m ²	11659.05	19.05	222 104.90
3	45262426-3	PALE - beton B25 (C20/25)				
8 d.3	KNR 2-10 0409-05 analogia	Wykonanie pali dużych średnic (1000 mm) w gruncie kat.I,II - wg rys. PW-1101-BK-PA-000_RYSUNEK SZALUNKOWY PALI oraz rys.PW-1101-BK-PA-100_RYSUNEK ZBROJENIOWY PALI	m	1928.00	1 546.04	2 980 765.12
9 d.3	KNR 2-10 0409-03 analogia	Wykonanie pali dużych średnic (800 mm) w gruncie kat.I,II - wg rys. PW-1101-BK-PA-000_RYSUNEK SZALUNKOWY PALI oraz rys.PW-1101-BK-PA-100_RYSUNEK ZBROJENIOWY PALI	m	1560.00	1 300.51	2 028 795.60
4	45223500-1	BETON PODKŁADOWY POD OCZEPAMI - beton B15 (C12/15)				
10 d.4	KNNR 2 1201-01	Podkłady, betonowe, beton zwykły, transport pompą	m ³	90.18	338.16	30 495.27
5	45223500-1	OCZEPY - beton B37 (C30/37) W8				
11 d.5	KNNR 2 0102-02	Deskowanie systemowe drobnowymiarowe konstrukcji monolitycznych betonowych lub żelbetowych, stopy i płyty fundamentowe	m ²	1421.60	44.70	63 545.52
12 d.5	KNNR 2 0109-03	Oczepy - Betonowanie konstrukcji w deskowaniu systemowym drobnowymiarowym z transportem betonu pompą, ławy i stopy fundamentowe - wg rys. PW-1101-BK-FO-100-103_Zbrojenie oczepów nr 01 do 023	m ³	780.07	341.20	266 159.88
13 d.5	kalk. własna	Czas pracy deskowań - kalkulacja indywidualna	m-g	569	66.74	37 975.06
14 d.5	KNNR 2 0104-05	Zbrojenie konstrukcji monolitycznych, pręty żebrowane Fi 8-25 mm	t	86.17	3 500.92	301 674.28
6	45223000-6	ŚCIAGI - beton B37 (C30/37) W8				
15 d.6	KNNR 2 0102-02	Deskowanie systemowe drobnowymiarowe konstrukcji monolitycznych betonowych lub żelbetowych, stopy i płyty fundamentowe	m ²	2582.26	44.70	115 427.02
16 d.6	KNNR 2 0110-01	Betonowanie ław i stóp fundamentowych w deskowaniu systemowym wielkowymiarowym z transportem betonu pompą -ŚCIAGI o wym 0,60x0,70m wg rys. PW-1101-BK-FO-105-119	m ³	778.10	341.58	265 783.40
17 d.6	kalk. własna	Czas pracy deskowań - kalkulacja indywidualna	m-g	1033	66.74	68 942.42
18 d.6	KNNR 2 0104-05	Zbrojenie konstrukcji monolitycznych, pręty żebrowane Fi 8-25 mm	t	167.07	3 500.92	584 898.70
7	45223000-6	BETON PODKŁADOWY POD ŚCIAGAMI - beton B15 (C12/15)				
19 d.7	KNNR 2 1201-01	Podkłady, betonowe, beton zwykły, transport pompą	m ³	148.60	338.16	50 250.58
Wartość kosztorysowa robót bez podatku VAT						7 830 863.80

Słownie: siedem milionów osiemset trzydzieści tysięcy osiemset sześćdziesiąt trzy i 80/100 zł

Lp.	Podstawa	Opis	jm	Nakłady	Koszt jedn.	R	M	S
1	45112000-5	ROBOTY ZIEMNE						
1 KNNR 1 d.1 0112-01		Roboty pomiarowe przy powierzchniowych robotach ziemnych, niwelacja terenu pod obiekty przemysłowe przedmiar = $(22336.0 + (558.0 + 422.0) * (0.60 + 0.75)) / 10000 = 2.37$ ha -- R --	ha		930.69			
1* 999		robocizna -- M --	r-g	79.1580	417.50	989.48		
2* 3951301		Słupki drewniane iglaste Fi 7-11 cm długości 2.0 m -- S --	m³	0.2607	17.23		40.84	
3* 39511		Samochód dostawczy do 0.9 t (1)	m-g	3.6261	81.70			193.63
Razem koszty bezpośrednie:					516.43	989.48	40.84	193.63
