

土 工 計 算 書

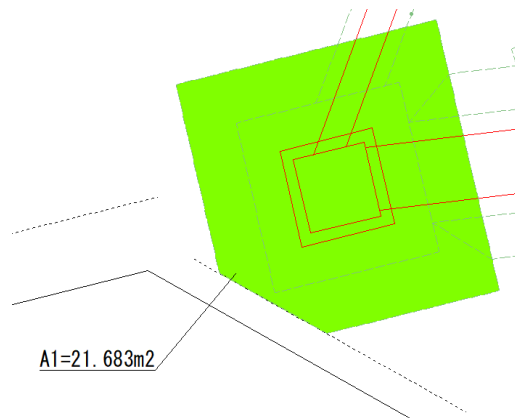
○ 掘削	構造物取壊数量より $V = 119.59 \times 0.10 = 11.96$	m3	12.0
○ 掘削 (試掘)	試掘 (1.5×1.5×0.3、2箇所計上) $V = 1.50 \times 1.50 \times 0.10 \times 2.00 = 0.45$	m3	0.5
○ 床掘	平面図、横断図、土工面積算出より (路面よりt=140は舗装版取壊し、掘削にて計上)		
集水枥 (A)	$V' = 1 / 2 \times (21.683 + 9.000) \times 1.780 = 27.31$	m3	
集水枥 (B)	$V' = 1 / 2 \times (22.848 + 9.000) \times 1.780 = 28.34$	m3	
台付管 φ 800	$V' = 1 / 2 \times (4.634 + 2.516) \times 1.489 = 5.32$ $V' = 1 / 2 \times (3.843 + 0.000) \times 0.890 = 1.71$ $V' = 1 / 2 \times (3.843 + 0.000) \times 0.890 = 1.71$	m3 m3 m3	
台付管 φ 300	$V' = 1 / 2 \times (0.832 + 1.955) \times 1.010 = 1.41$	m3	
集水枥 (C)	$V' = 2.537 \times 0.965 = 2.45$	m3	
U型側溝	$V' = 1.064 \times 0.395 = 0.42$ $\Sigma V' = 68.67$	m3 m3	
控除(床掘)	平面図、横断図より		
既設BOCカルバート	$\Delta V = 1.560 \times 0.500 = 0.78$ $\Delta V = 1 / 2 \times (1.560 + 0.000) \times 0.890 = 0.69$	m3 m3	
既設石積み水路	$\Delta V = 0.740 \times 3.400 = 2.52$	m3	
既設ヒューム管	$\Delta V = 0.500 \times 2.000 = 1.00$	m3	
既設石積み水路	$\Delta V = 0.860 \times 1.000 = 0.86$	m3	
既設側溝500×1200	$\Delta V = 0.148 \times 0.500 = 0.07$ $\Delta V = 1 / 2 \times (0.148 + 0.000) \times 0.890 = 0.07$	m3 m3	
既設路面排水200×120	$\Delta V = 0.030 \times 0.500 = 0.02$ $\Delta V = 1 / 2 \times (0.030 + 0.000) \times 0.890 = 0.01$ $\Sigma \Delta V = 6.02$ $\Sigma V = \Sigma V' - \Sigma \Delta V = 62.65$	m3 m3 m3 m3 m3	62.7
○ 床掘 (試掘)	試掘 (1.5×1.5×0.3、2箇所計上) $V = 1.50 \times 1.50 \times 0.16 \times 2.00 = 0.72$	m3	0.7
○ 埋戻	床掘より $V = \Sigma V = 62.65$	m3	
控除 (埋戻)	平面図、工法図より (路面よりt=140は舗装版取壊し、掘削にて計上)		
集水枥 (A)	$\Delta V = 1.700 \times 1.700 \times 1.510 = 4.36$ $\Delta V = 1.700 \times 1.700 \times 0.020 = 0.06$ $\Delta V = 1.900 \times 1.900 \times 0.150 = 0.54$ $\Delta V = 2.000 \times 2.000 \times 0.100 = 0.40$	m3 m3 m3 m3	
集水枥 (B)	$\Delta V = 1.700 \times 1.700 \times 1.510 = 4.36$ $\Delta V = 1.700 \times 1.700 \times 0.020 = 0.06$ $\Delta V = 1.900 \times 1.900 \times 0.150 = 0.54$ $\Delta V = 2.000 \times 2.000 \times 0.100 = 0.40$	m3 m3 m3 m3	
台付管 φ 800	$\Delta V = 0.839 \times 4.900 = 4.11$ $\Delta V = 0.550 \times 0.020 \times 4.900 = 0.05$ $\Delta V = 0.670 \times 0.100 \times 4.900 = 0.33$ $\Delta V = 0.770 \times 0.100 \times 4.900 = 0.38$	m3 m3 m3 m3	
台付管 φ 300	$\Delta V = 0.150 \times 3.600 = 0.54$ $\Delta V = 0.240 \times 0.020 \times 3.600 = 0.02$ $\Delta V = 0.340 \times 0.100 \times 3.600 = 0.12$ $\Delta V = 0.440 \times 0.100 \times 3.600 = 0.16$	m3 m3 m3 m3	
集水枥 (C)	$\Delta V = 0.830 \times 0.830 \times 0.745 = 0.51$ $\Delta V = 0.930 \times 0.930 \times 0.100 = 0.09$ $\Delta V = 1.030 \times 1.030 \times 0.100 = 0.11$ $\Sigma \Delta V = 17.14$ $\Sigma V = V - \Sigma \Delta V = 45.51$	m3 m3 m3 m3 m3 m3	45.5
○ 埋戻 (試掘)	床掘 (試掘) より $V = 1.50 \times 1.50 \times 0.16 \times 2.00 = 0.72$	m3	0.7
○ 残土処分	$V = 12.41 + 63.37 - 46.23 / 0.9 = 24.41$	m3	24.4

