

(一式当り)

Diagram of a circular cross-section of a pipe. The outer diameter is labeled as 27. The inner diameter is labeled as 200. Below the diagram, the following values are listed:

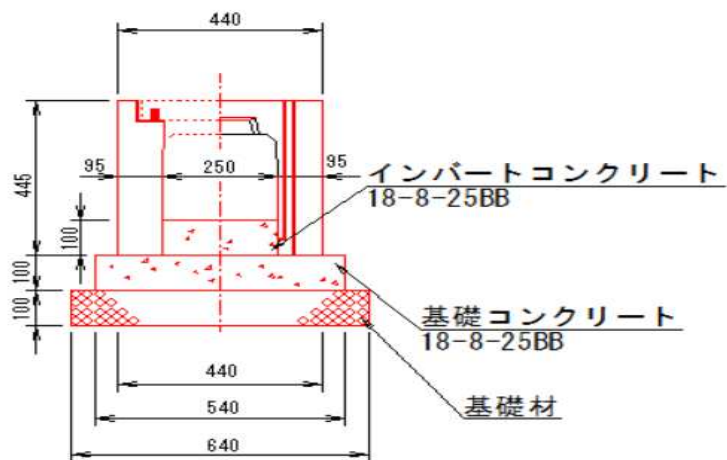
断面積 (Co) 0.02m²
 断面積 0.051m²

(一式当り)

側溝工					
横断用 VS250×300	L=	平面図より 2.84	=	2.84	m 2.8
集水桝 (PU型桝 250×250A)	N=	1.00	=	1.00	基 1.0
U型側溝240	L=	平面図より 0.60	=	0.60	m 0.6

横断用 VS250 × 300

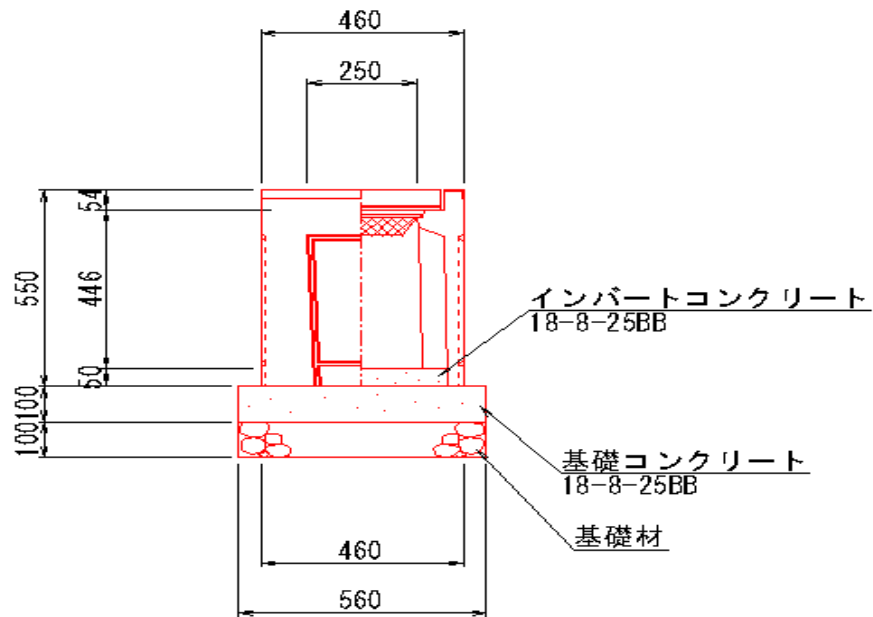
(10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
横断用 VS250×300	$N = 10.000 \div 2.000$ (L=2000, 参考重量=469kg/個)	個	5.00
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$A = 0.640 \times 10.000$	m2	6.40
基礎コンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.540 \times 0.100 \times 10.000$	m3	0.54
同上型枠	$A = 0.100 \times 10.000 \times 2.000$	m2	2.00
インバートコンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.100 \times 0.250 \times 10.000$	m3	0.25

集 水 枥 (250 × 250A)

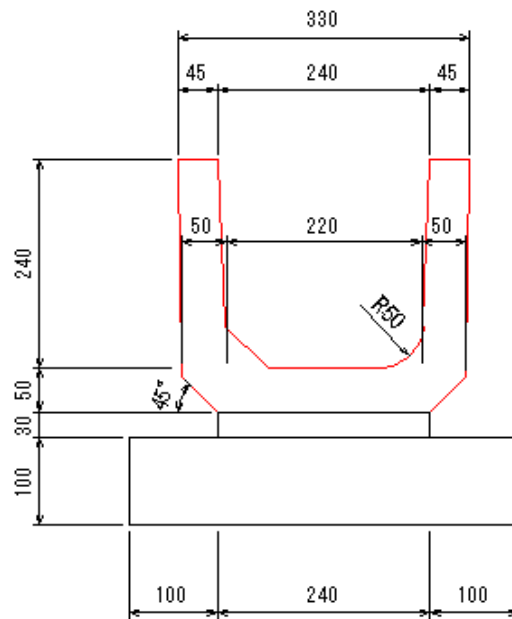
(10基当り)



名 称	計	算	単位	数 量
PU型枥 (250×250A)	N= 10.000 (参考重量=130kg/基)	= 10.000	基	10.00
グレーチング蓋 250×250用 T-25	N= 10.000	= 10.000	枚	10.00
インバートコンクリート 18-8-25BB	V= 0.010 × 10.000	= 0.100	m3	0.10
基礎コンクリート 18-8-25BB	V= 0.560 × 0.560 × 0.100 × 10.000	= 0.314	m3	0.31
同上型枠	A= 0.100 × 0.560 × 4.000 × 10.000	= 2.240	m2	2.24
基礎材 RC-40, t=100	A= 0.560 × 0.560 × 10.000	= 3.136	m2	3.14
基面整正	A= 0.560 × 0.560 × 10.000	= 3.136	m2	3.14

U 型 側 溝 240

(10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
U型側溝240	$N = \frac{10.000}{0.600} = 16.500$ (参考重量=1303kg/基)	個	16.50
敷モルタル (1:3)	$V = 0.240 \times 0.030 \times 10.000 = 0.072$	m3	0.07
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$A = 0.440 \times 10.000 = 4.400$	m2	4.40
基面整正 18-8-40BB	$A = 0.440 \times 10.000 = 4.400$	m2	4.40

舗 装 工 計 算 書

(一式当り)

アスファルト舗装工

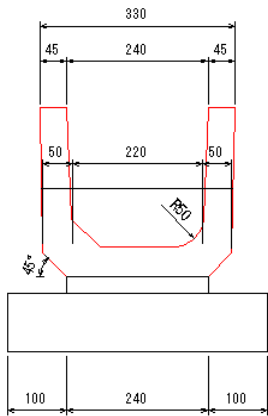
路盤 (M-30, t=100mm)	舗装面積計算書より A1= 209.95	=	209.95		
U型側溝240影響範囲	A2= 0.60 × 0.60	=	0.36		
		Σ	= 210.31	m2	210.3
表層 (top13、 t=40mm)	路盤より A= 210.31	=	210.31	m2	210.3

鋪 装 面 積 計 算 書											
測 点 名	測 点	距 離 (m)	表 層			路 盤					
			幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m ²)	幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m ²)	幅 (m)	平均 (m)	面 積 (m ²)
NO. 0	NO. 0 + 0. 00	0. 00	4. 13			4. 13					
NO. 1	NO. 0 + 20. 00	20. 00	2. 90	3. 52	70. 40	2. 90	3. 52	70. 40			
NO. 2	NO. 1 + 20. 00	20. 00	3. 20	3. 05	61. 00	3. 20	3. 05	61. 00			
NO. 3	NO. 2 + 20. 00	20. 00	3. 55	3. 38	67. 60	3. 55	3. 38	67. 60			
NO. 3+2. 5	No. 3 + 2. 50	2. 50	5. 20	4. 38	10. 95	5. 20	4. 38	10. 95			
合計		62. 50			209. 95			209. 95			

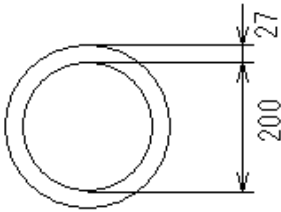
構造物撤去工計算書

(一式当り)

構造物取壊し工					
舗装版切断 (アスファルト) (t=15cm以下)	L= 1.20 U型側溝240影響範囲	= 1.20	m	1.2	
As取壊し	舗装工計算書より A= 209.95 + (0.60 × 0.60)	= 210.31	m2	210.3	
構造物取壊し (無筋Co塊)	下図より V1= 0.039 × 0.60	= 0.02			
(無筋Co、ヒューム管)	平面図より V2= 0.020 × 1.90	= 0.04			
運搬処理工		Σ = 0.06	m3	0.1	
殻運搬 (As塊)	As取壊しより V= 210.31 × 0.04	= 8.41	m3	8.4	
殻運搬 (無筋Co塊)	構造物取壊しより V= 0.06	= 0.06	m3	0.1	
殻処分 (As塊)	殻運搬 (As塊) より V= 8.41	= 8.41	m3	8.4	
殻処分 (無筋Co塊)	殻運搬 (無筋Co塊) より V= 0.06	= 0.06	m3	0.1	



断面積 0.039m2



断面積 (Co) 0.02m2
断面積 0.051m2

