

## **PRZEDMIAR ROBÓT**

NAZWA INWESTYCJI : Sieć kanalizacji deszczowej  
ADRES INWESTYCJI : Nowa Ruda ul.Górnicza dz.nr 139/5; 102/1; 719  
INWESTOR : Urząd Miasta Nowa Ruda  
ADRES INWESTORA : 57-400 Nowa Ruda Rynek 1  
PROJEKTOWAŁ : Zakład Projektowania  
PROJEKT  
Wojciech Specylak  
ADRES : 58-306 Wałbrzych ul.Uczniowska 21  
BRANŻA : Drogi, chodniki i roboty zewnętrzne  
OPRACOWAŁ : Biuro Usług Budowlanych  
Wałbrzych ul.Hetmańska 6/5  
mgr inż.Bożena Szydełko-Marciniak  
upr.bud.UAN.VI-f/3/72/86  
SPRAWDZIŁ :  
DATA OPRACOWANIA : m-c V/VI 2007 r

---

SPORZĄDZIŁ:  
mgr inż.Bożena Szydełko-Marciniak  
UAN.VI-f/3/72/86

SPRAWDZIŁ:

Data opracowania  
m-c V/VI 2007 r

## CHARAKTERYSTYKA ROBÓT

Obiekt: Nowa Ruda - ul.Górnicza - przebudowa kanalizacji deszczowej

Zakres opracowania obejmuje:

- wykonanie robót :
  - rozbiórkowych nawierzchni i podbudowy
  - ziemnych
  - instalacyjnych
- wykonanie obudowy rurociągu kruszywem
- pełną wymianę gruntu

Wyżej wymienione roboty związane są z:

- siecią kanalizacji deszczowej z rur PVC d=315 mm - 266,6 m
- siecią kanalizacji deszczowej z rur PVC d=200 mm - 11,7 m
- inspekcyjnymi studzienkami kanalizacji deszczowej typu TEGRA o śr. 1000 mm - 9,0 szt
- inspekcyjnymi studzienkami kanalizacji deszczowej typu TEGRA o śr. 600 mm - 4,0 szt
- przykanalikami wpustów ulicznych z rur PVC d=200 mm - 31,4 m
- ulicznymi wpustami kanalizacji deszczowe klasy D400 z osadnikiem - 12,0 szt
- odwodnieniem liniowym FASERFIX-super 200 o długości 8,0 m

Technologia wykonania robót zgodnie z opisem do opracowanego projektu technicznego

OPRACOWAŁ

mgr inż.Bożena Szydełko Marciniak

**DZIAŁY**

Lp.	Kod wg CPV	Nazwa działu	Od	Do
1		Roboty rozbiórkowe	1	8
2		Roboty ziemne	9	21
3		Obudowa rurociągu	22	24
4		Wymiana gruntu	25	26
5		Roboty instalacyjne	27	44
6		Roboty drogowe	45	49
7		Opłaty:	50	57