土 工 面 積 算 出

集水桝(A)
D=1.920

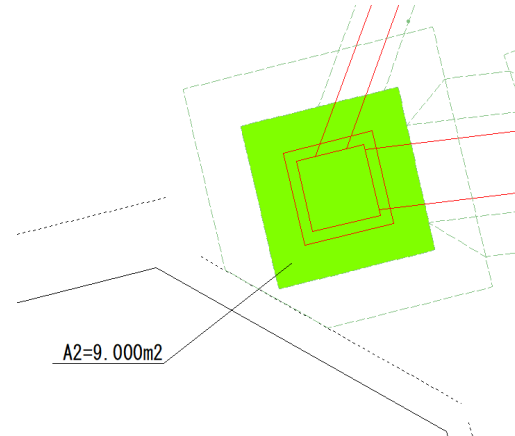
A1= 21.683

m2



A2= 9.000

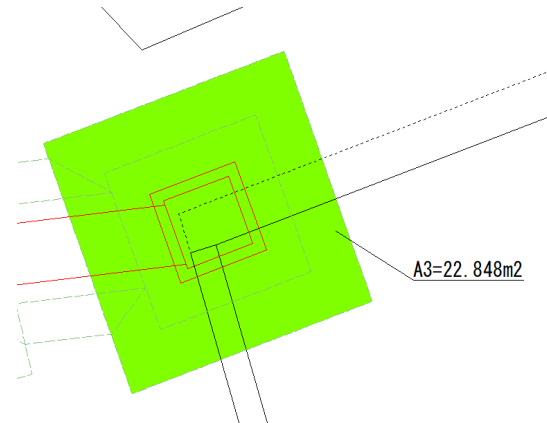
m2



集水桝(B)
D=1.920

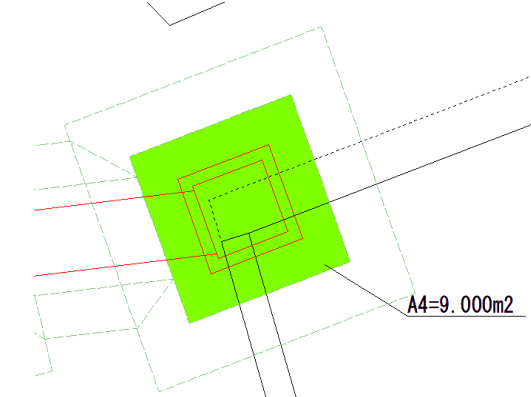
A3= 22.848

m2



A4= 9.000

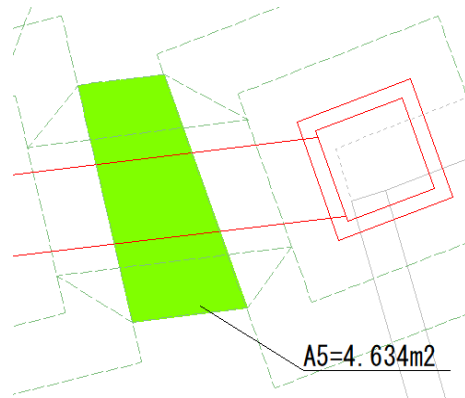
m2



土 工 面 積 算 出

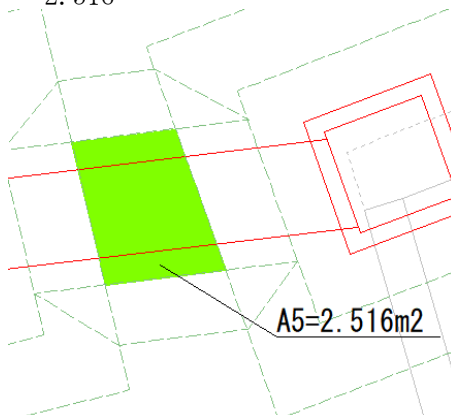
台付管 $\phi 800$
D=1.629

A5= 4.634



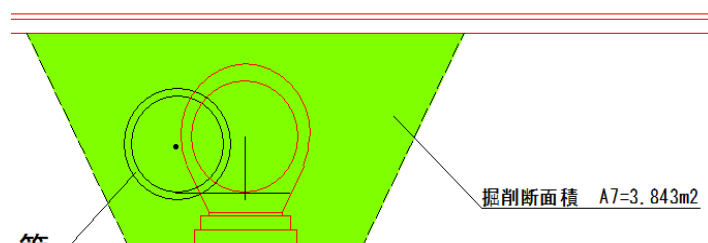
m2

A6= 2.516



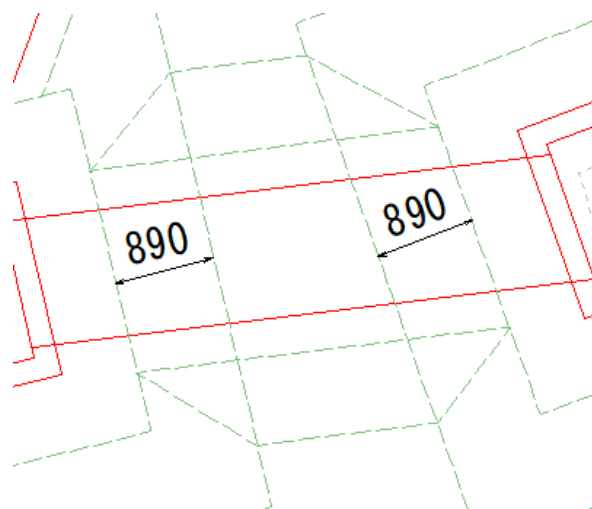
m2

A7= 3.843



m2

管
m2

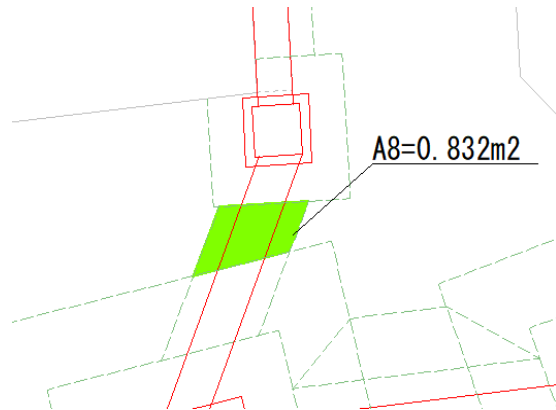


土 工 面 積 算 出

台付管 ϕ 300
D=1.150

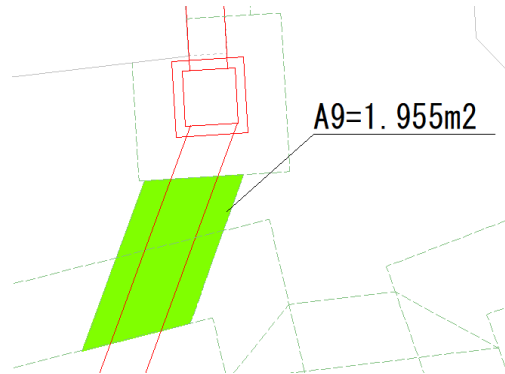
A8= 0.832

m2