Koszty pośrednie 65% od (R+S)					324.48	643.14		125.87
Zysk 10.9% od (R+S+Kp(R+S))					89.78	177.96		34.82
Razem z narzutami:					930.69	1 810.58	40.84	354.32
Cena jednostkowa:						763.97	17.23	149.50
2 KNNR 1 d.1 0113-01		Usunięcie warstwy ziemi urodzajnej (humusu) za pomocą spycharek, grubość warstwy do 15 cm przedmiar = 23659 m² -- R --	m²		0.50			
1* 999		robocizna -- S --	r-g	115.9291	0.06	1 419.54		
2* 64060		Spycharka gąsienicowa 74 kW (100 KM) (1)	m-g	54.4157	0.21			4 968.39
Razem koszty bezpośrednie:					0.27	1 419.54		4 968.39
Koszty pośrednie 65% od (R+S)					0.18	946.36		3 312.26
Zysk 10.9% od (R+S+Kp(R+S))					0.05	236.59		946.36
Razem z narzutami:					0.50	2 602.49		9 227.01
Cena jednostkowa:						0.11	0.00	0.39
3 KNNR 1 d.1 0213-01		Wykopy wykonywane spycharkami w gr.kat. I-III przedmiar = $1.35 * (23659.00 - 11035.00) = 17042.40$ m³ -- R --	m³		2.53			
1* 999		robocizna -- S --	r-g	579.4416	0.43	7 328.23		
2* 11333		spycharka gąsienicowa 55 kW (75 KM)	m-g	207.9173	0.95			16 190.28
Razem koszty bezpośrednie:					1.38	7 328.23		16 190.28
Koszty pośrednie 65% od (R+S)					0.90	4 771.87		10 566.29
Zysk 10.9% od (R+S+Kp(R+S))					0.25	1 363.39		2 897.21
Razem z narzutami:					2.53	13 463.49		29 653.78
Cena jednostkowa:						0.79	0.00	1.74
4 KNNR 1 d.1 0214-02		Zasypanie wykopów fundamentowych podłużnych, punktowych, rowów, wykopów obiektowych spycharkami z zagęszczeniem mechanicznym spycharkami (gr. warstwy w stanie luźnym 30 cm) - kat. gruntu III-IV przedmiar = 17042.40 -774.62 <minus objętość oczepów> -774.62 -778.12 <minus objętość ściągów> -778.12 -(90.18+148.60+952.73) <minus warstwy podkładowe> -1191.51 -11551.05*0.50 <minus warstwa platformy roboczej> -5775.53 RAZEM 8522.62 m³ -- R --	m³		6.81			
1* 999		robocizna -- S --	r-g	724.4227	1.06	9 033.98		
2* 11333		spycharka gąsienicowa 55 kW (75 KM)	m-g	290.6213	2.66			22 670.17
Razem koszty bezpośrednie:					3.72	9 033.98		22 670.17
Koszty pośrednie 65% od (R+S)					2.42	5 880.61		14 744.12
Zysk 10.9% od (R+S+Kp(R+S))					0.67	1 619.30		4 090.86
Razem z narzutami:					6.81	16 533.89		41 505.15
Cena jednostkowa:						1.94	0.00	4.87
5 KNNR 1 d.1 0221-07 + KNNR 1 0208-020402		Roboty ziemne wykonywane ładowarkami kołowymi z transportem urobku samochodami samowładowymi na odległość 15km, ziemi zmagazynowanej w hałdach, ładowarka 3,00 m³, grunt kategorii I-II przedmiar = $23659.0 * 0.15$ <ziemia urodzajna> 3548.85	m³		47.04			

Lp.	Podstawa	Opis	jm	Nakłady	Koszt jedn.	R	M	S
		17042.40-8522.62 <ziemia z wykopów do wywozu> 8519.78 3.14*0.5*0.5*1928.0+3.14*0.4*0.4*1560 <ziemia z robót palowych> 2297.22 RAZEM 14365.85 m ³ -- R -- robocizna -- S --	r-g	502.8048	0.44	6 320.97		
1* 999								
2* 11415		Ładowarka jednonaczyniowa kołowa 3.00 m3 (1)	m-g	304.5560	2.28			32 754.14
3* 64060		Spycharka gąsienicowa 74 kW (100 KM) (1)	m-g	284.4438	1.82			26 145.85
4* 39814		Samochód samowyładowczy 15-20 t (1)	m-g	3 246.6821	21.17			304 125.04