## PRZEDMIAR

Lp.	Podstawa	Opis i wyliczenia	j.m.	Poszcz	Razem
1		<b>Roboty rozbiórkowe</b>			
1	KNR AT-03	Roboty remontowe - cięcie płyt nawierzchni bitumicznych na gł. do 5 cm	m		
d.1	0101-01	<D 200 mm> 11.7*2	m	23.4	
		<studnie> (2.15*4-2.15*2)*1	m	4.3	
				<b>RAZEM</b>	<b>27.7</b>
2	KNR AT-03	Cięcie płyt nawierzchni bitumicznych na gł. 6-10 cm	m		
d.1	0101-02	rurociąg: <D 315 mm> 266.5*2+266.5/2.0*(1.10+0.3*2)	m	759.5	
		<Wp istn. Da3> (2.1-2.15/2)*2	m	2.05	
		<Wp istn. Da4> (1.7-2.15/2)*2	m	1.25	
		<Wp proj. Da6> [(1.2-2.15/2)+1.55/2]*2	m	1.8	
		<Wp proj. Da7> [(1.4-2.15/2)+1.55/2]*2	m	2.2	
		<Wp proj. Da8> [(1.1-2.15/2)+1.55/2]*2	m	1.6	
		<Wp proj. Da10> [(1.3-2.15/2)+1.55/2]*2	m	2.0	
		<Wp proj. Da12> [(1.9-2.15/2)+1.55/2]*2	m	3.2	
		<Wp proj. Da12> (5.7-2.15/2)*2	m	9.2	
		<Wp proj. Db1> [(1.3-2.15/2)+1.55/2]*2	m	2.0	
		<Wp proj. Db2> (8.0-2.15/2)*2	m	13.8	
		<odwodnienie liniowe Da12> 3.0*2	m	6.0	
		<odwodnienie liniowe Db2> 5.0*2	m	10.0	
		poszerzenia na studnie: <Ds 1000 mm> (2.15*4-2.15*2)*(9-1)	m	34.4	
		<Ds 600 mm> (1.55*4-1.55*2)*4	m	12.4	
		<Wp 600 mm> (1.55*4-1.55*1)*6	m	25.3	
				<b>RAZEM</b>	<b>886.9</b>
3	KNR 2-31	Mechaniczne rozebranie nawierzchni z mieszanek mineralno-bitumicznych o grubości 3 cm	m <sup>2</sup>		
d.1	0803-03	26-75 pojazdów na godzinę			
	z.o.2.13.				
	9902-01	<D 315 mm> 266.5*(1.10+0.3*2)	m <sup>2</sup>	453.0	
		<D 200 mm> 11.7*(1.0+0.3*2)	m <sup>2</sup>	18.7	
		<Wp istn. Da3> (2.1-2.15/2)*(1.0+0.3*2)	m <sup>2</sup>	1.64	
		<Wp istn. Da4> (1.7-2.15/2)*(1.0+0.3*2)	m <sup>2</sup>	1.0	
		<Wp proj. Da6> [(1.2-2.15/2)+1.55/2]*(1.0+0.3*2)	m <sup>2</sup>	1.44	
		<Wp proj. Da7> [(1.4-2.15/2)+1.55/2]*(1.0+0.3*2)	m <sup>2</sup>	1.76	
		<Wp proj. Da8> [(1.1-2.15/2)+1.55/2]*(1.0+0.3*2)	m <sup>2</sup>	1.3	
		<Wp proj. Da10> [(1.3-2.15/2)+1.55/2]*(1.0+0.3*2)	m <sup>2</sup>	1.6	
		<Wp proj. Da12> [(1.9-2.15/2)+1.55/2]*(1.0+0.3*2)	m <sup>2</sup>	2.6	
		<Wp proj. Da12> (5.7-2.15/2)*(1.0+0.3*2)	m <sup>2</sup>	7.4	
		<Wp proj. Db1> [(1.3-2.15/2)+1.55/2]*(1.0+0.3*2)	m <sup>2</sup>	1.6	
		<Wp proj. Db2> (8.0-2.15/2)*(1.0+0.3*2)	m <sup>2</sup>	11.1	
		<odwodnienie liniowe Da12> 3.0*(1.0+0.3*2)	m <sup>2</sup>	4.8	
		<odwodnienie liniowe Db2> 5.0*(1.0+0.3*2)	m <sup>2</sup>	8.0	
		poszerzenia na studnie: <Ds 1000 mm> [(2.15+0.3*2)^2-(2.15+0.3*2)*(1.1+0.3*2)]*9	m <sup>2</sup>	26.0	
		<Ds 600 mm> [(1.55+0.3*2)^2-(1.55+0.3*2)*(1.1+0.3*2)]*4	m <sup>2</sup>	3.9	
		<Wp 600 mm> {[(1.55+0.3*2)*(1.55-0.95/2+0.3*1)]-(1.55-0.95/2+0.3*1)*(1.1+0.3*1)}*6	m <sup>2</sup>	6.2	
				<b>RAZEM</b>	<b>552.0</b>
4	KNR 2-31	Mechaniczne rozebranie nawierzchni z mieszanek mineralno-bitumicznych - dalszy 1 cm gru-	m <sup>2</sup>		
d.1	0803-04	bości 26-75 pojazdów na godzinę			
	z.o.2.13.				
	9902-01	<D 200 mm> 11.7*(1.0+0.3*2)	m <sup>2</sup>	18.7	
		<Ds 1000 mm> [(2.15+0.3*2)^2-(2.15+0.3*2)*(1.1+0.3*2)]*1	m <sup>2</sup>	2.9	
				<b>RAZEM</b>	<b>21.6</b>
5	KNR 2-31	Mechaniczne rozebranie nawierzchni z mieszanek mineralno-bitumicznych - dalszy 1 cm gru-	m <sup>2</sup>		
d.1	0803-04	bości 26-75 pojazdów na godzinę			
	z.o.2.13.	Krotność = 2			
	9902-01	<D 315 mm> 266.5*(1.10+0.3*2)	m <sup>2</sup>	453.0	
		<Wp istn. Da3> (2.1-2.15/2)*(1.0+0.3*2)	m <sup>2</sup>	1.64	
		<Wp istn. Da4> (1.7-2.15/2)*(1.0+0.3*2)	m <sup>2</sup>	1.0	
		<Wp proj. Da6> [(1.2-2.15/2)+1.55/2]*(1.0+0.3*2)	m <sup>2</sup>	1.44	
		<Wp proj. Da7> [(1.4-2.15/2)+1.55/2]*(1.0+0.3*2)	m <sup>2</sup>	1.76	
		<Wp proj. Da8> [(1.1-2.15/2)+1.55/2]*(1.0+0.3*2)	m <sup>2</sup>	1.3	
		<Wp proj. Da10> [(1.3-2.15/2)+1.55/2]*(1.0+0.3*2)	m <sup>2</sup>	1.6	
		<Wp proj. Da12> [(1.9-2.15/2)+1.55/2]*(1.0+0.3*2)	m <sup>2</sup>	2.6	
		<Wp proj. Da12> (5.7-2.15/2)*(1.0+0.3*2)	m <sup>2</sup>	7.4	
		<Wp proj. Db1> [(1.3-2.15/2)+1.55/2]*(1.0+0.3*2)	m <sup>2</sup>	1.6	
		<Wp proj. Db2> (8.0-2.15/2)*(1.0+0.3*2)	m <sup>2</sup>	11.1	