A9= 1.955

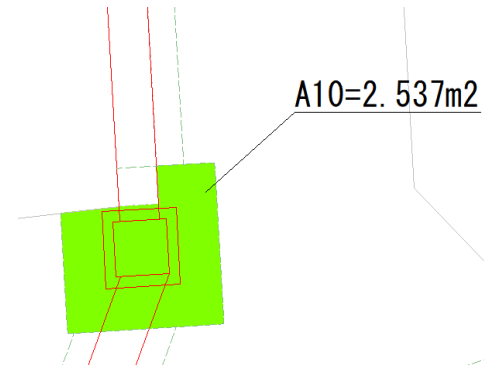
m2



集水桝 (C)
D=1.105

A10= 2.537

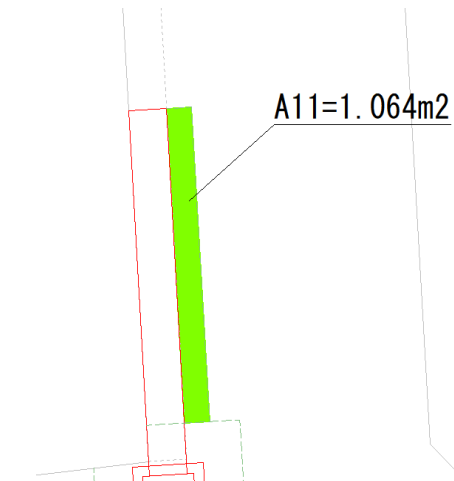
m2



U型側溝
D=0.535

A11= 1.064

m2

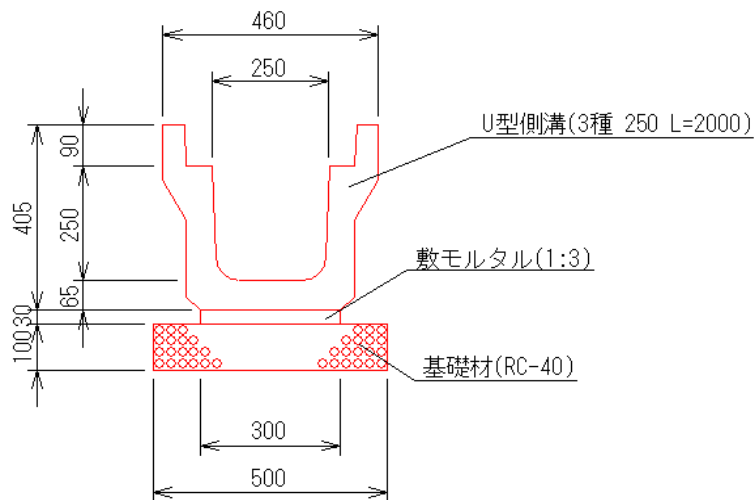


排水構造物工

U型側溝 250A	L=	4.10			4.10	m	4.1
グレーチング蓋 リサイクル認定製品 市章入り	N=	4.10	÷	10.00	0.41	枚	1.0
コンクリート蓋	N=	4.10	÷	0.50 - 1.00	7.20	枚	8.0
台付管 φ 800	L=	4.90			4.90	m	4.9
台付管 φ 300	L=	3.60			3.60	m	3.6
集水桝工 (A) 1300□×1650	N=	1.00			1.00	基	1.0
集水桝工 (B) 1300□×1650	N=	1.00			1.00	基	1.0
集水桝工 (C) 600×600×800	N=	1.00			1.00	基	1.0

U 型 側 溝
(3 種 250A)

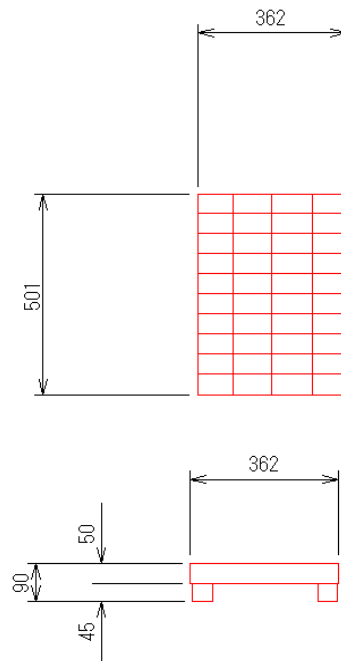
(10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
