

## PRZEDMIAR ROBÓT

Lp.	Podstawa	Opis i wyliczenia	j.m.	Poszcz	Razem
<b>1 Roboty rozbiórkowe</b>					
1	<b>KNR 2-31</b>	Rozebranie obrzeży 6x20 cm na podsypce piaskowej	m		
d.1	<b>0814-01</b>	13.20+1.0*2	m	15.200	
				<b>RAZEM</b>	<b>15.200</b>
2	<b>KNR 2-31</b>	Rozebranie nawierzchni z kostki betonowej 10x20 cm na podsypce piaskowej z wypełnieniem spoin piaskiem	m <sup>2</sup>		
d.1	<b>0807-01</b>	6.90*2.70	m <sup>2</sup>	18.630	
				<b>RAZEM</b>	<b>18.630</b>
3	<b>KNR 2-31</b>	Ręczne rozebranie nawierzchni z mieszanek mineralno-bitumicznych o grubości 3 cm	m <sup>2</sup>		
d.1	<b>0803-01</b>	6.20*1.85+38.60*2.57+6.20*3.35+13.20*1.80+4.40*2.50+13.20*2.12+3.80*1.80+10.40*1.75+5.20*1.92+21.50*2.15+5.0*2.20+21.60*2.20+5.0*2.20+8.80*2.20+5.0*2.20+9.10*2.20+2.70*2.05+3.20*2.10+10.70*2.0+3.40*2.0+1.90*2.05+3.20*2.05+8.30*2.05+4.0*2.05+7.0*2.10+3.0*2.10+2.60*2.10+3.80*2.05+1.80*2.10+12.50*1.60+7.20*2.65	m <sup>2</sup>	548.570	
				<b>RAZEM</b>	<b>548.570</b>
4	<b>KNR 2-31</b>	Transport wewnętrzny kruszywa łamanego pojazdami samowyladowczymi na odległość do 0.5 km z załadunkiem mechanicznym	t		
d.1	<b>1510-05</b>	548.57*0.075	t	41.143	
				<b>RAZEM</b>	<b>41.143</b>
5	<b>KNR 2-31</b>	Dodatek do tabl.1510 za transport na każde dalsze 0.5 km	t		
d.1	<b>1511-02</b>	Krotność = 9 548.57*0.075	t	41.143	
				<b>RAZEM</b>	<b>41.143</b>
<b>2 Roboty ziemne</b>					
6	<b>KNR 2-01</b>	Roboty ziemne wykon.koparkami podsiębiernymi o poj.łyżki 0.15 m3 w gr.kat.III z transp.urobku samochod.samowyladowczymi na odległość 5 km	m <sup>3</sup>		
d.2	<b>0205-02</b> <b>0214-04</b>	(6.20*1.85+38.60*2.57+13.20*1.80+13.20*2.12+10.40*1.75+21.50*2.15+21.60*2.20+8.80*2.20+9.10*2.20+2.70*2.05+10.70*2.0+1.90*2.05+8.30*2.05+7.0*2.10+2.60*2.10+1.80*2.10+12.50*1.60+7.20*2.65)*0.11+6.90*2.70*0.27+(6.20*3.35+4.40*2.50+3.80*1.80+5.20*1.92+5.0*2.20+5.0*2.20+5.0*2.1+3.20*2.10+3.40*2.0+3.20*2.05+4.0*2.05+3.0*2.10+3.80*2.05)*0.32	m <sup>3</sup>	91.245	
				<b>RAZEM</b>	<b>91.245</b>