## PRZEDMIAR

Lp.	Podstawa	Opis i wyliczenia	j.m.	Poszcz	Razem
		<odwodnienie liniowe Da12> $3.0*(1.0+0.3^2)$	m <sup>2</sup>	4.8	
		<odwodnienie liniowe Db2> $5.0*(1.0+0.3^2)$	m <sup>2</sup>	8.0	
		poszerzenia na studnie:			
		<Ds 1000 mm> $[(2.15+0.3^2)^2-(2.15+0.3^2)*(1.1+0.3^2)]*(9-1)$	m <sup>2</sup>	23.1	
		<Ds 600 mm> $[(1.55+0.3^2)^2-(1.55+0.3^2)*(1.1+0.3^2)]*4$	m <sup>2</sup>	3.9	
		<Wp 600 mm> $\{[(1.55+0.3^2)*(1.55-0.95/2+0.3^1)]-(1.55-0.95/2+0.3^1)*(1.1+0.3^1)\}*6$	m <sup>2</sup>	6.2	
				<b>RAZEM</b>	<b>530.4</b>
6 d.1	KNR 2-31 0801-07 z.o.2.13. 9902-01	Mechaniczne rozebranie podbudowy z mas mineralno-bitumicznych o grubości 4 cm 26-75 pojazdów na godzinę	m <sup>2</sup>		
		<D 315 mm> $266.5*(1.10+0.3^2)$	m <sup>2</sup>	453.0	
		<Wp istn. Da3> $(2.1-2.15/2)*(1.0+0.3^2)$	m <sup>2</sup>	1.64	
		<Wp istn. Da4> $(1.7-2.15/2)*(1.0+0.3^2)$	m <sup>2</sup>	1.0	
		<Wp proj. Da6> $[(1.2-2.15/2)+1.55/2]*(1.0+0.3^2)$	m <sup>2</sup>	1.44	
		<Wp proj. Da7> $[(1.4-2.15/2)+1.55/2]*(1.0+0.3^2)$	m <sup>2</sup>	1.76	
		<Wp proj. Da8> $[(1.1-2.15/2)+1.55/2]*(1.0+0.3^2)$	m <sup>2</sup>	1.3	
		<Wp proj. Da10> $[(1.3-2.15/2)+1.55/2]*(1.0+0.3^2)$	m <sup>2</sup>	1.6	
		<Wp proj. Da12> $[(1.9-2.15/2)+1.55/2]*(1.0+0.3^2)$	m <sup>2</sup>	2.6	
		<Wp proj. Da12> $(5.7-2.15/2)*(1.0+0.3^2)$	m <sup>2</sup>	7.4	
		<Wp proj. Db1> $[(1.3-2.15/2)+1.55/2]*(1.0+0.3^2)$	m <sup>2</sup>	1.6	
		<Wp proj. Db2> $(8.0-2.15/2)*(1.0+0.3^2)$	m <sup>2</sup>	11.1	
		<odwodnienie liniowe Da12> $3.0*(1.0+0.3^2)$	m <sup>2</sup>	4.8	
		<odwodnienie liniowe Db2> $5.0*(1.0+0.3^2)$	m <sup>2</sup>	8.0	
		poszerzenia na studnie:			
		<Ds 1000 mm> $[(2.15+0.3^2)^2-(2.15+0.3^2)*(1.1+0.3^2)]*(9-1)$	m <sup>2</sup>	23.1	
		<Ds 600 mm> $[(1.55+0.3^2)^2-(1.55+0.3^2)*(1.1+0.3^2)]*4$	m <sup>2</sup>	3.9	
		<Wp 600 mm> $\{[(1.55+0.3^2)*(1.55-0.95/2+0.3^1)]-(1.55-0.95/2+0.3^1)*(1.1+0.3^1)\}*6$	m <sup>2</sup>	6.2	
				<b>RAZEM</b>	<b>530.4</b>
7 d.1	KNR 2-01 0212-01 0214-04	Załadowanie gruzu koparko-ładowarką uprzednio zmagazynowanego w hałdach z transportem urobku samochodami samowyładowczymi na odl.do 40 km	m <sup>3</sup>		
		$21.6*(0.03+0.01)$	m <sup>3</sup>	0.86	
		$530.4*(0.03+0.02+0.04)$	m <sup>3</sup>	47.7	
				<b>RAZEM</b>	<b>48.6</b>
8 d.1	KNR 2-01 z.o.2.8.3.	Oczyszczenie nawierzchni z ziemi wynoszonej na protektorach kół przy wyjeżdżaniu z wykopu - grunt III-IV kat.	m <sup>3</sup>		
		32.7	m <sup>3</sup>	32.7	
				<b>RAZEM</b>	<b>32.7</b>
2		<b>Roboty ziemne</b>			
9 d.2	KNR 2-01 0120-04	Roboty pomiarowe przy liniowych robotach ziemnych - trasa kanalizacji sanitarnej w terenie pagórkowatym	km		
		sieć D 315 mm			
		<Da1istn.-Da2> 13.8		13.8	
		<Da2-Da3> 32.1		32.1	
		<Da3-Da4> 21.5		21.5	
		<Da4-Da5> 25.0		25.0	
		<Da5-Da6> 15.5		15.5	
		<Da6-Da7> 39.6		39.6	
		<Da7-Da8> 40.3		40.3	
		<Da8-Da9> 9.7		9.7	
		<Da9-Da10> 30.1		30.1	
		<Da10-Da11> 26.7		26.7	
		<Da11-Da12> 12.3		12.3	
		A (suma częściowa)		-----	
				266.6	
		sieć D 200 mm			
		<Db1-Db2> 11.7	m	11.7	
		przykanaliki			
		<Wp istn. Da3> 2.1		2.1	
		<Wp istn. Da4> 1.7		1.7	
		<Wp proj. Da6> 1.2		1.2	
		<Wp proj. Da7> 1.4		1.4	
		<Wp proj. Da8> 1.1		1.1	
		<Wp proj. Da10> 1.3		1.3	
		<Wp proj. Da12> 1.9		1.9	
		<Wp proj. Da12> 5.7		5.7	
		<Wp proj. Db1> 1.3		1.3	
		odwodnienie liniowe			
		<Da12> 5.7	m	5.7	
		<Db2> 8.0	m	8.0	
		B (suma częściowa)		-----	

[illegible]

