

土工計算書(1)					
掘削 (As殻)	V=	標準断面図より 0.40 × 79.30	=	31.72	m ³
				31.72	
掘削 (土砂)	V=	標準断面図より 0.16 × 79.30	=	12.69	m ³
				12.69	
床掘	V1=	土工計算書(2)より 0.48 × 13.00 管渠(250)	=	6.24	m ³
				0.81	
				0.92	
				7.97	
				8.0	
盛土	V=	標準断面図より 0.01 × 34.80 1付近から 2+14.8付近右側	=	0.35	m ³
				0.35	
埋戻し (流用土)	V=	土工計算書(2)より 0.13 × 13.00 管渠(250)	=	1.69	m ³
				1.69	
埋戻し (RC-40)	V=	土工計算書(2)より 0.29 × 13.00 管渠(250)	=	3.77	m ³
				3.77	
埋戻し (単粒度碎石)	V1=	(1.05 × 1.55 - 0.55 × 0.55) × 0.5 集水桝A	=	0.66	m ³
				0.72	
				1.38	
掘削床掘総計	掘削 床掘	V	=	12.69	m ³
				7.97	
				20.66	
盛土埋戻総計	盛土 埋戻し	V	=	0.35	m ³
				1.69	
				2.04	
残土処理	V=	(掘削 + 床掘) - (盛土 + 埋戻) / 0.9 20.66 - 2.04 / 0.9	=	18.39	m ³
					18.4

土工計算書(2)

運搬処理工

殻運搬
(As殻)

V= 掘削(As殻)より
31.72

= 31.72

= 31.72

m³

31.7

殻処分
(As殻)

V= 殻運搬より
31.72

= 31.72

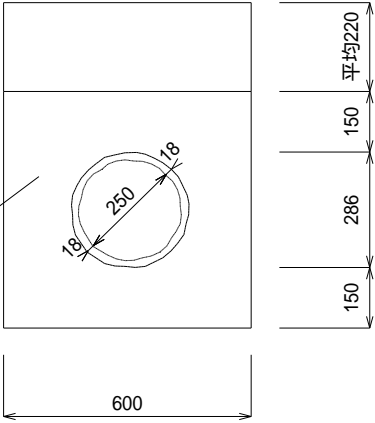
= 31.72

m³

31.7

管渠(250)

埋戻し(RC-40)



床 堀	0.48
埋戻し(流用土)	0.13
埋戻し(RC-40)	0.29

排水構造物工計算書

管渠工

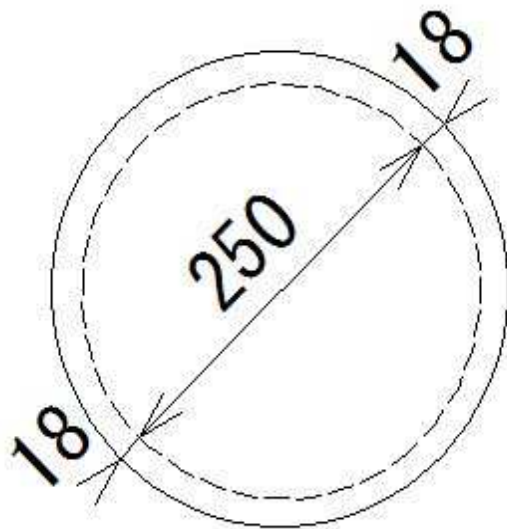
管渠 (カナパイプA型 250相当品)	L=	平面図より 13.00	=	13.00	m	13.0
------------------------	----	----------------	---	-------	---	------

集水桝工

集水桝A (ソケット付,450)	N=	平面図より 1.00	=	1.00	基	1.0
---------------------	----	---------------	---	------	---	-----

集水桝B (400×400C)	N=	平面図より 1.00	=	1.00	基	1.0
--------------------	----	---------------	---	------	---	-----

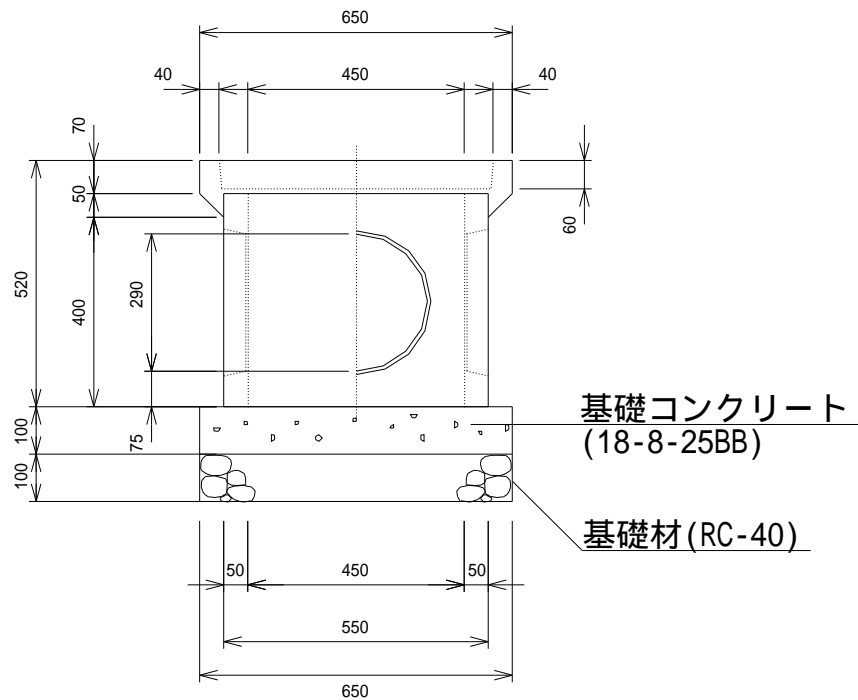
管 渠 (250) (10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
暗渠排水管 <small>(カナパイプA型 250相当品)</small>	L = 10.000 = 10.000	m	10.00