7	<b>KNR 2-31</b>	Ręczne profilowanie i zagęszczenie podłoża pod warstwy konstrukcyjne nawierzchni w gruncie kat. III-IV	m <sup>2</sup>		
d.2	<b>0103-02</b>	6.20*1.85+38.60*2.57+13.20*1.80+13.20*2.12+10.40*1.75+21.50*2.15+21.60*2.20+8.80*2.20+9.10*2.20+2.70*2.05+10.70*2.0+1.90*2.05+8.30*2.05+7.0*2.10+2.60*2.10+1.80*2.10+12.50*1.60+7.20*2.65+6.90*2.70+6.20*3.35+4.40*2.50+3.80*1.80+5.20*1.92+5.0*2.20+5.0*2.20+5.0*2.1+3.20*2.10+3.40*2.0+3.20*2.05+4.0*2.05+3.0*2.10+3.80*2.05	m <sup>2</sup>	566.700	
				<b>RAZEM</b>	<b>566.700</b>
8	<b>KNR 2-31</b>	Warstwa odcinająca zagęszczana ręcznie - 5 cm grubość po zagęszczeniu	m <sup>2</sup>		
d.2	<b>0106-01</b>	6.20*1.85+38.60*2.57+13.20*1.80+13.20*2.12+10.40*1.75+21.50*2.15+21.60*2.20+8.80*2.20+9.10*2.20+2.70*2.05+10.70*2.0+1.90*2.05+8.30*2.05+7.0*2.10+2.60*2.10+1.80*2.10+12.50*1.60+7.20*2.65	m <sup>2</sup>	424.606	
				<b>RAZEM</b>	<b>424.606</b>
<b>3 Obrzeża</b>					
9	<b>KNR 2-31</b>	Obrzeża betonowe o wymiarach 20x6 cm na podsypce piaskowej z wypełnieniem spoin piaskiem	m		
d.3	<b>0407-02</b>	13.20+1.55*2	m	16.300	
				<b>RAZEM</b>	<b>16.300</b>
<b>4 Wjazdy</b>					
10	<b>KNR 2-31</b>	Ława pod obrzeża 30x8 cm betonowa z oporem	m <sup>3</sup>		
d.4	<b>0402-04</b>	(6.90+3.80+5.20+5.0+5.0+5.0+3.20+3.0+3.80)*0.04	m <sup>3</sup>	1.636	
				<b>RAZEM</b>	<b>1.636</b>
11	<b>KNR 2-31</b>	Obrzeża betonowe o wymiarach 30x8 cm na podsypce cementowo-piaskowej z wypełnieniem spoin zaprawą cementową	m		
d.4	<b>0407-05</b>	6.90+3.80+5.20+5.0+5.0+5.0+3.20+3.0+3.80	m	40.900	
				<b>RAZEM</b>	<b>40.900</b>
12	<b>KNR 2-31</b>	Podbudowa z kruszywa łamanego - warstwa dolna o grubości po zagęszczeniu 15 cm	m <sup>2</sup>		
d.4	<b>0114-05</b>	6.20*3.35+6.90*2.70+4.40*2.50+3.80*1.80+5.20*1.92+5.0*2.20+5.0*2.20+5.0*2.20+3.20*2.10+3.40*2.0+3.20*2.05+4.0*2.05+3.0*2.10+3.80*2.05	m <sup>2</sup>	142.594	
				<b>RAZEM</b>	<b>142.594</b>
13	<b>KNR 2-31</b>	Podbudowa z kruszywa łamanego - warstwa górna o grubości po zagęszczeniu 8 cm	m <sup>2</sup>		
d.4	<b>0114-07</b>	142.594	m <sup>2</sup>	142.594	