U型側溝 3種250A リサイクル認定製品	$N = 10.000 \div 2.000 = 5.000$	個	5.00
敷モルタル 18-8-25BB	$V = 0.300 \times 0.030 \times 10.000 = 0.090$	m3	0.09
基礎碎石 RC-40 t=100	$A = 0.500 \times 10.000 = 5.000$	m2	5.00
基面整正	$A = 0.500 \times 10.000 = 5.000$	m2	5.00

グ レー チ ン グ 蓋 (市 章 入 り)

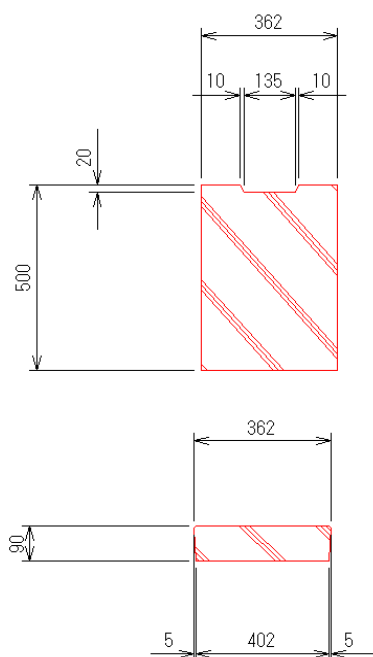
(10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
グレーチング蓋 3種250用 リサイクル認定製品 市章入り	$N = 10.000 \div 10.000 = 1.000$	枚	1.00

コ ン ク リ ー ト 蓋
(3 種 250 用)

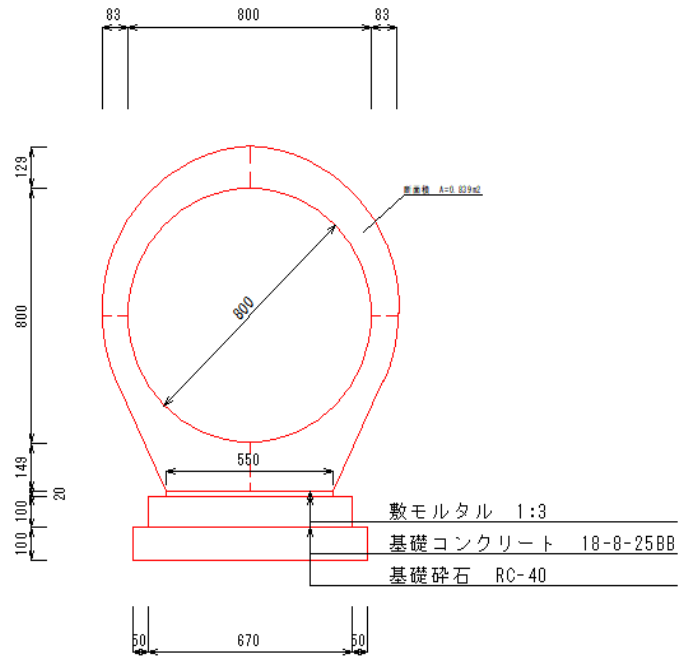
(10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート蓋 3種250用 リサイクル認定製品	$N = 10.000 \div 0.500 = 20.000$	枚	20.00