## PRZEDMIAR

Lp.	Podstawa	Opis i wyliczenia	j.m.	Poszcz	Razem
13 d.2	KNR 2-01 0206-05 z.sz. 2.3.2. 9903 0214-04	Roboty ziemne wykon.koparkami podsiębiernymi o poj.łyżki 0.60 m3 w gr.kat.IV z transp.urobku samochod.samowytadowczymi na odległość 5 km Grunt oblepiający naczynie robocze.  wykop całkowity sieć D 315 mm <Da1istn.-Da2> [13.8-(0.60/2+1.55/2)]*1.1*[(398.61-397.48)+(399.08-397.67)]/2+0.1} <Da2> 1.55^2*[(399.08-397.67)/2+0.1] <Da2-Da3> [32.1-(1.55/2+2.15/2)]*1.1*[(399.80-397.67)+(400.27-398.96)]/2+0.1} <Da3> 2.15^2*[(400.27-398.96)/2+0.1] <Da3-Da4> [21.5-(2.15/2+2.15/2)]*1.1*[(400.27-398.96)+(401.33-400.03)]/2+0.1} <Da4> 2.15^2*[(401.33-400.03)/2+0.1] <Da4-Da5> [25.0-(2.15/2+1.55/2)]*1.1*[(401.33-400.03)+(402.33-401.03)]/2+0.1} <Da5> 1.55^2*[(402.33-401.03)/2+0.1] <Da5-Da6> [15.5-(1.55/2+2.15/2)]*1.1*[(402.33-401.03)+(402.70-401.40)]/2+0.1} <Da6> 2.15^2*[(402.70-401.40)/2+0.1] <Da6-Da7> [39.6-(2.15/2+2.15/2)]*1.1*[(402.70-401.40)+(403.14-401.83)]/2+0.1} <Da7> 2.15^2*[(403.14-401.83)/2+0.1] <Da7-Da8> [40.3-(2.15/2+2.15/2)]*1.1*[(403.14-401.83)+(403.30-401.99)]/2+0.1} <Da8> 2.15^2*[(403.30-401.99)/2+0.1] <Da8-Da9> [9.7-(2.15/2+1.55/2)]*1.1*[(403.30-401.99)+(403.30-402.02)]/2+0.1} <Da9> 1.55^2*[(403.30-402.02)/2+0.1] <Da9-Da10> [30.1-(1.55/2+2.15/2)]*1.1*[(403.30-402.02)+(403.84-402.56)]/2+0.1} <-Da10> 2.15^2*[(403.84-402.56)/2+0.1] <Da10-Da11> [26.7-(2.15/2+1.55/2)]*1.1*[(403.84-402.56)+(404.32-403.04)]/2+0.1} <Da11> 1.55^2*[(404.32-403.04)/2+0.1] <Da11-Da12> [12.3-(1.55/2+2.15/2)]*1.1*[(404.32-403.04)+(404.60-403.30)]/2+0.1} <Da12> 2.15^2*[(404.60-403.30)/2+0.1] A (suma częściowa)  <D 200 mm> [11.7-(2.15/2+2.15^2)]*1.0*[(401.69-400.49)+(403.30-402.00)]/2+0.1} <Db1> 2.15^2*[(401.69-400.49)+0.1] <Db2> 2.15^2*[(404.60-403.30)+0.1] <Wp istn. Da3> [2.1-(2.15/2+1.55/2)]*1.0*[(400.27-398.96)+0.1] <Wp istn. Da4> [1.7-(2.15/2+1.55/2)]*1.0*[(401.30-400.03)+0.1] <Wp proj. Da6> [1.2-(2.15/2+1.55/2)]*1.0*[(402.70-401.40)+0.1] <Wp proj. Da7> [1.4-(2.15/2+1.55/2)]*1.0*[(403.14-401.83)+0.1] <Wp proj. Da8> [1.1-(2.15/2+1.55/2)]*1.0*[(403.30-401.99)+0.1] <Wp proj. Da10> [1.3-(2.15/2+1.55/2)]*1.0*[(403.84-402.56)+0.1] <Wp proj. Da12> [1.9-(2.15/2+1.55/2)]*1.0*[(404.60-403.30)+0.1] <Wp proj. Da12> (5.7-2.15/2)*1.0*[(404.60-403.30)+0.2+0.5]/2 <Wp proj. Db1> [1.3-(2.15/2+1.55/2)]*1.0*[(401.69-400.49)+0.1] <Wp proj. Db2> (8.0-2.15/2)*1.0*[(403.30-402.00)+0.2+0.5]/2 <odwodnienie liniowe Da12> 3.0*1.0*(0.2+0.5) <odwodnienie liniowe Db2> 5.0*1.0*(0.2+0.5) studnie wpustów <Wp 600 mm> 1.55^2*2.0*6 B (suma częściowa)  minus: konstrukcja nawierzchni i podbudowy asfaltowej <D 315 mm> -[(266.5-0.6/2)+2.15/2]*1.1*(0.03+0.01^2+0.04) <D 200 mm> -(11.7+2.15/2^2)*1.0*(0.03+0.01^1) <Wp istn. Da3> -(2.1-2.15/2)*1.0*(0.03+0.01^2+0.04) <Wp istn. Da4> -(1.7-2.15/2)*1.0*(0.03+0.1^2+0.04) <Wp proj. Da6> -[(1.2-2.15/2)+1.55/2]*1.0*(0.03+0.01^2+0.04) <Wp proj. Da7> -[(1.4-2.15/2)+1.55/2]*1.0*(0.03+0.01^2+0.04) <Wp proj. Da8> -[(1.1-2.15/2)+1.55/2]*1.0*(0.03+0.01^2+0.04) <Wp proj. Da10> -[(1.3-2.15/2)+1.55/2]*1.0*(0.03+0.01^2+0.04)	m <sup>3</sup>	19.2 1.9 60.6 3.5 29.9 3.5 35.7 1.8 21.0 3.5 57.9 3.5 59.2 3.5 12.0 1.8 42.9 3.4 37.7 1.8 16.0 3.5 ----- 423.6 8.5 6.0 6.5 0.35 -0.206 -0.9 -0.63 -1.06 -0.76 0.07 4.6 -0.71 6.9 2.1 3.5 28.8 ----- 63.1  -26.5 -0.55 -0.092 -0.17 -0.08 -0.1 -0.072 -0.09	