## PRZEDMIAR ROBÓT

Lp.	Podstawa	Opis i wyliczenia	j.m.	Poszcz	Razem
				<b>RAZEM</b>	<b>142.594</b>
<b>5 Chodnik - nawierzchnia</b>					
14	<b>KNR 2-31</b>	Nawierzchnie z kostki brukowej betonowej grubość 8 cm na podsypce cemen-	m <sup>2</sup>		
d.5	<b>0511-03</b>	towo-piaskowej grub. 5 cm (wjazd opaska ) (6.20+6.90+4.40+3.80+5.20+5.0+5.0+5.0+3.20+3.40+3.20+4.0+3.0+3.80)* 0.20	m <sup>2</sup>	12.420	
				<b>RAZEM</b>	<b>12.420</b>
15	<b>KNR 2-31</b>	Nawierzchnie z kostki brukowej betonowej grubość 8 cm na podsypce cemen-	m <sup>2</sup>		
d.5	<b>0511-03</b>	towo-piaskowej grub. 5 cm - wjazdy (6.20*3.35+6.90*2.70+4.40*2.50+3.80*1.80+5.20*1.92+5.0*2.20+5.0*2.20+ 5.0*2.20+3.20*2.10+3.40*2.0+3.20*2.05+4.0*2.05+3.0*2.10+3.80*2.05)-12.42	m <sup>2</sup>	130.174	
				<b>RAZEM</b>	<b>130.174</b>
16	<b>KNR 2-31</b>	Nawierzchnie z kostki brukowej betonowej grubość 6 cm na podsypce cemen-	m <sup>2</sup>		
d.5	<b>0511-02</b>	towo-piaskowej (6.20+38.60+13.20+13.20+10.40+21.50+21.60+8.80+9.10+2.70+10.70+1.90+ 8.30+7.0+2.60+1.80+12.50+7.20)*0.20	m <sup>2</sup>	39.460	
				<b>RAZEM</b>	<b>39.460</b>
17	<b>KNR 2-31</b>	Nawierzchnie z kostki brukowej betonowej grubość 6 cm na podsypce cemen-	m <sup>2</sup>		
d.5	<b>0511-02</b>	towo-piaskowej (6.20*1.85+38.60*2.57+13.20*1.80+13.20*2.12+10.40*1.75+21.50*2.15+ 21.60*2.20+8.80*2.20+9.10*2.20+2.70*2.05+10.70*2.0+1.90*2.05+8.30*2.05+ 7.0*2.10+2.60*2.10+1.80*2.10+12.50*1.60+7.20*2.65)-39.46	m <sup>2</sup>	385.146	
				<b>RAZEM</b>	<b>385.146</b>
<b>6 Regulacja urządzeń</b>					
18	<b>KNR 2-31</b>	Regulacja pionowa studzienek dla studzienek telefonicznych	szt.		
d.6	<b>1406-05</b>	4	szt.	4.000	
				<b>RAZEM</b>	<b>4.000</b>

## KOSZTORYS ŚLEPY

Lp.	Podstawa	Opis	jm	Nakłady	Koszt jedn.	R	M	S
<b>1 Roboty rozbiórkowe</b>								
1	<b>KNR 2-31</b>	Rozebranie obrzeży 6x20 cm na podsypce piaskowej	m					
d.1	<b>0814-01</b>	obmiar = $13.20+1.0*2 = 15.200m$						
1*		-- R -- robocizna 0.0475r-g/m	r-g	0.7220				
<b>Razem koszty bezpośrednie:</b>								
<b>Cena jednostkowa:</b>								
2	<b>KNR 2-31</b>	Rozebranie nawierzchni z kostki betonowej 10x20 cm na podsypce piaskowej z wypełnieniem spoin piaskiem	m <sup>2</sup>					
d.1	<b>0807-01</b>	obmiar = $6.90*2.70 = 18.630m^2$						
1*		-- R -- robocizna 0.7864r-g/m <sup>2</sup>	r-g	14.6506				
<b>Razem koszty bezpośrednie:</b>								
<b>Cena jednostkowa:</b>								
3	<b>KNR 2-31</b>	Ręczne rozebranie nawierzchni z mieszanek mineralno-bitumicznych o grubości 3 cm	m <sup>2</sup>					
d.1	<b>0803-01</b>	obmiar = $6.20*1.85+38.60*2.57+6.20*3.35+13.20*1.80+4.40*2.50+13.20*2.12+3.80*1.80+10.40*1.75+5.20*1.92+21.50*2.15+5.0*2.20+21.60*2.20+5.0*2.20+8.80*2.20+5.0*2.20+9.10*2.20+2.70*2.05+3.20*2.10+10.70*2.0+3.40*2.0+1.90*2.05+3.20*2.05+8.30*2.05+4.0*2.05+7.0*2.10+3.0*2.10+2.60*2.10+3.80*2.05+1.80*2.10+12.50*1.60+7.20*2.65 = 548.570m^2$						
1*		-- R -- robocizna 0.4158r-g/m <sup>2</sup>	r-g	228.0954				
<b>Razem koszty bezpośrednie:</b>								
<b>Cena jednostkowa:</b>								
4	<b>KNR 2-31</b>	Transport wewnętrzny kruszywa łamanego pojazdami samowyladowczymi na odległość do 0.5 km z załadunkiem mechanicznym	t					
d.1	<b>1510-05</b>	obmiar = $548.57*0.075 = 41.143t$						
1*		-- S -- samochód samowyladowczy 5 t 0.09m-g/t	m-g	3.7029				
2*		ładownia jednokierunkowa kołowa 1.25 m3 0.02m-g/t	m-g	0.8229				
<b>Razem koszty bezpośrednie:</b>								
<b>Cena jednostkowa:</b>								
5	<b>KNR 2-31</b>	Dodatek do tabl.1510 za transport na każde dalsze 0.5 km	t					
d.1	<b>1511-02</b>	Krotność = 9 obmiar = $548.57*0.075 = 41.143t$						
1*		-- S -- samochód samowyladowczy 5 t 0.013*9=0.117m-g/t	m-g	4.8137				
<b>Razem koszty bezpośrednie:</b>								
<b>Cena jednostkowa:</b>								