台 付 管 φ 800

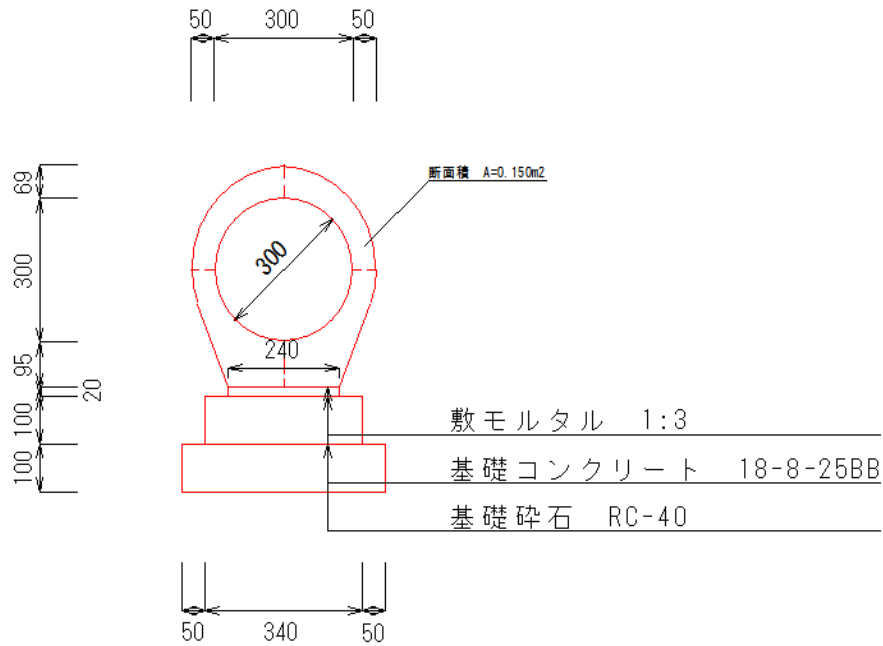
(10m当り)



名 称	計 算							単位	数 量		
台付管 φ 800	N=	10.000	÷	2.500			=	4.000	本	4.00	
敷モルタル 1 : 3	V=	0.550	×	0.020	×	10.000		=	0.110	m3	0.11
基礎コンクリート 18-8-25BB	V=	0.670	×	0.100	×	10.000		=	0.670	m3	0.67
同上型枠 一般型枠	A=	0.100	×	10.000	×	2.000		=	2.000	m2	2.00
基礎碎石 RC-40 t=100	A=	0.770	×	10.000				=	7.700	m2	7.70
基面整正	A=	0.770	×	10.000				=	7.700	m2	7.70

台 付 管 ϕ 300

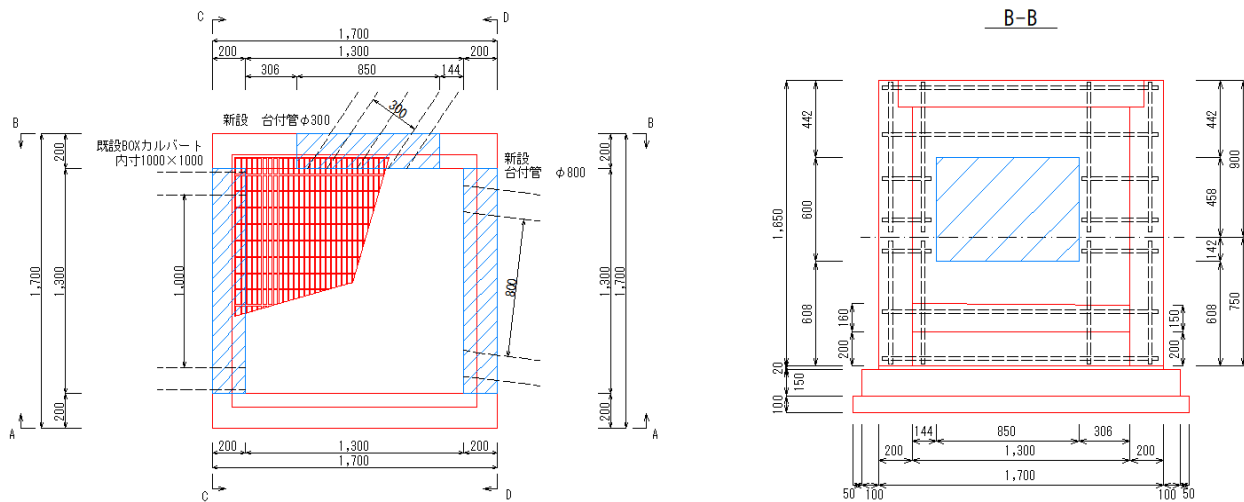
(10m当り)