- 8 -



## PRZEDMIAR

Lp.	Podstawa	Opis i wyliczenia	j.m.	Poszcz	Razem
				<b>RAZEM</b>	<b>712.7</b>
17 d.2	KNR 2-01 0322-07 0322-11	Ażurowe umocnienie pionowych ścian wykopów liniowych o głębok.do 3.0 m wypraskami w grunt.suchych kat.III-IV wraz z rozbiór.(szer.1.55m)	m <sup>2</sup>		
		studnie D 600 mm			
		<Da2> (1.55*4-1.10*2)*[(399.08-397.67)/2+0.1]	m <sup>2</sup>	3.2	
		<Da5> (1.55*4-1.10*2)*[(402.33-401.03)/2+0.1]	m <sup>2</sup>	3.0	
		<Da9> (1.55*4-1.10*2)*[(403.30-402.02)/2+0.1]	m <sup>2</sup>	3.0	
		<Da11> (1.55*4-1.10*2)*[(404.32-403.04)/2+0.1]	m <sup>2</sup>	3.0	
		studnie wpustów			
		<Wp 600 mm> (1.55*4-1.0*1)*2.0*6	m <sup>2</sup>	62.4	
				<b>RAZEM</b>	<b>74.5</b>
18 d.2	KNR 2-01 0322-07 0322-11	Ażurowe umocnienie pionowych ścian wykopów liniowych o głębok.do 3.0 m wypraskami w grunt.suchych kat.III-IV wraz z rozbiór.(szer.2.15m)	m <sup>2</sup>		
		studnie Ds 1000 mm			
		<Da3> [2.15*4-(1.1*2+1.0)]*[(400.27-398.96)/2+0.1]	m <sup>2</sup>	4.1	
		<Da4> [2.15*4-(1.1*2+1.0)]*[(401.33-400.03)/2+0.1]	m <sup>2</sup>	4.1	
		<Da6> [2.15*4-(1.1*2+1.0)]*[(402.70-401.40)/2+0.1]	m <sup>2</sup>	4.1	
		<Da7> [2.15*4-(1.1*2+1.0)]*[(403.14-401.83)/2+0.1]	m <sup>2</sup>	4.1	
		<Da8> [2.15*4-(1.1*2+1.0)]*[(403.30-401.99)/2+0.1]	m <sup>2</sup>	4.1	
		<-Da10> [2.15*4-(1.1*2+1.0)]*[(403.84-402.56)/2+0.1]	m <sup>2</sup>	4.0	
		<Da12> [2.15*4-(1.1*2+1.0)]*[(404.60-403.30)/2+0.1]	m <sup>2</sup>	4.1	
				<b>RAZEM</b>	<b>28.4</b>
19 d.2	Wycena powyko- nawcza	Pompowanie wody z wykopu	godz.		
		rozliczenie nastąpi kosztorysem powykonawczym na podstawie zapisów w dokumentach bu- dowy A (obliczenia pomocnicze)		=====	
	godz.		godz	0.0	
				<b>RAZEM</b>	<b>0.0</b>
20 d.2	KNR 2-01 0320-02	Zасыpywanie wykopów liniowych o ścianach pionowych głębokości do 1.5 m kat.gr.III-IV - szerokość 0.8-1.5 m	m <sup>3</sup>		
		0.0	m <sup>3</sup>	0.0	
				<b>RAZEM</b>	<b>0.0</b>
21 d.2	KNR 2-01 0320-02	Zасыpywanie wykopów liniowych o ścianach pionowych głębokości do 1.5 m kat.gr.III-IV - szerokość 1.6-2.5 m	m <sup>3</sup>		
		0.0	m <sup>3</sup>	0.0	
				<b>RAZEM</b>	<b>0.0</b>
3		<b>Obudowa rurociągu</b>			
22 d.3	KNR-W 2- 18 0511-01	Podłoża pod kanały i obiekty z materiałów sypkich grub. 10 cm	m <sup>3</sup>		
		rurociąg:			
		<D 315 mm> [(266.5-0.6/2)+2.15/2]*1.1*0.1	m <sup>3</sup>	29.4	
		<D 200 mm> (11.7+2.15/2*2)*1.0*0.1	m <sup>3</sup>	1.4	
		<Wp istn. Da3> (2.1-2.15/2)*1.0*0.1	m <sup>3</sup>	0.102	
		<Wp istn. Da4> (1.7-2.15/2)*1.0*0.1	m <sup>3</sup>	0.062	
		<Wp proj. Da6> [(1.2-2.15/2)+1.55/2]*1.0*0.1	m <sup>3</sup>	0.09	
		<Wp proj. Da7> [(1.4-2.15/2)+1.55/2]*1.0*0.1	m <sup>3</sup>	0.11	
		<Wp proj. Da8> [(1.1-2.15/2)+1.55/2]*1.0*0.1	m <sup>3</sup>	0.08	
		<Wp proj. Da10> [(1.3-2.15/2)+1.55/2]*1.0*0.1	m <sup>3</sup>	0.1	
		<Wp proj. Da12> [(1.9-2.15/2)+1.55/2]*1.0*0.1	m <sup>3</sup>	0.16	
		<Wp proj. Da12> (5.7-2.15/2)*1.0*0.1	m <sup>3</sup>	0.46	
		<Wp proj. Db1> [(1.3-2.15/2)+1.55/2]*1.0*0.1	m <sup>3</sup>	0.1	
		<Wp proj. Db2> (8.0-2.15/2)*1.0*0.1	m <sup>3</sup>	0.7	
		<odwodnienie liniowe Da12> 3.0*1.0*0.1	m <sup>3</sup>	0.3	
		<odwodnienie liniowe Db2> 5.0*1.0*0.1	m <sup>3</sup>	0.5	
		poszerzenia na studnie:			
		<Ds 1000 mm> (2.15^2-2.15*1.1)*0.1*9	m <sup>3</sup>	2.0	
		<Ds 600 mm> (1.55^2-1.55*1.1)*0.1*4	m <sup>3</sup>	0.28	
		<Wp 600 mm> (1.55^2-1.55*1.1)*0.1*6	m <sup>3</sup>	0.42	
				<b>RAZEM</b>	<b>36.3</b>
23 d.3	KNR 2-28 0501-09	Obsypka rurociągu kruszywem dowiezionym	m <sup>3</sup>		
		rurociąg:			
		<D 315 mm> [(266.5-0.6/2)+2.15/2]*(1.1*0.315-3.14*0.315^2/4)	m <sup>3</sup>	71.8	
		<D 200 mm> (11.7+2.15/2*2)*(1.0*0.200-3.14*0.200^2/4)	m <sup>3</sup>	2.3	
		<Wp istn. Da3> (2.1-2.15/2)*(1.0*0.200-3.14*0.200^2/4)	m <sup>3</sup>	0.17	
		<Wp istn. Da4> (1.7-2.15/2)*(1.0*0.200-3.14*0.200^2/4)	m <sup>3</sup>	0.105	
		<Wp proj. Da6> [(1.2-2.15/2)+1.55/2]*(1.0*0.200-3.14*0.200^2/4)	m <sup>3</sup>	0.15	
		<Wp proj. Da7> [(1.4-2.15/2)+1.55/2]*(1.0*0.200-3.14*0.200^2/4)	m <sup>3</sup>	0.185	