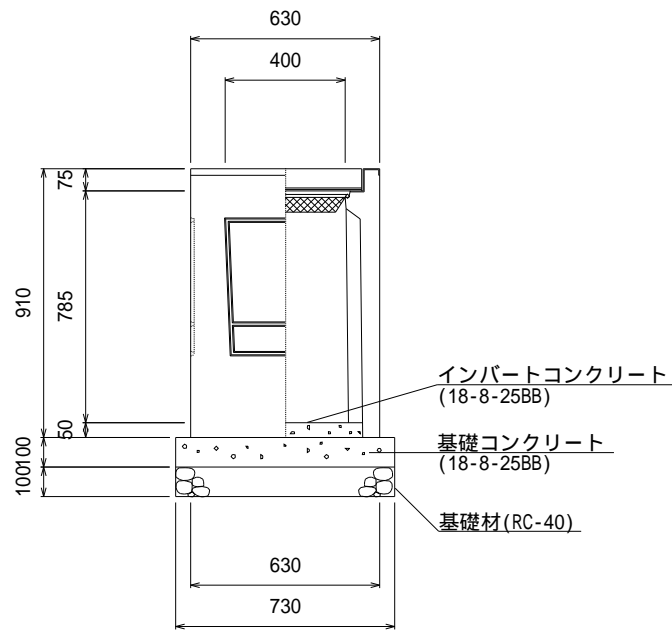
集 水 枳 A (ソ ケ ッ ト 付 , 450)

(10基当り)



名 称	計 算	単位	数 量
溜枳 (ソケット付, 450)	$N = 1.000 \times 10.000 = 10.000$ (参考重量=110kg/基)	基	10.00
グレーチング蓋 (T-14, 450用)	$N = 1.000 \times 10.000 = 10.000$	枚	10.00
基礎コンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.650 \times 0.650 \times 0.100 \times 10.000 = 0.423$	m ³	0.42
同上型枠	$A = 0.650 \times 0.100 \times 4.000 \times 10.000 = 2.600$	m ²	2.60
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$A = 0.650 \times 0.650 \times 10.000 = 4.225$	m ²	4.23
基面整正	$A = 0.650 \times 0.650 \times 10.000 = 4.225$	m ²	4.23
コンクリート削孔 (削孔径10以上30未満) (削孔深30以上200未満)	$N = 4.000 \times 3.000 \times 10.000 = 120.000$	孔	120.00
吸出防止材	$A1 = (0.550 \times 3.000 + 1.05 \times 2.000 + 1.55) \times 0.500 \div 2.000 \times 2.000 = 2.650$ $A2 = (0.500 \times 2.000 + 0.55 \times 3.000 + 1.05 \times 2.000 + 1.55) \times 0.500 = 3.150$ $\frac{A1}{(2.650 + 3.150)} \times 10.000 = 58.000$	m ²	58.00

集 水 枡 B
(400 × 400C) (10基当り)



名 称	計 算	単位	数 量
側溝用PU枡相当品 (400 × 400C)	$N = 1.000 \times 10.000 = 10.000$ (参考重量=358kg/基)	基	10.00
グレーチング蓋 (T-25, 400 × 400)	$N = 1.000 \times 10.000 = 10.000$	枚	10.00
インバートコンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.050 \times 0.400 \times 0.400 \times 10.000 = 0.080$	m ³	0.08
基礎コンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.730 \times 0.730 \times 0.100 \times 10.000 = 0.533$	m ³	0.53
同上型枠	$A = 0.730 \times 0.100 \times 4.000 \times 10.000 = 2.920$	m ²	2.92
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$A = 0.730 \times 0.730 \times 10.000 = 5.329$	m ²	5.33
基面整正	$A = 0.730 \times 0.730 \times 10.000 = 5.329$	m ²	5.33
コンクリート削孔 (削孔径10以上30未満) (削孔深30以上200未満)	$N = 4.000 \times 3.000 \times 10.000 = 120.000$	孔	120.00
吸出防止材	$A1 = (0.630 \times 3.000 + 1.13 \times 2.000 + 1.63) \times 0.500 \div 2.000 \times 2.000 = 2.890$ $A2 = (0.500 \times 2.000 + 0.63 \times 3.000 + 1.13 \times 2.000 + 1.63) \times 0.500 = 3.390$ $\frac{A1}{A2} = \frac{2.890}{3.390}$ $(2.890 + 3.390) \times 10.000 = 62.800$	m ²	62.80

舗装工計算書

アスファルト舗装工

表層
(t=4cm)

平面図・標準断面図より
A= 4.00 × 79.30

= 317.20

= 317.20

m²

317.2

路盤
(M-30, t=10cm)

表層より
A= 317.20

= 317.20

= 317.20

m²

317.2