# PODSUMOWANIE

		Roboty rozbiórkowe			
		RAZEM	Robocizna	Materiały	Sprzęt
RAZEM					
Koszty pośrednie [Kp]					
RAZEM					
Zysk [Z]					
RAZEM					
		OGÓŁEM			

Słownie:

## KOSZTORYS ŚLEPY

Lp.	Podstawa	Opis	jm	Nakłady	Koszt jedn.	R	M	S
<b>2 Roboty ziemne</b>								
6	<b>KNR 2-01</b>	Roboty ziemne wykon.koparkami podsiębiernymi o poj.łyżki 0.15 m3 w gr.kat.III z transp.urobku samochod.samowyladowczymi na odległość 5 km	m <sup>3</sup>					
d.2	<b>0205-02</b>	obmiar = $(6.20*1.85+38.60*2.57+13.20*1.80+13.20*2.12+10.40*1.75+21.50*2.15+21.60*2.20+8.80*2.20+9.10*2.20+2.70*2.05+10.70*2.0+1.90*2.05+8.30*2.05+7.0*2.10+2.60*2.10+1.80*2.10+12.50*1.60+7.20*2.65)*0.11+6.90*2.70*0.27+(6.20*3.35+4.40*2.50+3.80*1.80+5.20*1.92+5.0*2.20+5.0*2.20+5.0*2.1+3.20*2.10+3.40*2.0+3.20*2.05+4.0*2.05+3.0*2.10+3.80*2.05)*0.32 = 91.245m^3$						
1*		-- R -- robocizna 0.25r-g/m <sup>3</sup>	r-g	22.8113				
2*		-- S -- koparko-spycharka 0.15 m3 0.1186m-g/m <sup>3</sup>	m-g	10.8217				
3*		samochód samowyladowczy 5 t 0.2512+8*0.0152=0.3728m-g/m <sup>3</sup>	m-g	34.0161				
<b>Razem koszty bezpośrednie:</b>								
<b>Cena jednostkowa:</b>								
7	<b>KNR 2-31</b>	Ręczne profilowanie i zagęszczenie podłoża pod warstwy konstrukcyjne nawierzchni w gruncie kat. III-IV	m <sup>2</sup>					
d.2	<b>0103-02</b>	obmiar = $6.20*1.85+38.60*2.57+13.20*1.80+13.20*2.12+10.40*1.75+21.50*2.15+21.60*2.20+8.80*2.20+9.10*2.20+2.70*2.05+10.70*2.0+1.90*2.05+8.30*2.05+7.0*2.10+2.60*2.10+1.80*2.10+12.50*1.60+7.20*2.65+6.90*2.70+6.20*3.35+4.40*2.50+3.80*1.80+5.20*1.92+5.0*2.20+5.0*2.20+5.0*2.1+3.20*2.10+3.40*2.0+3.20*2.05+4.0*2.05+3.0*2.10+3.80*2.05 = 566.700m^2$						
1*		-- R -- robocizna 0.1866r-g/m <sup>2</sup>	r-g	105.7462				
2*		-- M -- woda 0.005m <sup>3</sup> /m <sup>2</sup>	m <sup>3</sup>	2.8335				
<b>Razem koszty bezpośrednie:</b>								
<b>Cena jednostkowa:</b>								
8	<b>KNR 2-31</b>	Warstwa odcinająca zagęszczana ręcznie - 5 cm grubość po zagęszczeniu	m <sup>2</sup>					
d.2	<b>0106-01</b>	obmiar = $6.20*1.85+38.60*2.57+13.20*1.80+13.20*2.12+10.40*1.75+21.50*2.15+21.60*2.20+8.80*2.20+9.10*2.20+2.70*2.05+10.70*2.0+1.90*2.05+8.30*2.05+7.0*2.10+2.60*2.10+1.80*2.10+12.50*1.60+7.20*2.65 = 424.606m^2$						
1*		-- R -- robocizna 0.0628/6*5=0.052333r-g/m <sup>2</sup>	r-g	22.2209				
2*		-- M -- piasek 0.0738/6*5=0.0615m <sup>3</sup> /m <sup>2</sup>	m <sup>3</sup>	26.1133				
3*		woda 0.005m <sup>3</sup> /m <sup>2</sup>	m <sup>3</sup>	2.1230				
4*		materiały pomocnicze 0.5%	%	0.5000				
<b>Razem koszty bezpośrednie:</b>								
<b>Cena jednostkowa:</b>								