- 10 -

## PRZEDMIAR

Lp.	Podstawa	Opis i wyliczenia	j.m.	Poszcz	Razem
		<Da7> $-3.14*1.0^2/4*[(403.14-401.83)/2+0.1]-(0.1+0.315+0.2)$	m <sup>3</sup>	-0.11	
		<Da8> $-3.14*1.0^2/4*[(403.30-401.99)/2+0.1]-(0.1+0.315+0.2)$	m <sup>3</sup>	-0.11	
		<Da9> $-3.14*0.6^2/4*[(403.30-402.02)/2+0.1]-(0.1+0.315+0.2)$	m <sup>3</sup>	-0.035	
		<-Da10> $-3.14*1.0^2/4*[(403.84-402.56)/2+0.1]-(0.1+0.315+0.2)$	m <sup>3</sup>	-0.1	
		<Da11> $-3.14*0.6^2/4*[(404.32-403.04)/2+0.1]-(0.1+0.315+0.2)$	m <sup>3</sup>	-0.035	
		<Da12> $-3.14*1.0^2/4*[(404.60-403.30)/2+0.1]-(0.1+0.315+0.2)$	m <sup>3</sup>	-0.106	
		<Wp 600 mm> $-3.14*0.6^2/4*2.0*6$	m <sup>3</sup>	-3.4	
				<b>RAZEM</b>	<b>232.2</b>
26	KNR 2-01 d.4 0236-02 z.sz. 2.5.2. 9907	Zagęszczenie ubijakami mechanicznymi Wskaźnik zagęszczenia Js = 1.00	m <sup>3</sup>		
		232.2	m <sup>3</sup>	232.2	
				<b>RAZEM</b>	<b>232.2</b>
5		<b>Roboty instalacyjne</b>			
27	KNR-W 2- d.5 18 0408-05 z.sz.3.4. 9908	Kanały z rur PVC łączonych na wcisk o śr. zewn. 315 mm - wykopy umocnione	m		
		sieć D 315 mm			
		<Da1istn.-Da2> 13.8-0.6/2*2	m	13.2	
		<Da2-Da3> 32.1-(0.6+1.0)/2	m	31.3	
		<Da3-Da4> 21.5-1.0/2*2	m	20.5	
		<Da4-Da5> 25.0-(0.6+1.0)/2	m	24.2	
		<Da5-Da6> 15.5-(0.6+1.0)/2	m	14.7	
		<Da6-Da7> 39.6-1.0/2*2	m	38.6	
		<Da7-Da8> 40.3-1.0/2*2	m	39.3	
		<Da8-Da9> 9.7-(0.6+1.0)/2	m	8.9	
		<Da9-Da10> 30.1-(0.6+1.0)/2	m	29.3	
		<Da10-Da11> 26.7-(0.6+1.0)/2	m	25.9	
		<Da11-Da12> 12.3-(0.6+1.0)/2	m	11.5	
				<b>RAZEM</b>	<b>257.4</b>
28	KNR-W 2- d.5 18 0408-03 z.sz.3.4. 9908	Kanały z rur PVC łączonych na wcisk o śr. zewn. 200 mm - wykopy umocnione - rura z PCW kielichowa do kanalizacji zewnętrznej śr.200/5,9 mm	m		
		sieć D 200 mm			
		<Db1-Db2> 11.7-1.0/2*2	m	10.7	
		przykanaliki			
		<Wp istn. Da3> 2.1-1.0/2	m	1.6	
		<Wp istn. Da4> 1.7-1.0/2	m	1.2	
		<Wp proj. Da6> 1.2-1.0/2	m	0.7	
		<Wp proj. Da7> 1.4-1.0/2	m	0.9	
		<Wp proj. Da8> 1.1-1.0/2	m	0.6	
		<Wp proj. Da10> 1.3-1.0/2	m	0.8	
		<Wp proj. Da12> 1.9-1.0/2	m	1.4	
		<Wp proj. Da12> 5.7-1.0/2	m	5.2	
		<Wp proj. Db1> 1.3-1.0/2	m	0.8	
		odwodnienie liniowe			
		<Da12> 5.7-1.0/2	m	5.2	
		<Db2> 8.0-1.0/2	m	7.5	
				<b>RAZEM</b>	<b>36.6</b>
29	KNR 2-28 d.5 0409-01 Wycena R i S	Studzienki kanalizacyjne z gotowych elementów z tworzyw sztucznych o śr. 1000 mm i głębokości 2.4 m typu TEGRA PE 1000 ze żelbetowym pierścieniem odciążającym i włazem	szt.		
		<Da3> 1.0	szt.	1.0	
		<Da4> 1.0	szt.	1.0	
		<Da6> 1.0	szt.	1.0	
		<Da7> 1.0	szt.	1.0	
		<Da8> 1.0	szt.	1.0	
		<Da10> 1.0	szt.	1.0	
		<Da12> 1.0	szt.	1.0	
		<Db1> 1.0	szt.	1.0	
		<Db2> 1.0	szt.	1.0	
				<b>RAZEM</b>	<b>9.0</b>
30	KNR 2-28 d.5 0409-02 Wycena R i S	Studzienki kanalizacyjne z gotowych elementów z tworzyw sztucznych o śr. 1000 mm typu TEGRA PE 1000 - za każde 1,0 m różnicy głębokości od 2.4 m	szt.		
		<Da3> [(400.27-398.96)-2.4]/1.0		-1.1	

## PRZEDMIAR

Lp.	Podstawa	Opis i wyliczenia	j.m.	Poszcz	Razem
		<Da4> [(401.33-400.03)-2.4]/1.0 <Da6> [(402.70-401.40)-2.4]/1.0 <Da7> [(403.14-401.83)-2.4]/1.0 <Da8> [(403.30-401.99)-2.4]/1.0 <Da10> [(403.84-402.56)-2.4]/1.0 <Da12> [(404.60-403.30)-2.4]/1.0 <Db1> [(401.69-400.49)-2.4]/1.0 <Db2> [(403.30-402.00)-2.4]/1.0 A (obliczenia pomocnicze) <przyjęto> 0.0	szt.	-1.1 -1.1 -1.1 -1.1 -1.1 -1.1 -1.2 -1.1 ===== -10.0 0.0	
				<b>RAZEM</b>	<b>0.0</b>
31 d.5	KNR 2-28 0409-01 Wycena M	Studzienki kanalizacyjne z gotowych elementów z tworzyw sztucznych o śr. 1000 mm i głębokości 2.4 m typu TEGRA PE 1000 ze żelbetowym pierścieniem odciążającym i włazem <Da3> 1.0 <Da4> 1.0 <Da6> 1.0 <Da7> 1.0 <Da8> 1.0 <Da10> 1.0 <Da12> 1.0 <Db1> 1.0 <Db2> 1.0	szt. szt. szt. szt. szt. szt. szt. szt. szt.	1.0 1.0 1.0 1.0 1.0 1.0 1.0 1.0 1.0 1.0	
				<b>RAZEM</b>	<b>9.0</b>
32 d.5	KNR 2-28 0409-02 Wycena M	Studzienki kanalizacyjne z gotowych elementów z tworzyw sztucznych o śr. 1000 mm typu TEGRA PE 1000 - za każde 1,0 m różnicy głębokości od 2.4 m <Da3> [(400.27-398.96)-2.4]/1.0 <Da4> [(401.33-400.03)-2.4]/1.0 <Da6> [(402.70-401.40)-2.4]/1.0 <Da7> [(403.14-401.83)-2.4]/1.0 <Da8> [(403.30-401.99)-2.4]/1.0 <Da10> [(403.84-402.56)-2.4]/1.0 <Da12> [(404.60-403.30)-2.4]/1.0 <Db1> [(401.69-400.49)-2.4]/1.0 <Db2> [(403.30-402.00)-2.4]/1.0 A (obliczenia pomocnicze) <przyjęto> 0.0	szt. szt.	-1.1 -1.1 -1.1 -1.1 -1.1 -1.1 -1.1 -1.2 -1.1 ===== -10.0 0.0	
				<b>RAZEM</b>	<b>0.0</b>
33 d.5	Wycena R i S na bazie KNR 2-28 0408-01 ekstrapo- lacja	Studzienki kanalizacyjne z gotowych elementów z tworzyw sztucznych o śr. 600 mm i głębokości 2.0 m typu TEGRA PE 600 ze zwieńczeniem z teleskopowym adapterem do włazów <Da2> 1.0 <Da5> 1.0 <Da9> 1.0 <Da11> 1.0	szt. szt. szt. szt.	1.0 1.0 1.0 1.0	
				<b>RAZEM</b>	<b>4.0</b>
34 d.5	Wycena R i S na bazie KNR 2-28 0408-05 ekstrapo- lacja	Studzienki kanalizacyjne z gotowych elementów z tworzyw sztucznych o śr. 600 mm typu TEGRA PE 600 - za każde 1,0 m różnicy głębokości od 2.0 m <Da2> [(399.08-397.67)-2.0]/1.0 <Da5> [(402.33-401.03)-2.0]/1.0 <Da9> [(403.30-402.02)-2.0]/1.0 <Da11> [(404.32-403.04)-2.0]/1.0 A (obliczenia pomocnicze) <przyjęto> 0.0	szt. szt.	-0.6 -0.7 -0.72 -0.72 ===== -2.7 0.0	
				<b>RAZEM</b>	<b>0.0</b>
35 d.5	Wycena M na bazie KNR 2-28 0408-01 ekstrapo- lacja	Studzienki kanalizacyjne z gotowych elementów z tworzyw sztucznych o śr. 600 mm i głębokości 2.0 m typu TEGRA PE 600 ze zwieńczeniem z teleskopowym adapterem do włazów	szt.		