名 称	計 算				単位	数 量
台付管 ϕ 300	N=	10.000	÷	2.000	= 5.000	本 5.00
敷モルタル 1:3	V=	0.240	×	0.020	×	10.000 = 0.048 m3 0.05
基礎コンクリート 18-8-25BB	V=	0.340	×	0.100	×	10.000 = 0.340 m3 0.34
同上型枠 一般型枠	A=	0.100	×	10.000	×	2.000 = 2.000 m2 2.00
基礎碎石 RC-40 t=100	A=	0.440	×	10.000	=	4.400 m2 4.40
基面整正	A=	0.440	×	10.000	=	4.400 m2 4.40

集 水 枳 工 (A)

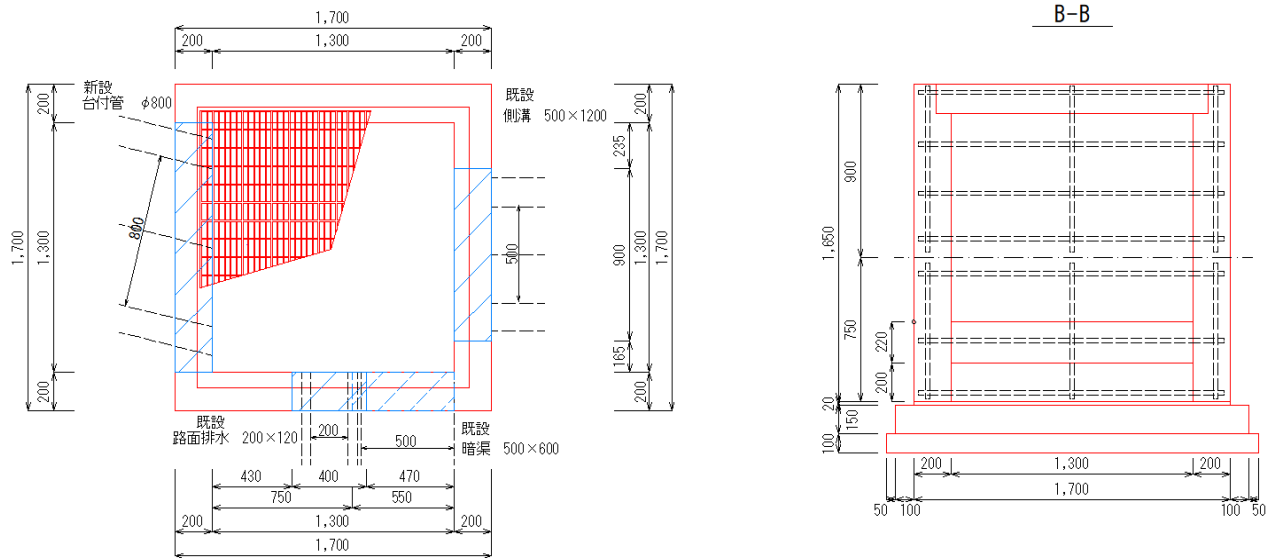
(1基当り)



名 称	計	算	単位	数	量
プレキャスト集水枳 1300□×1650 上下2分割 普通目グレーチング付 ボルト固定 t-25	N= 1.000 参考重量 上部：1552Kg 下部：1434Kg	= 1.000	基	1.00	
インバートコンクリート 18-8-25BB	$V = \frac{1}{2} (0.150 + 0.160) \times 1.300 \times 1.300$	= 0.262	m3	0.26	
底打ちコンクリート 18-8-25BB	$V = 1.300 \times 1.300 \times 0.200$	= 0.338	m3	0.34	
敷モルタル 1 : 3	$V = 1.700 \times 1.700 \times 0.020$	= 0.058	m3	0.06	
基礎コンクリート 18-8-25BB	$V = 1.900 \times 1.900 \times 0.150$	= 0.542	m3	0.54	
同上型枠 一般型枠	$A = 0.150 \times 1.900 \times 4.000$	= 1.140	m2	1.14	
基礎碎石 RC-40 t=100	$A = 2.000 \times 2.000$	= 4.000	m2	4.00	
基面整正	$A = 2.000 \times 2.000$	= 4.000	m2	4.00	

集水枳工 (B)