PODSUMOWANIE

		Roboty ziemne			
		RAZEM	Robocizna	Materiały	Sprzęt
RAZEM					
Koszty pośrednie [Kp]					
RAZEM					
Zysk [Z]					
RAZEM					
		OGÓŁEM			

Słownie:

## KOSZTORYS ŚLEPY

Lp.	Podstawa	Opis	jm	Nakłady	Koszt jedn.	R	M	S
<b>3 Obrzeża</b>								
9 d.3	<b>KNR 2-31 0407-02</b>	Obrzeża betonowe o wymiarach 20x6 cm na podsypce piaskowej z wypełnieniem spoin piaskiem obmiar = $13.20 + 1.55 \cdot 2 = 16.300\text{m}$	m					
1*		-- R -- robocizna 0.2037r-g/m	r-g	3.3203				
2*		-- M -- obrzeża betonowe 20x6 cm 1.02m/m	m	16.6260				
3*		piasek 0.0047m <sup>3</sup> /m	m <sup>3</sup>	0.0766				
4*		materiały pomocnicze 0.5%	%	0.5000				
<b>Razem koszty bezpośrednie:</b>								
<b>Cena jednostkowa:</b>								

## PODSUMOWANIE

		Obrzeża			
		RAZEM	Robocizna	Materiały	Sprzęt
RAZEM					
Koszty pośrednie [Kp]					
RAZEM					
Zysk [Z]					
RAZEM					

OGÓŁEM

Słownie:

