

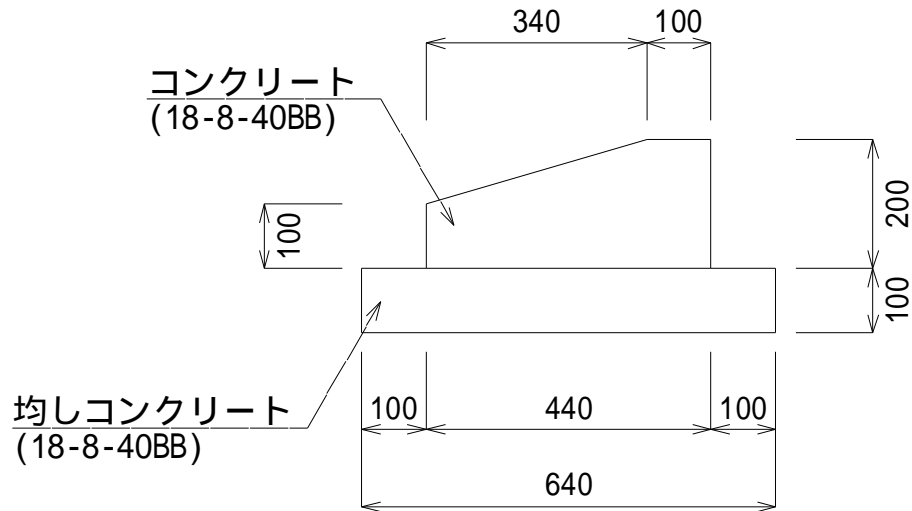
土工計算書					
掘削	標準断面図・標準工法図より				
	V1=	3.96 × (22.46 + 23.21) ÷ 2.00	=	90.43	
	雑工より				
	V2=	9.00 × 0.10	=	0.90	
			=	91.33	m ³ 91.3
床掘	標準断面図・標準工法図より				
	V=	1.90 × (22.46 + 23.21) ÷ 2.00	=	43.39	
			=	43.39	m ³ 43.4
埋戻し	標準断面図・標準工法図より				
	V=	1.45 × (21.86 + 22.61) ÷ 2.00	=	32.24	
			=	32.24	m ³ 32.2
掘削床掘総計	掘削		V	=	91.33
	床掘		V	=	43.39
			=	134.72	m ³ 134.7
埋戻総計	埋戻し		V	=	32.24
			=	32.24	m ³ 32.2
残土処理	(掘削 + 床掘) - (盛土 + 埋戻) / 0.9				
	V=	134.72 - 32.24 / 0.9	=	98.90	m ³ 98.9

ブロック積工計算書(1)									
ブロック積工									
ブロック積	ブロック積工展開図より								
	A1=	(2.87	+	3.07)	×	1/2	×
		(4.97	+	4.82)	×	1/2	=
									14.54
	A2=	(2.60	+	2.78)	×	1/2	×
		(4.58	+	4.44)	×	1/2	=
									12.13
	A3=	(2.78	+	2.80)	×	1/2	×
		(0.60	+	0.56)	×	1/2	=
									1.62
	A4=	(2.33	+	2.49)	×	1/2	×
		(4.10	+	3.76)	×	1/2	=
									9.47
	A5=	(2.49	+	2.51)	×	1/2	×
		(0.70	+	0.69)	×	1/2	=
									1.74
	A6=	(2.04	+	2.18)	×	1/2	×
		(3.79	+	3.76)	×	1/2	=
									7.97
	A7=	(2.18	+	2.18)	×	1/2	×
		(2.59	+	2.56)	×	1/2	=
									5.61
	A8=	(1.71	+	1.71)	×	1/2	×
		(1.28	+	1.27)	×	1/2	=
									2.18
									=
裏込材 (RC-40)									55.26
								m ²	55.3
	ブロック積工展開図より								
	V1=	(0.68	+	0.47)	×	1/2	×
		(9.55	+	9.26)	×	1/2	=
									5.41
	V2=	(0.47	+	0.37)	×	1/2	×
		(4.70	+	4.32)	×	1/2	=
									1.89
	V3=	(0.37	+	0.35)	×	1/2	×
		(4.49	+	4.45)	×	1/2	=
									1.61
	V4=	(0.35	+	0.28)	×	1/2	×
		(3.87	+	3.83)	×	1/2	=
									1.21
									=
									10.12
								m ³	10.1
水抜き (VP 50)	N=	(55.26	-	0.65	×	22.61)	÷
		=	13.5						3.00
									14.00
	L=	14.00	×	0.40				=	5.60
									m
									5.6
吸出防止材 (300×300×30)	A=	0.30	×	0.30	×	14.00		=	1.26
								m ²	1.3