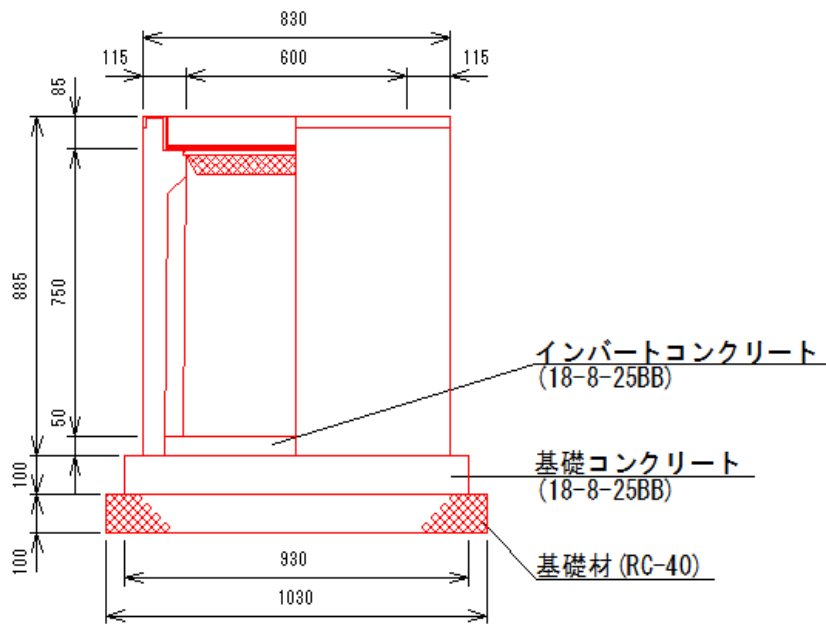
(1基当り)



名 称	計	算	単位	数	量
プレキャスト集水枳 1300□×1650 上下2分割 普通目グレーチング付 ボルト固定 t-25	N= 1.000	= 1.000	基	1.00	
	参考重量				
	上部：1683Kg				
	下部：1715Kg				
インバートコンクリート 18-8-25BB	V= 1.300 × 1.300 × 0.220	= 0.372	m3	0.37	
底打ちコンクリート 18-8-25BB	V= 1.300 × 1.300 × 0.200	= 0.338	m3	0.34	
敷モルタル 1 : 3	V= 1.700 × 1.700 × 0.020	= 0.058	m3	0.06	
基礎コンクリート 18-8-25BB	V= 1.900 × 1.900 × 0.150	= 0.542	m3	0.54	
同上型枠 一般型枠	A= 0.150 × 1.900 × 4.000	= 1.140	m2	1.14	
基礎碎石 RC-40 t=100	A= 2.000 × 2.000	= 4.000	m2	4.00	
基面整正	A= 2.000 × 2.000	= 4.000	m2	4.00	

集水枥工 (C)

(10基当り)



名 称	計 算			単位	数 量
プレキャスト集水枥 600×600×800 普通目グレーチング蓋付 T-25	N=	10.000	= 10.000	基	10.00
インバートコンクリート 18-8-25BB	V=	0.600 × 0.600 × 0.050 × 10.000	= 0.180	m3	0.18
基礎コンクリート 18-8-25BB	V=	0.930 × 0.930 × 0.100 × 10.000	= 0.865	m3	0.87
同上型枠 一般型枠	A=	0.930 × 0.100 × 4.000 × 10.000	= 3.720	m3	3.72
基礎碎石 RC-40 t=100	A=	1.030 × 1.030 × 10.000	= 10.609	m2	10.61
基面整正	A=	1.030 × 1.030 × 10.000	= 10.609	m2	10.61

構 造 物 撤 去 工 計 算 書

構造物取壊し工

無筋Con取壊し	$V = \begin{array}{l} \text{構造物取壊数量より} \\ 0.24 + 0.65 + 0.43 \end{array} = 1.32$	m3	1.3
舗装版切断 (アスファルト) (t=15cm以下)	$L = \begin{array}{l} 5.72 + 2.85 + 4.60 + 3.65 \\ \text{No.0 : 5.72m+No.0+9.3北 : 2.85m+No.0+9.3南 : 4.60m+E.P. : 3.65m} \end{array} = 16.82$	m	
試掘(2箇所) (1.5×1.5)	$L = 1.50 \times 4.00 \times 2.00 = 12.00$	m	
	$\Sigma L = 28.82$	m	28.8
As取壊し	$\begin{array}{l} \text{構造物取壊数量+試掘(1.5} \times \text{1.5} \times \text{0.3 2箇所)} \\ A = 119.59 = 119.59 \\ A = 1.50 \times 1.500 \times 2.00 = 4.50 \\ \Sigma A = 124.09 \end{array}$	m2 m2 m2	124.1
運搬処理工			
殻運搬 (As塊)	$\begin{array}{l} \text{As取壊しより} \\ V = 119.59 \times 0.04 = 4.78 \\ V = 4.50 \times 0.03 = 0.14 \\ \Sigma V = 4.92 \end{array}$	m3 m3 m2	4.9
殻処分 (As塊)	$V = \begin{array}{l} \text{殻運搬(As塊)より} \\ 4.92 \end{array} = 4.92$	m3	4.9
殻運搬 (無筋Con塊)	$V = \begin{array}{l} \text{無筋Con取壊しより} \\ 1.32 \end{array} = 1.32$	m3	1.3
殻処分 (無筋Con塊)	$V = \begin{array}{l} \text{殻運搬(無筋Con塊)より} \\ 1.32 \end{array} = 1.32$	m3	1.3
スクラップ 既設集水桝	$\begin{array}{l} N = 1.00 = 1.00 \\ W_t = 148.80 \times 1.00 \div 1000.00 = 0.15 \\ \text{(参考重量148.8Kg 2枚組)} \end{array}$	式 t	1.0
既設側溝	$\begin{array}{l} W_t = 29.00 \times 4.10 \div 1000.00 = 0.12 \\ \text{(参考重量29Kg/m)} \\ \Sigma W_t = 0.27 \end{array}$	t t	0.3

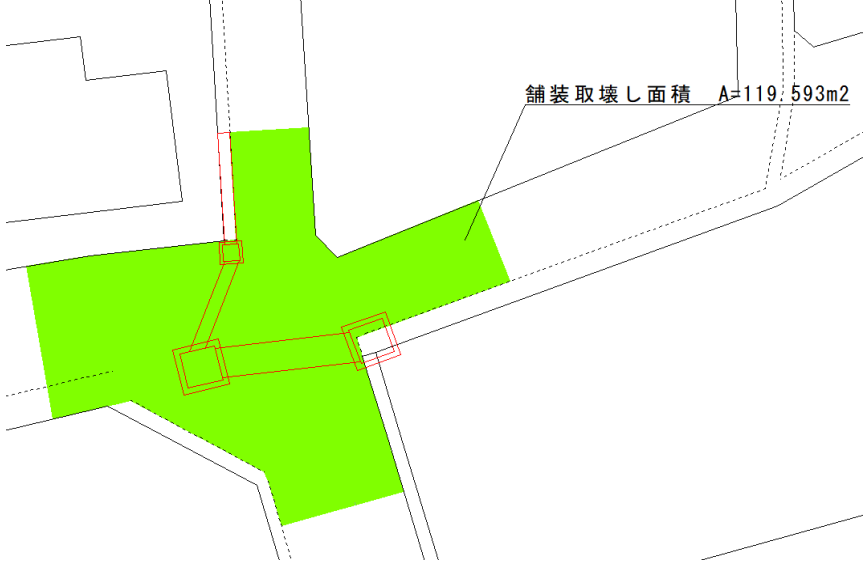
構 造 物 取 壊 数 量

舗装版取壊し

A= 119.593

119.59

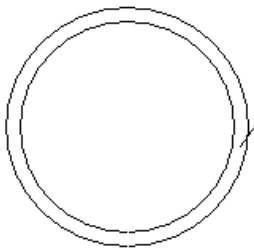
m2



既設ヒューム管
φ 700
L=2000

A= 0.118 × 2.0

= 0.24 m3

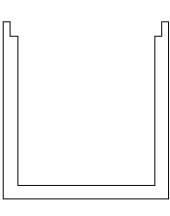
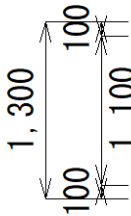
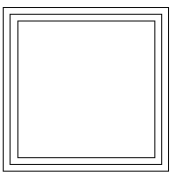
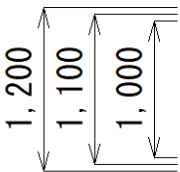


断面積 0.118m2

既設集水枳

V= 1.200 × 1.200 × 1.300
- 1.100 × 1.100 × 0.100
- 1.000 × 1.000 × 1.100

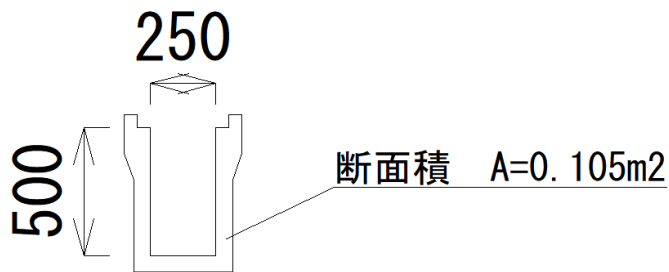
= 0.65 m3



構 造 物 取 壊 数 量

既設側溝
250×500

A= 0.105 × 4.100 = 0.43 m3



舖 装 工 計 算 書

路盤（試掘） M-30 t=110	試掘 $1.5 \times 1.5 \times 0.3$ 2箇所計上 A= $1.50 \times 1.50 \times 2.00$	4.50	m2	4.5
表層（試掘） 再生密粒度As top13 t=30	試掘 $1.5 \times 1.5 \times 0.3$ 2箇所計上 A= $1.50 \times 1.50 \times 2.00$	4.50	m2	4.5
路盤 M-30 t=100	下図より A= 114.73	114.73	m2	114.7
表層 再生密粒度As top13 t=40	下図より A= 114.73	114.73	m2	114.7

仮 設 工 計 算 書

水替工

水替工

N=

1.00

=

1.00

式

1.0

交通管理工

交通誘導警備員

N=

1.00

=

1.00

式

1.0