## KOSZTORYS ŚLEPY

Lp.	Podstawa	Opis	j.m.	Nakłady	Koszt jedn.	R	M	S
<b>4 Wjazdy</b>								
10 d.4	<b>KNR 2-31 0402-04</b>	Ława pod obrzeża 30x8 cm betonowa z oporem obmiar = $(6.90+3.80+5.20+5.0+5.0+5.0+3.20+3.0+3.80)*0.04 = 1.636m^3$	m <sup>3</sup>					
1*		-- R -- robocizna 9.02r-g/m <sup>3</sup>	r-g	14.7567				
2*		-- M -- deski iglaste obrzynane 25 mm kl.III 0.04m <sup>3</sup> /m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	0.0654				
3*		piasek 0.27m <sup>3</sup> /m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	0.4417				
4*		woda 0.47m <sup>3</sup> /m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	0.7689				
5*		materiały pomocnicze 0.5%	%	0.5000				
6*		mieszanka betonowa 1.04m <sup>3</sup> /m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	1.7014				
<b>Razem koszty bezpośrednie:</b>								
<b>Cena jednostkowa:</b>								
11 d.4	<b>KNR 2-31 0407-05</b>	Obrzeża betonowe o wymiarach 30x8 cm na podsypce cementowo-piaskowej z wypełnieniem spoin zaprawą cementową obmiar = $6.90+3.80+5.20+5.0+5.0+5.0+3.20+3.0+3.80 = 40.900m$	m					
1*		-- R -- robocizna 0.2771r-g/m	r-g	11.3334				
2*		-- M -- obrzeża betonowe 30x8 cm 1.02m/m	m	41.7180				
3*		piasek 0.0055m <sup>3</sup> /m	m <sup>3</sup>	0.2250				
4*		cement portlandzki zwykły bez dodatków 35 0.0016t/m	t	0.0654				
5*		woda 0.0014m <sup>3</sup> /m	m <sup>3</sup>	0.0573				
6*		materiały pomocnicze 0.5%	%	0.5000				
<b>Razem koszty bezpośrednie:</b>								
<b>Cena jednostkowa:</b>								
12 d.4	<b>KNR 2-31 0114-05</b>	Podbudowa z kruszywa łamanego - warstwa dolna o grubości po zagęszczeniu 15 cm obmiar = $6.20*3.35+6.90*2.70+4.40*2.50+3.80*1.80+5.20*1.92+5.0*2.20+5.0*2.20+5.0*2.20+3.20*2.10+3.40*2.0+3.20*2.05+4.0*2.05+3.0*2.10+3.80*2.05 = 142.594m^2$	m <sup>2</sup>					
1*		-- R -- robocizna 0.0333r-g/m <sup>2</sup>	r-g	4.7484				
2*		-- M -- tłuczeń kamienny niesortowany 0.3182t/m <sup>2</sup>	t	45.3734				
3*		woda 0.015m <sup>3</sup> /m <sup>2</sup>	m <sup>3</sup>	2.1389				
4*		materiały pomocnicze 0.5%	%	0.5000				
5*		-- S -- równiarka samojezdna 74 kW (100 KM) 0.0027m-g/m <sup>2</sup>	m-g	0.3850				
6*		walec statyczny samojezdny 10 t 0.0387m-g/m <sup>2</sup>	m-g	5.5184				
<b>Razem koszty bezpośrednie:</b>								
<b>Cena jednostkowa:</b>								



## KOSZTORYS ŚLEPY

Lp.	Podstawa	Opis	j.m	Nakłady	Koszt jedn.	R	M	S
13 d.4	<b>KNR 2-31 0114-07</b>	Podbudowa z kruszywa łamanego - warstwa górna o grubości po zagęszczeniu 8 cm obmiar = 142.594m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>					
1*		-- R -- robocizna 0.0304r-g/m <sup>2</sup>	r-g	4.3349				
2*		-- M -- tłuczeń kamienny niesortowany 0.1697t/m <sup>2</sup>	t	24.1982				
3*		miel kamienno 0.0143t/m <sup>2</sup>	t	2.0391				
4*		woda 0.008m <sup>3</sup> /m <sup>2</sup>	m <sup>3</sup>	1.1408				
5*		materiały pomocnicze 0.5%	%	0.5000				
6*		-- S -- równiarka samojezdna 74 kW (100 KM) 0.0025m-g/m <sup>2</sup>	m-g	0.3565				
7*		walec statyczny samojezdny 10 t 0.0256m-g/m <sup>2</sup>	m-g	3.6504				
<b>Razem koszty bezpośrednie:</b>								
<b>Cena jednostkowa:</b>								

## PODSUMOWANIE

## Wjazdy

	RAZEM	Robocizna	Materiały	Sprzęt
RAZEM				
Koszty pośrednie [Kp]				
RAZEM				
Zysk [Z]				
RAZEM				