ブロック積工計算書(2)

目地材 (イラスタイト, t=10mm)	A1=	2.79	×	0.350	×	1.00	=	0.98		
		0+14.5付近SL:2.79					=	0.76		
	A2=	2.18	×	0.350	×	1.00	=	1.74	m ²	1.7
		1+4.7付近SL:2.18								
基礎工	L=	ブロック積工展開図より 22.61					=	22.61	m	22.6
天端工	L=	ブロック積工展開図より 21.86					=	21.86	m	21.9
小口止工	N=	ブロック積工展開図より 1.00					=	1.00	基	1.0
小口止工	N=	ブロック積工展開図より 1.00					=	1.00	基	1.0

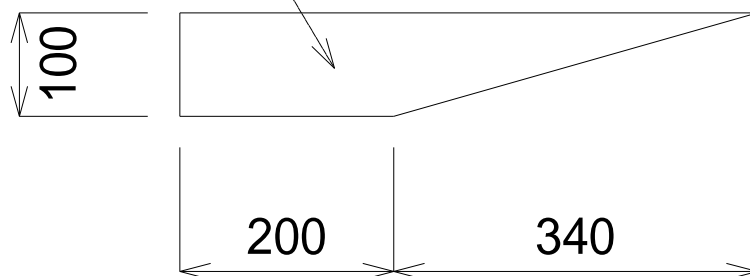
基 礎 工 (10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$V = \left\{ \frac{0.100 \times 0.200 + \left(\frac{0.100 + 0.340}{2} \right) \times 0.200}{10.000} \right\} \times 10.000 = 0.710$	m ³	0.71
型 枠	$A = (0.200 + 0.100) \times 10.000 = 3.000$	m ²	3.00
均しコンクリート (18-8-40BB)	$V = 0.640 \times 0.100 \times 10.000 = 0.640$	m ³	0.64
均し型枠	$A = (0.100 + 0.100) \times 10.000 = 2.000$	m ²	2.00
目地材 (エラストイト, t=10mm)	$A = \left\{ \frac{0.100 \times 0.200 + \left(\frac{0.100 + 0.340}{2} \right) \times 0.200}{1.000} \right\} \times 10.000 = 0.071$	m ²	0.07
床均し	$A = 0.640 \times 10.000 = 6.400$	m ²	6.40

天 端 工 (10m当り)

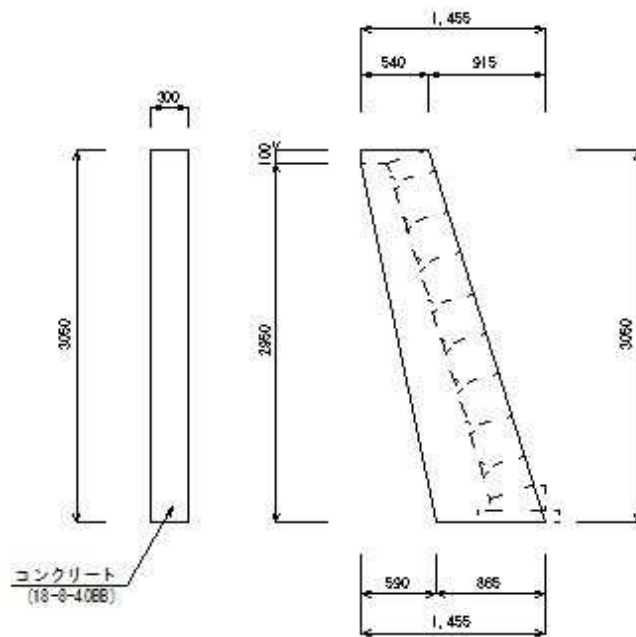
コンクリート
(18-8-25BB)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V = \left(\frac{0.340 \times 0.100}{0.200 \times 0.100} \right) \div \frac{2.000}{10.000} + = 0.370$	m ³	0.37
型枠	$A = 0.100 \times 10.000 = 1.000$	m ²	1.00
目地材 (エラストイト, t=10mm)	$A = \left(\frac{0.340 \times 0.100}{0.200 \times 0.100} \right) \div \frac{2.000}{1.000} + = 0.037$	m ²	0.04