## PRZEDMIAR

Lp.	Podstawa	Opis i wyliczenia	j.m.	Poszcz	Razem
		<Da2> 1.0	szt.	1.0	
		<Da5> 1.0	szt.	1.0	
		<Da9> 1.0	szt.	1.0	
		<Da11> 1.0	szt.	1.0	
				<b>RAZEM</b>	<b>4.0</b>
36	Wycena M na bazie KNR 2-28 0408-05 ekstrapolacja	Studzienki kanalizacyjne z gotowych elementów z tworzyw sztucznych o śr. 600 mm typu TE-GRA PE 600 - za każde 1,0 m różnicy głębokości od 2.0 m	szt.		
		<Da2> [(399.08-397.67)-2.0]/1.0		-0.6	
		<Da5> [(402.33-401.03)-2.0]/1.0		-0.7	
		<Da9> [(403.30-402.02)-2.0]/1.0		-0.72	
		<Da11> [(404.32-403.04)-2.0]/1.0		-0.72	
		A (obliczenia pomocnicze)		=====	
		<przyjęto> 0.0	szt.	-2.7	
				0.0	
				<b>RAZEM</b>	<b>0.0</b>
37	Wycena na bazie KNR 2-28 0408-01 ekstrapolacja	Studzienki ulicznego wpustu deszczowego klasy D400 z osadnikiem	szt.		
		<Wp istn. Da3> 1.0		1.0	
		<Wp istn. Da4> 1.0		1.0	
		<Wp proj. Da6> 1.0		1.0	
		<Wp proj. Da7> 1.0		1.0	
		<Wp proj. Da8> 1.0		1.0	
		<Wp proj. Da10> 1.0		1.0	
		<Wp proj. Da12> 1.0		1.0	
		<Wp proj. Db1> 1.0		1.0	
		A (obliczenia pomocnicze)		=====	
		<przyjęto> 6.0	szt.	8.0	
				6.0	
				<b>RAZEM</b>	<b>6.0</b>
38	KNR 2-31 d.5 1406-02	Regulacja pionowa studzienek dla kratek ściekowych ulicznych	szt.		
		<Wp istn. Da3> 1.0	szt.	1.0	
		<Wp istn. Da4> 1.0	szt.	1.0	
				<b>RAZEM</b>	<b>2.0</b>
39	KNR 2-31 d.5 0402-04	Ława pod elementy odwodnienia liniowego betonowa z oporem z B15	m <sup>3</sup>		
		<odwodnienie liniowe> (3.0+5.0)*[(0.2+0.2)*0.10+0.24*0.1/2*2]	m <sup>3</sup>	0.51	
				<b>RAZEM</b>	<b>0.5</b>
40	KNR 5-26 d.5 0508-01	Układanie ręczne elementów kanału odwodnienia liniowego SYSTEMU STORA-SELF szerokości 200 mm	m		
		<Da12> 3.0	m	3.0	
		<Db2> 5.0	m	5.0	
				<b>RAZEM</b>	<b>8.0</b>
41	KNR-W 2- d.5 18 0706-04	Próba wodna szczelności kanałów rurowych o śr.nominalnej 300 mm	odc. -1 prób.		
		<Da1istn.-Da2> 1.0	odc. -1 prób.	1.0	
		<Da2-Da3> 1.0	odc. -1 prób.	1.0	
		<Da3-Da4> 1.0	odc. -1 prób.	1.0	
		<Da4-Da5> 1.0	odc. -1 prób.	1.0	
		<Da5-Da6> 1.0	odc. -1 prób.	1.0	
		<Da6-Da7> 1.0	odc. -1 prób.	1.0	
		<Da7-Da8> 1.0	odc. -1 prób.	1.0	
		<Da8-Da9> 1.0	odc. -1 prób.	1.0	
		<Da9-Da10> 1.0	odc. -1 prób.	1.0	
		<Da10-Da11> 1.0	odc. -1 prób.	1.0	
		<Da11-Da12> 1.0	odc. -1 prób.	1.0	
				<b>RAZEM</b>	<b>11.0</b>
42	KNR-W 2- d.5 18 9909c-06	Nakłady za każde 10 m różnicy długości (od 200 lub 500 m) przy próbach szczelności przewodów PVC, PE, PEHD i typu HOBAS o śr. 300 mm	10m różn.		
		<Da1istn.-Da2> 13.8		13.8	
		<Da2-Da3> 32.1		32.1	
		<Da3-Da4> 21.5		21.5	

Lp.	Podstawa	Opis i wyliczenia	j.m.	Poszcz	Razem
		<div> <div>&lt;Da4-Da5&gt;</div> <div>25.0</div> </div> <div> <div>&lt;Da5-Da6&gt;</div> <div>15.5</div> </div> <div> <div>&lt;Da6-Da7&gt;</div> <div>39.6</div> </div> <div> <div>&lt;Da7-Da8&gt;</div> <div>40.3</div> </div> <div> <div>&lt;Da8-Da9&gt;</div> <div>9.7</div> </div> <div> <div>&lt;Da9-Da10&gt;</div> <div>30.1</div> </div> <div> <div>&lt;Da10-Da11&gt;</div> <div>26.7</div> </div> <div> <div>&lt;Da11-Da12&gt;</div> <div>12.3</div> </div> <div> <div>A (obliczenia pomocnicze)</div> <div>=====</div> <div>266.6</div> </div> <div> <div>(266.6-200.0*11)/10.0</div> <div>10m różn.</div> <div>-193.3</div> </div>		25.0 15.5 39.6 40.3 9.7 30.1 26.7 12.3 ===== 266.6 -193.3	
				<b>RAZEM</b>	<b>-193.3</b>
43 d.5	KNR-W 2- 18 0706-02	<div>Próba wodna szczelności kanałów rurowych o śr.nominalnej 200 mm</div> <div> <div>sieć D 200 mm</div> <div>&lt;Db1-Db2&gt;</div> <div>1.0</div> </div> <div>przykanaliki</div> <div> <div>&lt;Wp istn. Da3&gt;</div> <div>1.0</div> </div> <div> <div>&lt;Wp istn. Da4&gt;</div> <div>1.0</div> </div> <div> <div>&lt;Wp proj. Da6&gt;</div> <div>1.0</div> </div> <div> <div>&lt;Wp proj. Da7&gt;</div> <div>1.0</div> </div> <div> <div>&lt;Wp proj. Da8&gt;</div> <div>1.0</div> </div> <div> <div>&lt;Wp proj. Da10&gt;</div> <div>1.0</div> </div> <div> <div>&lt;Wp proj. Da12&gt;</div> <div>1.0</div> </div> <div> <div>&lt;Wp proj. Da12&gt;</div> <div>1.0</div> </div> <div> <div>&lt;Wp proj. Db1&gt;</div> <div>1.0</div> </div> <div>odwodnienie liniowe</div> <div> <div>&lt;Da12&gt;</div> <div>1.0</div> </div> <div> <div>&lt;Db2&gt;</div> <div>1.0</div> </div>	<div>odc. -1 prób.</div> <div>odc. -1 prób.</div> <div>odc. -1 prób.</div> <div>odc. -1 prób.</div> <div>odc. -1 prób.</div> <div>odc. -1 prób.</div> <div>odc. -1 prób.</div> <div>odc. -1 prób.</div> <div>odc. -1 prób.</div> <div>odc. -1 prób.</div> <div>odc. -1 prób.</div> <div>odc. -1 prób.</div> <div>odc. -1 prób.</div> <div>odc. -1 prób.</div>	1.0 1.0 1.0 1.0 1.0 1.0 1.0 1.0 1.0 1.0 1.0 1.0 1.0 1.0	
				<b>RAZEM</b>	<b>12.0</b>
44 d.5	KNR-W 2- 18 9909c- 04	<div>Nakłady za każde 10 m różnicy długości (od 200 lub 500 m) przy próbach szczelności przewo-</div> <div>dów PVC, PE, PEHD i typu HOBAS o śr. 200 mm</div> <div> <div>sieć D 200 mm</div> <div>&lt;Db1-Db2&gt;</div> <div>11.7</div> </div> <div>przykanaliki</div> <div> <div>&lt;Wp istn. Da3&gt;</div> <div>2.1</div> </div> <div> <div>&lt;Wp istn. Da4&gt;</div> <div>1.7</div> </div> <div> <div>&lt;Wp proj. Da6&gt;</div> <div>1.2</div> </div> <div> <div>&lt;Wp proj. Da7&gt;</div> <div>1.4</div> </div> <div> <div>&lt;Wp proj. Da8&gt;</div> <div>1.1</div> </div> <div> <div>&lt;Wp proj. Da10&gt;</div> <div>1.3</div> </div> <div> <div>&lt;Wp proj. Da12&gt;</div> <div>1.9</div> </div> <div> <div>&lt;Wp proj. Da12&gt;</div> <div>5.7</div> </div> <div> <div>&lt;Wp proj. Db1&gt;</div> <div>1.3</div> </div> <div>odwodnienie liniowe</div> <div> <div>&lt;Da12&gt;</div> <div>5.7</div> </div> <div> <div>&lt;Db2&gt;</div> <div>8.0</div> </div> <div>A (obliczenia pomocnicze)</div> <div>=====</div> <div>43.1</div> <div>(43.1-200.0*12)/10.0</div>	<div>10m różn.</div> <div>m</div> <div>m</div> <div>10m różn.</div>	11.7 2.1 1.7 1.2 1.4 1.1 1.3 1.9 5.7 1.3 5.7 8.0 ===== 43.1 -235.7	
				<b>RAZEM</b>	<b>-235.7</b>
<b>6</b>		<b>Roboty drogowe</b>			
45 d.6	KNR 2-31 0103-02 z.o.2.13. 9902-01	<div>Ręczne profilowanie i zagęszczenie podłoża pod warstwy konstrukcyjne nawierzchni w grun-</div> <div>cie kat. III-IV 26-75 pojazdów na godzinę</div> <div>552.0</div>	<div>m²</div> <div>m²</div>	552.0	
				<b>RAZEM</b>	<b>552.0</b>
46 d.6	KNR 2-31 0105-01 z.o.2.13. 9902-01	<div>Podsypka piaskowa z zagęszczeniem ręcznym - 3 cm grubość warstwy po zagęszczeniu 26-75</div> <div>pojazdów na godzinę</div> <div>552.0</div>	<div>m²</div> <div>m²</div>	552.0	
				<b>RAZEM</b>	<b>552.0</b>
47 d.6	KNR 2-31 0204-05 z.o. 2.12. 9901-02 z.o.2.13. 9902-01	<div>Nawierzchnia z tłucznia kamiennego - warstwa górna z tłucznia - grubość po zagęszczeniu 7</div> <div>cm - roboty na poszerzeniach, przekopach lub pasach węższych niż 2.5 m 26-75 pojazdów na</div> <div>godzinę</div> <div>552.0</div>	<div>m²</div> <div>m²</div>	552.0	

[illegible]