## OGÓŁEM

**Słownie:**

## KOSZTORYS ŚLEPY

Lp.	Podstawa	Opis	jm	Nakłady	Koszt jedn.	R	M	S
<b>5 Chodnik - nawierzchnia</b>								
14	<b>KNR 2-31</b>	Nawierzchnie z kostki brukowej betonowej grubość 8 cm na podsypce cementowo-piaskowej	m <sup>2</sup>					
d.5	<b>0511-03</b>	grub. 5 cm (wjazd opaska ) obmiar = (6.20+6.90+4.40+3.80+5.20+5.0+5.0+5.0+3.20+3.40+3.20+4.0+3.0+3.80)*0.20 = 12.420m <sup>2</sup>						
1*		-- R -- robocizna 1.3032r-g/m <sup>2</sup>	r-g	16.1857				
2*		-- M -- kostka brukowa 8 cm kolorowa 1.025m <sup>2</sup> /m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	12.7305				
3*		piasek 0.0818m <sup>3</sup> /m <sup>2</sup>	m <sup>3</sup>	1.0160				
4*		cement portlandzki zwykły bez dodatków "35" 0.0117t/m <sup>2</sup>	t	0.1453				
5*		woda 0.027m <sup>3</sup> /m <sup>2</sup>	m <sup>3</sup>	0.3353				
6*		materiały pomocnicze 0.5%	%	0.5000				
7*		-- S -- wibrator powierzchniowy 0.13m-g/m <sup>2</sup>	m-g	1.6146				
8*		piła do cięcia kostki 0.025m-g/m <sup>2</sup>	m-g	0.3105				
<b>Razem koszty bezpośrednie:</b>								
<b>Cena jednostkowa:</b>								
15	<b>KNR 2-31</b>	Nawierzchnie z kostki brukowej betonowej grubość 8 cm na podsypce cementowo-piaskowej	m <sup>2</sup>					
d.5	<b>0511-03</b>	grub. 5 cm - wjazdy obmiar = (6.20*3.35+6.90*2.70+4.40*2.50+3.80*1.80+5.20*1.92+5.0*2.20+5.0*2.20+5.0*2.20+3.20*2.10+3.40*2.0+3.20*2.05+4.0*2.05+3.0*2.10+3.80*2.05)-12.42 = 130.174m <sup>2</sup>						
1*		-- R -- robocizna 1.3032r-g/m <sup>2</sup>	r-g	169.6428				
2*		-- M -- kostka brukowa 8 cm szara 1.025m <sup>2</sup> /m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	133.4284				
3*		piasek 0.0818/3*5=0.136333m <sup>3</sup> /m <sup>2</sup>	m <sup>3</sup>	17.7470				
4*		cement portlandzki zwykły bez dodatków "35" 0.0117/3*5=0.0195t/m <sup>2</sup>	t	2.5384				
5*		woda 0.027m <sup>3</sup> /m <sup>2</sup>	m <sup>3</sup>	3.5147				
6*		materiały pomocnicze 0.5%	%	0.5000				
7*		-- S -- wibrator powierzchniowy 0.13m-g/m <sup>2</sup>	m-g	16.9226				
8*		piła do cięcia kostki 0.025m-g/m <sup>2</sup>	m-g	3.2544				
<b>Razem koszty bezpośrednie:</b>								
<b>Cena jednostkowa:</b>								
16	<b>KNR 2-31</b>	Nawierzchnie z kostki brukowej betonowej grubość 6 cm na podsypce cementowo-piaskowej	m <sup>2</sup>					
d.5	<b>0511-02</b>	obmiar = (6.20+38.60+13.20+13.20+10.40+21.50+21.60+8.80+9.10+2.70+10.70+1.90+8.30+7.0+2.60+1.80+12.50+7.20)*0.20 = 39.460m <sup>2</sup>						
1*		-- R -- robocizna 1.2342r-g/m <sup>2</sup>	r-g	48.7015				