小 口 止 工

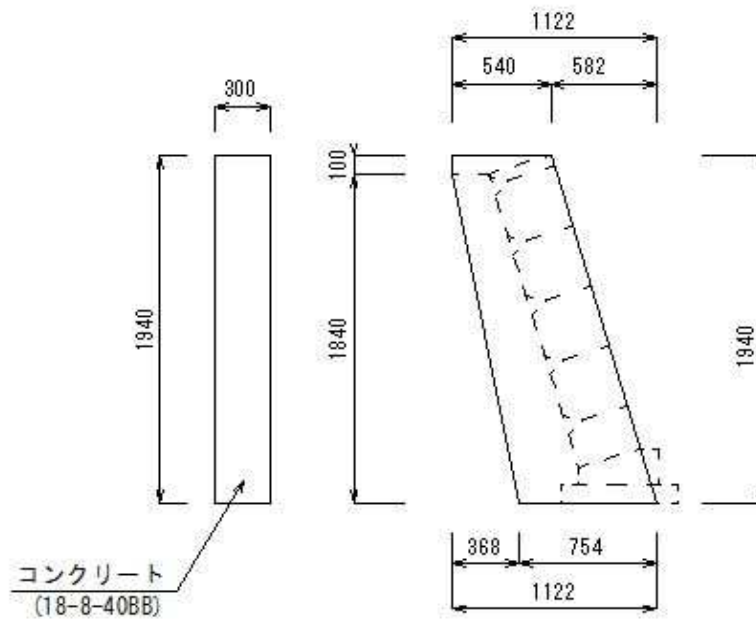
(1基当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$V = \left\{ \left(\frac{0.540 + 1.455}{2} \times 2.000 \right) \times \left(\frac{3.050 - 0.590}{2.950} \times 2.000 \right) \right\} \times 0.300 = 0.652$	m ³	0.65
型枠	$A = \left\{ \left(\frac{0.540 + 1.455}{2} \times 2.000 \right) \times \left(\frac{3.050 - 0.590}{2.950} \times 2.000 \right) \right\} \times 2.000 + 3.050 \times 1.044 \times 0.300$ 斜比:1.044 (1 : 0.3)	m ²	5.30
床均し	$A = 0.865 \times 0.300 = 0.260$	m ²	0.26

小 口 止 工

(1基当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$V = \left\{ \left(\frac{0.540 + 1.122}{2} \times 1.940 - \frac{0.368 + 1.122}{2} \times 1.840 \right) \times 0.300 \right\} = 0.382$	m ³	0.38
型枠	$A = \left\{ \left(\frac{0.540 + 1.122}{2} \times 1.940 - \frac{0.368 + 1.122}{2} \times 1.840 \right) \times 2.000 + \frac{0.300 \times 1.940}{2} \times 1.044 \right\} = 3.155$ <p>斜比:1.044 (1 : 0.3)</p>	m ²	3.16
床均し	$A = 0.754 \times 0.300 = 0.226$	m ²	0.23

舗装工計算書

アスファルト舗装工

表層
(t=4cm)

標準断面図・標準工法図より
A= 1.94 × 28.30
0+3.7 ~ 1+12.0まで

= 54.90

= 54.90

m²

54.9

路盤
(M-30, t=10cm)

表層より
A= 54.90

= 54.90

= 54.90

m²

54.9

雑工計算書

雑工

乗入復旧
(21-8-25BB、t=10cm)

展開図より
A= 3.00 × 3.00

= 9.00

= 9.00 m²

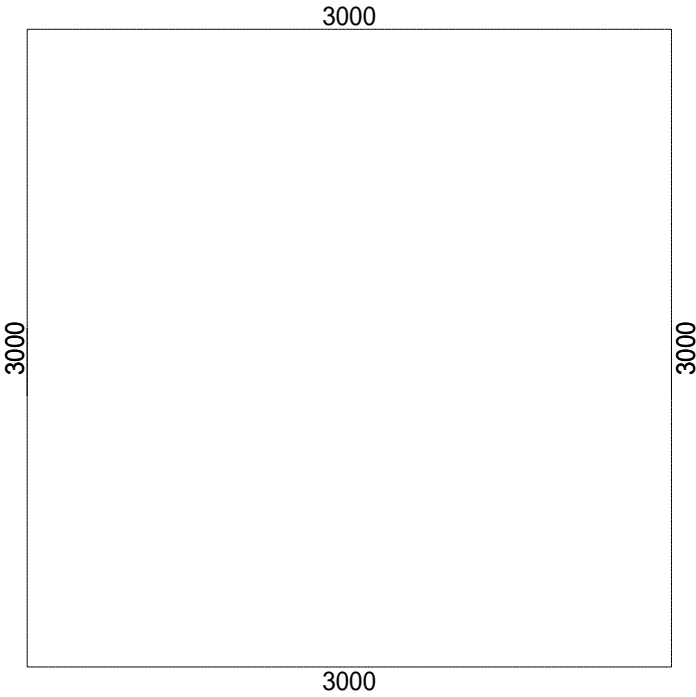
9.0

基面整正
A= 9.00

= 9.00

= 9.00 m²

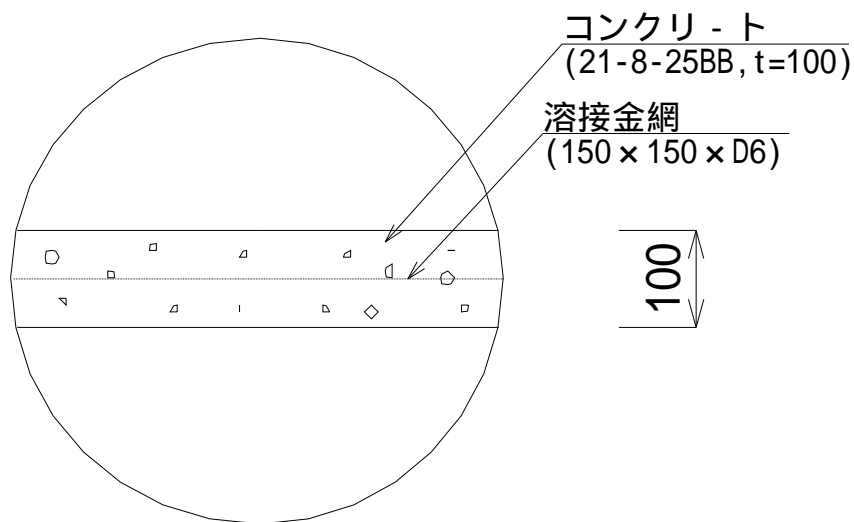
展開図



乗入復旧

(100m2当り)

拡大図



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (21-8-25BB, t=10cm)	$V = 100.000 \times 0.100 = 10.000$	m ³	10.00
溶接金網 (150 x 150 x D6)	$A = 100.000 = 100.000$	m ²	100.00
型枠	$A = \frac{100.000}{3.000} \div \left(\frac{3.000}{0.100} \times \frac{3.000}{4.000} \right) \times 0.100 = 13.333$	m ²	13.33

構造物撤去工計算書						
構造物取壊し工						
アスファルト 舗装版取壊し (t=10cm以下)	A=	標準断面図・標準工法図より 0.30 × 28.30 0+3.7 ~ 1+12.0まで	=	8.49	m ²	8.5
			=	8.49		
舗装版切断 (アスファルト) (t=15cm以下)	L=	28.30 0+3.7 ~ 1+12.0縦断	=	28.30	m	28.3
			=	28.30		
運搬処理工						
殻運搬 (アスファルト)	V=	アスファルト舗装版取壊しより 8.49 × 0.04	=	0.34	m ³	0.3
			=	0.34		
殻処分 (アスファルト)	V=	殻運搬より 0.34	=	0.34	m ³	0.3
			=	0.34		

準備工計算書						
伐木除根	A=	29.40 × 2.00 0+3.7 ~ 1+13.1まで平均W=2.0m	=	58.80	m ²	58.8
建設廃棄物 受入れ料金 (枝葉・幹)	V=	58.80 × 0.10 × 2.75 面積当りの処分率を10%と想定 平均樹高：2.75m	=	16.17	m ³	
	W=	16.17 × 0.80 0.8t/m3	=	12.94	t	
	V=	12.94 ÷ 0.55 0.55t/空m3	=	23.53	空m ³	23.5
建設廃棄物 受入れ料金 (根株)	V=	58.80 × 0.30 × 0.40 面積当りの処分率を30%と想定 平均根入高：0.4m	=	7.06	m ³	
	W=	7.06 × 0.80 0.8t/m3	=	5.65	t	
	V=	5.65 ÷ 0.55 0.55t/空m3	=	10.27	空m ³	10.3