Razem koszty bezpośrednie:		369 346.00			25.71	6 320.97		363 025.03
		Koszty pośrednie 65% od (R+S)			16.71	4 162.39		235 821.00
		Zysk 10.9% od (R+S+Kp(R+S))			4.62	1 148.00		65 292.19
Razem z narzutami:		675 769.58			47.04	11 631.36		664 138.22
Cena jednostkowa:		47.04				0.81	0.00	46.25
2 45223000-6 PLATFORMA ROBOCZA								
6 KNNR 6 d.2 0103-03		Profilowanie i zagęszczanie podłoża wykonywane mechanicznie w gruncie kat. II-IV - piasek zagęszczony mechanicznie do Is > 0,97, warstwa grubości 50cm przedmiar = (23659.00-11035.00) 12624.00 -(1.3*1.3*20+1.1*2.4*2+1.1*3.10*8+1.30*3.8*12+1.3*1.3*17+1.1*1.1*10+1.1*3.1*14+1.1*5.1*4+1.3*1.3*38+1.3*2.0*2+1.3*1.7*16+2.4*1.7*22+1.3*1.9*6+1.3*1.3*18+1.3*1.7*48+1.7*1.3*2+1.4*10.0*2*2+5.3*12.55*1+10.45*5.4*1+8.45*6.65*1+7.6*9.4*2) <minus oczepy> - 964.95 RAZEM 11659.05 m ² -- R -- robocizna -- M -- woda materiały pomocnicze(od M) -- S -- równiarka samojezdna 74 kW (100 KM) walec wibracyjny samojezdny spycharka gąsienicowa 55 kW (75 KM)	m ²		1.98			
1* 999			r-g	25.6499	0.03	349.77		
2* 3930099			m ³	53.6316	0.02		233.18	
3* 0000000			%	0.2000	0.00		0.00	
4* 11612			m-g	47.8021	0.38			4 430.44
5* 12300			m-g	47.8021	0.35			4 080.67
6* 11333			m-g	46.6362	0.31			3 614.31
Razem koszty bezpośrednie:		12 708.37			1.09	349.77	233.18	12 125.42
		Koszty pośrednie 65% od (R+S)			0.70	231.88		7 884.11
		Zysk 10.9% od (R+S+Kp(R+S))			0.19	112.92		2 147.64
Razem z narzutami:		23 084.92			1.98	694.57	233.18	22 157.17
Cena jednostkowa:		1.98				0.06	0.02	1.91
7 KNR 9-11 d.2 0101-03		Wzmacnianie podłoża gruntowego geosiatkami i geowłókninami na gruntach o niskiej nośności sposobem mechanicznym przedmiar = 11659.05 m ² -- R -- robocizna -- M -- geosiatki szpilki z prętów stalowych materiały pomocnicze(od M) -- S -- równiarka samojezdna 74 kW (100 KM) ciągnik kołowy samochód skrzyniowy ubijak spalinowy 200 kg	m ²		19.05			
1* 999			r-g	1 632.2670	1.75	20 403.34		
2* 3900560			m ²	12 358.593 0	3.37		39 291.00	
3* 1341700			szt	874.4288	0.22		2 564.99	
4* 0000000			%	1.5000	0.05		582.95	
5* 11612			m-g	26.8158	0.21			2 448.40
6* 39100			m-g	489.6801	2.06			24 017.64
7* 39500			m-g	489.6801	2.77			32 295.57
8* 12622			m-g	967.7012	1.63			19 004.25
Razem koszty bezpośrednie:		140 608.14			12.06	20 403.34	42 438.94	77 765.86
		Koszty pośrednie 65% od (R+S)			5.47	13 277.04		50 545.97
		Zysk 10.9% od (R+S+Kp(R+S))			1.52	3 720.77		13 952.98
Razem z narzutami:		222 104.90			19.05	37 401.15	42 438.94	142 264.81
Cena jednostkowa:		19.05				3.21	3.64	12.21
3 45262426-3 PALE - beton B25 (C20/25)								
8 KNR 2-10 d.3 0409-05 analogia		Wykonanie pali dużych średnic (1000 mm) w gruncie kat.I,II - wg rys. PW-1101-BK-PA-000_RYSUNEK SZALUNKOWY PALI oraz rys.PW-1101-BK-PA-100_RYSUNEK ZBROJENIOWY PALI przedmiar =	m		1 546.04			

Lp.	Podstawa	Opis	jm	Nakłady	Koszt jedn.	R	M	S
1*	999	13.0*10+12.5*6+11.5*18+11.0*10+10.5*14+10.0*6+9.5*17+9.0*31+8.5*38+8.0*16+7.5*41 1928.00 RAZEM 13.0*10+12.5*6+11.5*18+11.0*10+10.5*14+10.0*6+9.5*17+9.0*31+8.5*38+8.0*16+7.5*41 = 1928.00 m -- R -- robocizna	r-g	31 319.492 4	203.06	391 499.68		
2*	1102199	-- M -- pręty okrągłe do zbrojenia betonu śr. 8 -20 mm	kg	47 544.480 0	65.60		126 476.80	
3*	2370608	Beton zwykły C25/30 (B-30) -- S --	m³	2 101.5200	302.38		582 988.64	
4*	15199	zestaw wiertniczy	m-g	3 374.0000	72.85			140 454.80
5*	31316	żuraw gąsienicowy do 15 t	m-g	3 374.0000	136.29			262 767.12
6*	39811	samochód samowyładowczy 5 t	m-g	173.5200	6.86			13 226.08
7*	44141	pompa do betonu na samochodzie 60 m³/h	m-g	1 696.6400	180.86			348 698.08
8*	11131	koparka 0.25 m³	m-g	173.5200	7.40			14 267.20
9*	83112	sprężarka powietrza 10 m³/min	m-g	829.0400	30.34			58 495.52
10*	72111	spawarka elektryczna 300 A	m-g	2 352.1600	6.14			11 837.92
Razem koszty bezpośrednie:				1 950 711.84	1 011.78	391 499.68	709 465.44	849 746.72
Koszty pośrednie 65% od (R+S)					418.47	254 476.72		552 333.44
Zysk 10.9% od (R+S+Kp(R+S))					115.79	70 410.56		152 832.56
Razem z narzutami:					1 546.04	716 386.96	709 465.44	1 554 912.72
Cena jednostkowa:				1 546.04		371.57	367.98	806.49
9	KNR 2-10 d.3 0409-03 analogia	Wykonanie pali dużych średnic (800 mm) w gruncie kat.I,II - wg rys. PW-1101-BK-PA-000_RYSUNEK SZALUNKOWY PALI oraz rys.PW-1101-BK-PA-100_RYSUNEK ZBROJENIOWY PALI przedmiar = 13.50*4+13.00*6+12.50*5+12.0*3+11.50*9+11.00*9+10.5*16+10.00*15+9.50*19+9.0*27+8.50*37+8.00*7+7.50*2 1560.00 RAZEM 13.50*4+13.00*6+12.50*5+12.0*3+11.50*9+11.00*9+10.5*16+10.00*15+9.50*19+9.0*27+8.50*37+8.00*7+7.50*2 = 1560.00 m -- R -- robocizna	m	22 347.000 0	179.06	279 333.60		
1*	999	-- M -- pręty okrągłe do zbrojenia betonu śr. 8 -20 mm	kg	41 698.800 0	71.10		110 916.00	
3*	2370608	Beton zwykły C25/30 (B-30) -- S --	m³	1 076.4000	191.41		298 599.60	
4*	15199	zestaw wiertniczy	m-g	2 527.2000	67.44			105 206.40
5*	31316	żuraw gąsienicowy do 15 t	m-g	2 527.2000	126.17			196 825.20
6*	39811	samochód samowyładowczy 5 t	m-g	78.0000	3.81			5 943.60
7*	44141	pompa do betonu na samochodzie 60 m³/h	m-g	1 263.6000	166.47			259 693.20
8*	11131	koparka 0.25 m³	m-g	78.0000	4.11			6 411.60
9*	83112	sprężarka powietrza 10 m³/min	m-g	327.6000	14.82			23 119.20
10*	72111	spawarka elektryczna 300 A	m-g	1 669.2000	5.38			8 392.80
Razem koszty bezpośrednie:				1 294 441.20	829.77	279 333.60	409 515.60	605 592.00
Koszty pośrednie 65% od (R+S)					368.72	181 568.40		393 634.80
Zysk 10.9% od (R+S+Kp(R+S))					102.02	50 232.00		108 919.20
Razem z narzutami:					1 300.51	511 134.00	409 515.60	1 108 146.00
Cena jednostkowa:				1 300.51		327.65	262.51	710.35
4	45223500-1	BETON PODKŁADOWY POD OCZEPAMI - beton B15 (C12/15)						
10	KNR 2 d.4 1201-01	Podkłady, betonowe, beton zwykły, transport pompa przedmiar = (1.5*1.5*20+1.3*2.60*2+1.3*3.30*8+1.50*4.0*12+1.5*1.5*17+1.3*1.3*10+1.3*3.3*14+1.3*5.3*4+1.5*1.5*38+1.5*2.2*2+1.5*1.9*16+2.6*1.9*22+1.5*2.1*6+1.5*1.5*18+1.5*1.9*48+1.9*1.5*2+1.6*10.2*2*2+5.5*12.75*1+10.65*5.5*1+8.65*6.85*1+7.8*9.6*2)*0.10 <oczepy> 115.21 -0.10*(3.14*0.6*0.6*(10)+3.14*0.6*0.6*(27+26)+3.14*0.45*0.45*8.8*(32)) <minus powierzchnia nad palami> -25.03 RAZEM 90.18 m³ -- R --	m³		338.16			

Lp.	Podstawa	Opis	jm	Nakłady	Koszt jedn.	R	M	S
1*	999	robocizna -- M --	r-g	275.9508	38.25	3 449.39		
2*	2370604	Beton zwykły C12/15 (B-15)	m ³	91.9836	230.85		20 818.05	
3*	0000000	materiały pomocnicze(od M)	%	1.5000	3.46		312.02	
4*	44141	pompa do betonu na samochodzie 60 m ³ /h	m-g	8.1162	18.50			1 668.33
Razem koszty bezpośrednie:		26 247.79			291.06	3 449.39	21 130.07	1 668.33
		Koszty pośrednie 65% od (R+S)			36.89	2 241.87		1 084.87
		Zysk 10.9% od (R+S+Kp(R+S))			10.21	620.44		300.30
Razem z narzutami:		30 495.27			338.16	6 311.70	21 130.07	3 053.50
Cena jednostkowa:		338.16				69.99	234.31	33.86
5 45223500-1 OCZEPY - beton B37 (C30/37) W8								
11	KNNR 2	Deskowanie systemowe drobnowymiarowe	m ²		44.70			
d.5	0102-02	konstrukcji monolitycznych betonowych lub żelbetowych, stopy i płyty fundamentowe przedmiar = ((1.3*2+1.3*2)*20+(1.1*2+2.40*2)*2+(1.1*2+3.10*2)*8+(1.30*2+3.8*2)*12+(1.3*2+1.3*2)*(10+7)+(1.1*2+1.1*2)*10+(1.1*2+3.1*2)*14+(1.1*2+5.1*2)*4+(1.3*2+1.3*2)*38+(1.3*2+2.0*2)*2+(1.3*2+1.7*2)*16+(2.4*2+1.7*2)*22+(1.3*2+1.9*2)*6+(1.3*2+1.3*2)*18+(1.3*2+1.7*2)*48+(1.7*2+1.3*2)*1+(1.4*2+10.0*2)*2+2+(5.3*2+12.55*2)*1+(10.45*2+5.3*2)*1+(8.45*2+6.65*2)+(7.6*2+9.4*2)*2)*0.80 = 1421.60 m ² -- R --						
1*	999	robocizna -- M --	r-g	1 535.3280	13.50	19 191.60		
2*	2600621	deski iglaste obrzynane 25 mm kl.III	m ³	0.3128	0.14		199.02	
3*	2600110	bale iglaste obrzynane kl.II gr. 50-100 mm	m ³	0.2843	0.17		241.67	
4*	0000000	materiały pomocnicze(od M)	%	1.5000	0.00		0.00	
5*	47610	deskowanie systemowe drobnowymiarowe	m-g	399.4696	10.25			14 571.40
6*	32100	żuraw wieżowy torowy	m-g	11.2306	0.49			696.58
7*	32200	tor pod żuraw wieżowy	m-g	11.2306	0.02			28.43
Razem koszty bezpośrednie:		34 928.70			24.57	19 191.60	440.69	15 296.41
		Koszty pośrednie 65% od (R+S)			15.77	12 481.65		9 936.98
		Zysk 10.9% od (R+S+Kp(R+S))			4.36	3 454.50		2 743.69
Razem z narzutami:		63 545.52			44.70	35 127.75	440.69	27 977.08
Cena jednostkowa:		44.70				24.71	0.31	19.68
12	KNNR 2	Oczepy - Betonowanie konstrukcji w deskowa-	m ³		341.20			
d.5	0109-03	niu systemowym drobnowymiarowym z transportem betonu pompą, ławy i stopy fundamentowe - wg rys. PW-1101-BK-FO-100-103_Zbrojenie oczepów nr 01 do 023 przedmiar =						
	oczep 01	0.80*(1.3*1.3)*20	27.04					
	oczep 02	0.80*(1.1*2.4)*2	4.22					
	oczep 03	0.80*(1.1*3.1)*8	21.82					
	oczep 04	0.80*(1.3*3.8)*12	47.42					
	oczep 05	0.80*(1.3*1.3)*7	9.46					
	oczep 06	0.80*(1.3*1.3)*10	13.52					
	oczep 07	0.80*(1.1*1.1)*10	9.68					
	oczep 08	0.80*(1.1*3.1)*14	38.19					
	oczep 09	0.80*(1.1*5.1)*4	17.95					
	oczep 10	0.80*(1.3*1.3)*38	51.38					
	oczep 11	0.80*(1.3*2)*2	4.16					
	oczep 12	0.80*(1.3*1.7)*16	28.29					
	oczep 13	0.8*(2.4*1.7)*22	71.81					
	oczep 14	0.8*(1.3*1.9)*6	11.86					
	oczep 15	0.8*(1.3*1.3)*18	24.34					
	oczep 16	0.8*(1.3*1.7)*48	84.86					
	oczep 17	0.8*(1.7*1.3)*2	3.54					
	oczep 18	0.8*(1.4*10.0)*2	22.40					
	oczep 19	0.8*(1.4*10.0)*2	22.40					
	oczep 20	1.2*(5.3*12.55)*1	79.82					
	oczep 21	1.2*(10.45*5.3)*1	66.46					
	oczep 22	0.6*(8.45*6.65)*1	33.72					
	oczep 23	0.6*(7.6*9.4)*2	85.73					
		RAZEM	780.07 m³					
1*	999	robocizna -- M --	r-g	284.7256	4.56	3 557.12		
2*	2370607	Beton C30/37 (B-37)W8	m ³	795.6714	303.49		236 743.44	
3*	0000000	materiały pomocnicze(od M)	%	1.5000	4.55		3 549.32	
4*	44141	pompa do betonu na samochodzie 60 m ³ /h	m-g	51.4846	13.56			10 577.75

Lp.	Podstawa	Opis	jm	Nakłady	Koszt jedn.	R	M	S
Razem koszty bezpośrednie:					254 427.63	3 557.12	240 292.76	10 577.75
Koszty pośrednie 65% od (R+S)					11.78	2 310.88		6 878.00
Zysk 10.9% od (R+S+Kp(R+S))					3.26	639.75		1 903.62
Razem z narzutami:					266 159.88	6 507.75	240 292.76	19 359.37
Cena jednostkowa:					341.20	8.34	308.04	24.81
13 d.5	kalk. własna	Czas pracy deskowań - kalkulacja indywidualna przedmiar = 1421.60/100*4*10 = 569 m-g -- S --	m-g		66.74			
1*	47670	deskowanie PERI belki	m-g	569.0000	36.47			20 751.43
Razem koszty bezpośrednie:					20 751.43			20 751.43
Koszty pośrednie 65% od (R+S)					36.47			13 490.99
Zysk 10.9% od (R+S+Kp(R+S))					23.71			3 732.64
Razem z narzutami:					6.56			37 975.06
Cena jednostkowa:					66.74	0.00	0.00	66.74
14 d.5	KNNR 2 0104-05	Zbrojenie konstrukcji monolitycznych, pręty żebrowane Fi 8-25 mm przedmiar = (3522.01+451.87+3832.51+8047.79+974.66+1383.77+1140.67+3704.57+2907.58+7248.9+522.78+3726.64+7095.57+1648.93+3899.48+10930.74+462.95+2400.73*2+5974.76+4917.67+2575.88+6399.72)/1000 = 86.17 t -- R --	t		3 500.92			
1*	999	robocizna -- M --	r-g	2 343.8240	340.00	29 297.80		
2*	1102120	Pręty okr.gład.do zbr.bet. fi 16-28mm	kg	87 893.4000	2 692.80		232 038.58	
3*	0000000	materiały pomocnicze(od M) -- S --	%	1.5000	40.39		3 480.41	
4*	71250	prościarka do prętów	m-g	370.5310	21.03			1 812.16
5*	71231	nożyce do prętów	m-g	499.7860	28.71			2 473.94
6*	71212	giętarka do prętów	m-g	413.6160	23.33			2 010.35
7*	34000	wyciąg	m-g	68.9360	6.49			559.24
Razem koszty bezpośrednie:					271 672.48	29 297.80	235 518.99	6 855.69
Koszty pośrednie 65% od (R+S)					272.71	19 043.57		4 455.85
Zysk 10.9% od (R+S+Kp(R+S))					75.46	5 269.29		1 233.09
Razem z narzutami:					301 674.28	53 610.66	235 518.99	12 544.63
Cena jednostkowa:					3 500.92	622.15	2 733.19	145.58
6 45223000-6 ŚCIAGI - beton B37 (C30/37) W8								
15 d.6	KNNR 2 0102-02	Deskowanie systemowe drobnowymiarowe konstrukcji monolitycznych betonowych lub żelbetonowych, stopy i płyty fundamentowe przedmiar = 1789.63*0.70*2 <ściagi 0.60x0,70> 2505.48 30.60*0.70*2 <ściagi 0.70x0,70> 42.84 28.28*0.60*2 <ściagi 0.50x0,60> 33.94 RAZEM 2582.26 m ² -- R --	m ²		44.70			
1*	999	robocizna -- M --	r-g	2 788.8408	13.50	34 860.51		
2*	2600621	deski iglaste obrzynane 25 mm kl.III	m ³	0.5681	0.14		361.52	
3*	2600110	bale iglaste obrzynane kl.II gr. 50-100 mm	m ³	0.5165	0.17		438.98	
4*	0000000	materiały pomocnicze(od M) -- S --	%	1.5000	0.00		0.00	
5*	47610	deskowanie systemowe drobnowymiarowe	m-g	725.6151	10.25			26 468.17
6*	32100	żuraw wieżowy torowy	m-g	20.3999	0.49			1 265.31
7*	32200	tor pod żuraw wieżowy	m-g	20.3999	0.02			51.65
Razem koszty bezpośrednie:					63 446.14	24.57	800.50	27 785.13
Koszty pośrednie 65% od (R+S)					15.77	22 672.23		18 050.00
Zysk 10.9% od (R+S+Kp(R+S))					4.36	6 274.89		4 983.76
Razem z narzutami:					115 427.02	63 807.63	800.50	50 818.89
Cena jednostkowa:					44.70	24.71	0.31	19.68
16 d.6	KNNR 2 0110-01	Betonowanie ław i stóp fundamentowych w deskowaniu systemowym wielkowymiarowym z transportem betonu pompą -ŚCIAGI o wym 0,60x0,70m wg rys. PW-1101-BK-FO-105-119 przedmiar =	m ³		341.58			

Lp.	Podstawa	Opis	jm	Nakłady	Koszt jedn.	R	M	S
	B1	(6.37*15+6.37*8+(2.32+6.37)*2+(4.60+5.65)+3.08+(4.08+2.30+3.21)+(4.19+3.30+3.22)+(2.39+3.75+4.98)+(3.40+4.95)+(5.05+2.35)+(4.15+1.45)+(3.40+5.05)*3+(4.30+5.95)*2+(3.40+5.05+5.95+4.30+5.05+3.40+1.45+4.15+5.05+2.35+3.40+4.95)+2.39+3.75+4.98+3.22+3.30+4.19+4.08+2.30+3.21+5.65+4.60+3.08+6.37*14+2.24+2.32+6.37*3)*0.60*0.70						
	B2	202.41 (7.60*10+8.20*5+8.20*4+7.60*6+8.20*4+7.23+5.08+7.20*3+5.91+8.20*9+7.23+5.08+7.20*3+5.91+7.20*2+9.25*4+8.80*2+7.20*2+9.25*4+7.60*6)*0.60*0.70						
	B3	230.01 (5.05+5.05)*0.70*0.70						
	B4	4.95 (5.60*10+5.60*13+5.60*11)*0.60*0.70						
	B5	79.97 (5.20*13)*0.60*0.70						
	B6	28.39 (5.80*7)*0.60*0.70						
	B7	17.05 (5.71*6)*0.60*0.70						
	B8	14.39 (6.93+6.93+5.93+5.93)*0.60*0.70						
	B9	10.80 (7.04*8)*0.60*0.70						
	B10	23.65 (4.19*6)*0.60*0.70						
	B11	10.56 (3.13*2+3.19*2)*0.60*0.70						
	B12	5.31 1.78*5*0.70*0.70						
	B13	4.36 (5.06+5.06)*0.60*0.70						
	B14	4.25 (5.20*22)*0.60*0.70						
	B15	48.05 (2.59*6)*0.60*0.70						
	B16	6.53 (3.77+3.77)*0.60*0.70						
	B17	3.17 (4.68+4.68)*0.60*0.70						
	B18	3.93 5.80*2*0.70*0.70						
	B19	5.68 (5.70*8)*0.60*0.70						
	B20	19.15 (6.35+6.35)*0.60*0.70						
	B21	5.33 (8.80+8.80)*0.60*0.70						
	B22	7.39 (9.40+9.40)*0.60*0.70						
	B23	7.90 (9.13+9.13)*0.60*0.70						
	B24	7.67 (8.82+8.82)*0.60*0.70						
	B25	7.41 6.64*2*0.50*0.60						
	B26	3.98 6.25*4*0.50*0.60						
	B27	7.50 3.60*0.60*0.70						
	B28	1.51 (3.35+3.35)*0.60*0.70						
	B29	2.81 5.70*0.60*0.70						
	B30	2.39 3.81*0.60*0.70						
		1.60 RAZEM						
		778.10 m ³						
1*	999	-- R -- robocizna	r-g	284.0065	4.56	3 548.14		
2*	2370607	-- M -- Beton C30/37 (B-37)W8	m ³	793.6620	303.49		236 145.57	
3*	0000000	materiały pomocnicze(od M)	%	1.5000	4.55		3 540.36	
4*	44141	-- S -- pompa do betonu na samochodzie 60 m ³ /h	m-g	52.1327	13.77			10 714.44
Razem koszty bezpośrednie:		253 948.51			326.37	3 548.14	239 685.93	10 714.44
Koszty pośrednie 65% od (R+S)					11.91	2 303.18		6 964.00
Zysk 10.9% od (R+S+Kp(R+S))					3.30	638.04		1 929.67
Razem z narzutami:		265 783.40			341.58	6 489.36	239 685.93	19 608.11
Cena jednostkowa:		341.58				8.34	308.04	25.20
17	d.6 kalk. własna	Czas pracy deskowań - kalkulacja indywidualna	m-g		66.74			
		przedmiar = 2582.26/100*4*10 = 1033 m-g						
		-- S --						
1*	47670	deskowanie PERI belki	m-g	1 033.0000	36.47			37 673.51
Razem koszty bezpośrednie:		37 673.51			36.47			37 673.51
Koszty pośrednie 65% od (R+S)					23.71			24 492.43
Zysk 10.9% od (R+S+Kp(R+S))					6.56			6 776.48
Razem z narzutami:		68 942.42			66.74			68 942.42
Cena jednostkowa:		66.74				0.00	0.00	66.74
18	KNNR 2	Zbrojenie konstrukcji monolitycznych, pręty żelazne	t		3 500.92			
d.6	0104-05	browane Fi 8-25 mm						
		przedmiar = (30292.53+29218.95+3000.27+3261.27+2717.31+3532.56+3560.48+2503.19+3272.29+3430.23+292.27+560.99+365.77+357.92+15324.55+2189.04+5086.53+4430.61+753.34+3248.20+2127.21+826.55+2769.07+1139.19+9794.17+1467.84+660.56+775.48+987.35+3650.4+1008.08+1350.92+1437.17+3201.72+3335.87+3131.35+3171.99+1399.08+1356.43+830.22+2102.78+3146.53)/1000 = 167.07 t						
		-- R --						

Lp.	Podstawa	Opis	jm	Nakłady	Koszt jedn.	R	M	S
1*	999	robocizna -- M --	r-g	4 544.3040	340.00	56 803.80		
2*	1102120	Pręty okr.gład.do zbr.bet. fi 16-28mm	kg	170 411.40 00	2 692.80		449 886.10	
3*	0000000	materiały pomocnicze(od M) -- S --	%	1.5000	40.39		6 747.96	
4*	71250	prościarka do prętów	m-g	718.4010	21.03			3 513.48
5*	71231	nożyce do prętów	m-g	969.0060	28.71			4 796.58
6*	71212	giętarka do prętów	m-g	801.9360	23.33			3 897.74
7*	34000	wyciąg	m-g	133.6560	6.49			1 084.28
Razem koszty bezpośrednie:				526 729.94	3 152.75	56 803.80	456 634.06	13 292.08
Koszty pośrednie 65% od (R+S)					272.71	36 922.47		8 639.19
Zysk 10.9% od (R+S+Kp(R+S))					75.46	10 216.33		2 390.77
Razem z narzutami:					3 500.92	103 942.60	456 634.06	24 322.04
Cena jednostkowa:				3 500.92		622.15	2 733.19	145.58
7 45223000-6 BETON PODKŁADOWY POD ŚCIAGAMI - beton B15 (C12/15)								
19	KNNR 2	Podkłady, betonowe, beton zwykły, transport	m ³		338.16			
d.7	1201-01	pompą						
	ściagi	przedmiar = (1789.63*0.80+30.60*0.90+ 38.28*0.7)*0.10 = 148.60 m ³						
1*	999	-- R -- robocizna -- M --	r-g	454.7160	38.25	5 683.95		
2*	2370604	Beton zwykły C12/15 (B-15)	m ³	151.5720	230.85		34 304.31	
3*	0000000	materiały pomocnicze(od M) -- S --	%	1.5000	3.46		514.16	
4*	44141	pompa do betonu na samochodzie 60 m ³ /h	m-g	13.3740	18.50			2 749.10
Razem koszty bezpośrednie:				43 251.52	291.06	5 683.95	34 818.47	2 749.10
Koszty pośrednie 65% od (R+S)					36.89	3 694.20		1 787.66
Zysk 10.9% od (R+S+Kp(R+S))					10.21	1 022.36		494.84
Razem z narzutami:					338.16	10 400.51	34 818.47	5 031.60
Cena jednostkowa:				338.16		69.99	234.31	33.86