## KOSZTORYS ŚLEPY

Lp.	Podstawa	Opis	jm	Nakłady	Koszt jedn.	R	M	S
2*		-- M -- kostka brukowa 6 cm kolorowa 1.025m <sup>2</sup> /m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	40.4465				
3*		piasek 0.0788m <sup>3</sup> /m <sup>2</sup>	m <sup>3</sup>	3.1094				
4*		cement portlandzki zwykły bez dodatków "35" 0.0117t/m <sup>2</sup>	t	0.4617				
5*		woda 0.026m <sup>3</sup> /m <sup>2</sup>	m <sup>3</sup>	1.0260				
6*		materiały pomocnicze 0.5%	%	0.5000				
7*		-- S -- wibrator powierzchniowy 0.13m-g/m <sup>2</sup>	m-g	5.1298				
8*		piła do cięcia kostki 0.025m-g/m <sup>2</sup>	m-g	0.9865				
<b>Razem koszty bezpośrednie:</b>								
<b>Cena jednostkowa:</b>								
17 d.5	<b>KNR 2-31 0511-02</b>	Nawierzchnie z kostki brukowej betonowej grubość 6 cm na podsypce cementowo-piaskowej obmiar = (6.20*1.85+38.60*2.57+13.20*1.80+13.20*2.12+10.40*1.75+21.50*2.15+21.60*2.20+8.80*2.20+9.10*2.20+2.70*2.05+10.70*2.0+1.90*2.05+8.30*2.05+7.0*2.10+2.60*2.10+1.80*2.10+12.50*1.60+7.20*2.65)-39.46 = 385.146m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>					
1*		-- R -- robocizna 1.2342r-g/m <sup>2</sup>	r-g	475.3472				
2*		-- M -- kostka brukowa 6 cm szara 1.025m <sup>2</sup> /m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	394.7747				
3*		piasek 0.0788m <sup>3</sup> /m <sup>2</sup>	m <sup>3</sup>	30.3495				
4*		cement portlandzki zwykły bez dodatków "35" 0.0117t/m <sup>2</sup>	t	4.5062				
5*		woda 0.026m <sup>3</sup> /m <sup>2</sup>	m <sup>3</sup>	10.0138				
6*		materiały pomocnicze 0.5%	%	0.5000				
7*		-- S -- wibrator powierzchniowy 0.13m-g/m <sup>2</sup>	m-g	50.0690				
8*		piła do cięcia kostki 0.025m-g/m <sup>2</sup>	m-g	9.6287				
<b>Razem koszty bezpośrednie:</b>								
<b>Cena jednostkowa:</b>								

## PODSUMOWANIE

Chodnik - nawierzchnia

	RAZEM	Robocizna	Materiały	Sprzęt
RAZEM				
Koszty pośrednie [Kp]				
RAZEM				
Zysk [Z]				
RAZEM				

OGÓŁEM

Słownie:

## KOSZTORYS ŚLEPY

Lp.	Podstawa	Opis	jm	Nakłady	Koszt jedn.	R	M	S
<b>6 Regulacja urządzeń</b>								
18 d.6	<b>KNR 2-31 1406-05</b>	Regulacja pionowa studzienek dla studzienek telefonicznych obmiar = 4szt.	szt.					
1*		-- R -- robocizna 13.343r-g/szt.	r-g	53.3720				
2*		-- M -- cement portlandzki zwykły bez dodatków 35 0.0161t/szt.	t	0.0644				
3*		piasek 0.0284m³/szt.	m³	0.1136				
4*		deski iglaste obrzynane 19-25 mm kl.III 0.03m³/szt.	m³	0.1200				
5*		gwoździe budowlane 0.164kg/szt.	kg	0.6560				
6*		woda 0.0121m³/szt.	m³	0.0484				
7*		materiały pomocnicze 0.5%	%	0.5000				
8*		mieszanka betonowa 0.273m³/szt.	m³	1.0920				
<b>Razem koszty bezpośrednie:</b>								
<b>Cena jednostkowa:</b>								

## PODSUMOWANIE

					Regulacja urządzeń			
					<b>RAZEM</b>	<b>Robocizna</b>	<b>Materiały</b>	<b>Sprzęt</b>
RAZEM								
Koszty pośrednie [Kp]								
RAZEM								
Zysk [Z]								
RAZEM								

OGÓŁEM

Słownie:

## PODSUMOWANIE

					CAŁY KOSZTORYS			
					<b>RAZEM</b>	<b>Robocizna</b>	<b>Materiały</b>	<b>Sprzęt</b>
RAZEM								
Koszty pośrednie [Kp]								
RAZEM								
Zysk [Z]								
RAZEM								
VAT [V]								
RAZEM								

OGÓŁEM

Słownie: