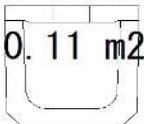


土 工 計 算 書

(一式当り)

掘削	土工計算書（ブロック積土工）より				
	V1= 52.27	=	52.27		
	路盤工より				
	V2= 54.80 × 0.10	=	5.48		
	すりつけ工（練石積）より				
	V3= 4.32 × 1.044 × 0.35	=	1.58		
	CAD面積 斜比 幅				
	Σ	=	59.33	m3	59.3
床掘	土工計算書（ブロック積土工）より				
	V1= 35.94	=	35.94		
	土工計算書（側溝土工）より				
	V2= 39.44 上蓋式U形側溝600×600	=	39.44		
		Σ	=	75.38	m3
					75.4
埋戻し	土工計算書（ブロック積土工）より				
	V1= 6.35	=	6.35		
	No.0+0.3埋戻し流用				
	土工計算書（側溝土工）より				
	V2= 37.48 上蓋式U形側溝600×600	=	37.48		
	図1、撤去工平面図より				
	V3= 0.11 × 1.20	=	0.13		
	上蓋式U形側溝240×240				
	図1 上蓋式U形側溝240				
					
		Σ	=	43.96	m3
					44.0
掘削床掘総計	掘削	V	=	59.33	
	床掘	V	=	75.38	
		Σ	=	134.71	m3
盛土埋戻総計	盛土	V	=	0.00	
	埋戻し	V	=	43.96	
		Σ	=	43.96	m3
残土処理	（掘削 + 床掘） - （盛土 + 埋戻） / 0.9				
	V1= 134.71 - 43.96 / 0.90	=	85.87		
	仮設道路				
	V2= 101.44	=	101.44		
		Σ	=	187.31	m3
					187.3

土 工 数 量 計 算 書 (ブ ロ ッ ク 積)

測 点 名	測 点			距 離 (m)	掘 削			床 掘			埋 戻 し (流 用 土)		
					断 面 積 (m2)	平 均 (m2)	土 量 (m3)	断 面 積 (m2)	平 均 (m2)	土 量 (m3)	断 面 積 (m2)	平 均 (m2)	土 量 (m3)
NO. 0	NO. 0	+	0.00	0.00	0.94			1.57			0.02		
NO. 0+10.0	NO. 0	+	10.00	10.00	2.32	1.63	16.30	1.45	1.51	15.10	0.02	0.02	0.20
NO. 0+16.1	NO. 0	+	16.10	6.10	3.11	2.72	16.59	1.59	1.52	9.27	0.83	0.43	2.62
NO. 1	NO. 0	+	20.00	3.90	3.18	3.15	12.29	1.61	1.60	6.24	0.76	0.80	3.12
NO. 1+1.0	NO. 1	+	1.00	1.00	1.83	2.51	2.51	1.51	1.56	1.56	0.01	0.39	0.39
NO. 1+1.3 (NO. 1+1.0流用)	NO. 1	+	1.30	0.30	1.83	1.83	0.55	1.51	1.51	0.45	0.01	0.01	0.003
NO. 1+3.5 (NO. 1+1.0流用)	NO. 1	+	3.50	2.20	1.83	1.83	4.03	1.51	1.51	3.32	0.01	0.01	0.02
合計				23.50			52.27			35.94			6.35

土 工 数 量 計 算 書 (ブ ロ ッ ク 積)

測 点 名	測 点	距 離 (m)	裏 込 材 (RC-40)			断 面 積 (m ²)	平 均 (m ²)	土 量 (m ³)	断 面 積 (m ²)	平 均 (m ²)	土 量 (m ³)
			断 面 積 (m ²)	平 均 (m ²)	土 量 (m ³)						
NO. 0	NO. 0 + 0.00	0.00	0.62								
NO. 0+10.0	NO. 0 + 10.00	10.00	0.74	0.68	6.80						
NO. 0+16.1	NO. 0 + 16.10	6.10	0.89	0.82	5.00						
NO. 1	NO. 0 + 20.00	3.90	0.99	0.94	3.67						
NO. 1+1.0	NO. 1 + 1.00	1.00	1.05	1.02	1.02						
NO. 1+1.3 (NO. 1+1.0流用)	NO. 1 + 1.30	0.30									
NO. 1+3.5 (NO. 1+1.3流用)	NO. 1 + 3.50	2.20									
合計		23.50			16.49						

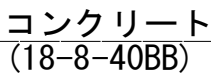
土 工 数 量 計 算 書 (側 溝)															
測 点 名	測 点			距 離 (m)	床 堀			埋 戻 し			断 面 積 (m2)			平 均 (m2)	土 量 (m3)
					断 面 積 (m2)	平 均 (m2)	土 量 (m3)	断 面 積 (m2)	平 均 (m2)	土 量 (m3)					
NO. 0-15. 5	NO. 0	-	15. 50	0. 00	1. 40			0. 74							
NO. 0-7. 0	NO. 0	-	7. 00	8. 50	1. 69	1. 55	13. 18	1. 13	0. 94	7. 99					
NO. 0	NO. 0	+	0. 00	7. 00	0. 51	1. 10	7. 70	0. 75	0. 94	6. 58					
NO. 0+10. 0	NO. 0	+	10. 00	10. 00	0. 90	0. 71	7. 10	1. 18	0. 97	9. 70					
NO. 0+16. 1	NO. 0	+	16. 10	6. 10	0. 95	0. 93	5. 67	1. 09	1. 14	6. 95					
NO. 1	NO. 0	+	20. 00	3. 90	0. 91	0. 93	3. 63	0. 98	1. 04	4. 06					
NO. 1+1. 0	NO. 1	+	1. 00	1. 00	0. 57	0. 74	0. 74	0. 57	0. 78	0. 78					
NO. 1+1. 3 (NO. 1+1. 0流用)	NO. 1	+	1. 30	0. 30	0. 57	0. 57	0. 17	0. 57	0. 57	0. 17					
NO. 1+3. 5 (NO. 1+1. 0流用)	NO. 1	+	3. 50	2. 20	0. 57	0. 57	1. 25	0. 57	0. 57	1. 25					

ブロック積工計算書 護岸工計算書

(一式当り)

ブロック積工 ブロック積	展開図より No.0 A1= (1.97 + 2.27) × 1/2 × 10.00 = 21.20		
	No.0+10.0 A2= (2.27 + 2.83) × 1/2 × 10.00 = 25.50		
	No.1 A3= (2.83 + 2.94) × 1/2 × 1.00 = 2.89		
	Σ = 49.59	m2	49.6
裏込コンクリート (t=100mm)	ブロック積工より V1= (0.19 + 0.22) × 1/2 × 10.00 = 2.05		
	V2= (0.22 + 0.28) × 1/2 × 10.00 = 2.50		
	V3= (0.28 + 0.29) × 1/2 × 1.00 = 0.29		
胴込コンクリート	ブロック積工より V4= 49.59 × 0.18 = 8.93 ※三重県型ブロック : 1.8m3/10m2		
	Σ = 13.77	m3	
	裏込コンクリート+胴込コンクリート (1m2あたり) 13.77 ÷ 49.59 = 0.28 m3/m2		
裏込材 (RC-40)	土工数量計算書より V= 16.49 = 16.49	m3	16.5
水抜き (VP φ 50)	A= 49.59 - 0.50 × 21.00 × 1.04 = 38.63 根入 ブロック積延長 斜比 N= 38.63 ÷ 3.00 = 12.9 ≐ 13.00	m2 個	
	L= 13.00 × 0.52 = 6.76	m	
吸出防止材 (300×300×30)	A= 0.30 × 0.30 × 13.00 = 1.17	m2	
目地材 (瀝青繊維質目地材, t=10mm)	A1= 1.97 × 0.45 = 0.89 A2= 2.27 × 0.45 = 1.02 A3= 2.83 × 0.45 = 1.27 A4= 2.94 × 0.45 = 1.32 Σ = 4.50	m2	
基礎工	展開図より L= 21.00 = 21.00	m	21.0
天端工	展開図より L= 21.00 = 21.00	m	21.0
小口止工	展開図より N= 1.00 = 1.00	基	1.0
すりつけ工 (練石積)	展開図より A= 4.32 × 1.044 = 4.51 CAD計測 斜比	m2	4.5

(10m当り)



コンクリート
(18-8-40BB)

$$V = \frac{\left\{ \begin{array}{l} 0.100 \\ 0.100 \end{array} \right\} \times \frac{0.230}{2.000} + \left(\begin{array}{l} 0.230 \\ 0.430 \end{array} \right) \times \frac{10.000}{10.000} = 0.940$$

[illegible]

m3	0.94
----	------

型枠

$$A = (0.230 + 0.100) \times 10.000 = 3.300$$

m2	3.30
----	------

均しコンクリート
(18-8-40BB)

$$V = 0.730 \times 0.100 \times 10.000 = 0.730$$

m3	0.73
----	------

均し型枠

$$A = (0.100 + 0.100) \times 10.000 = 2.000$$

m2	2.00
----	------

目地材
(瀝青纖維質目地板, t=10mm)

$$A = \left\{ \begin{array}{cc} 0.100 & \times \\ 0.100 & \end{array} \right\} \div \begin{array}{cc} 0.230 & + \\ 2.000 & \times \end{array} \left(\begin{array}{cc} 0.230 & + \\ 0.430 & \end{array} \right) \times \begin{array}{c} \\ \\ \end{array} = 0.188$$

m2	0.19
----	------

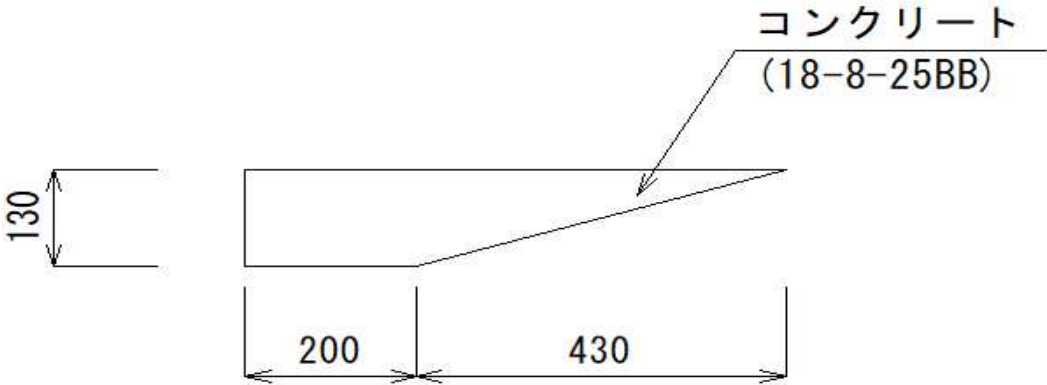
床均し

$$A = 0.730 \times 10.000 = 7.300$$

m2	7.30
----	------

天端工

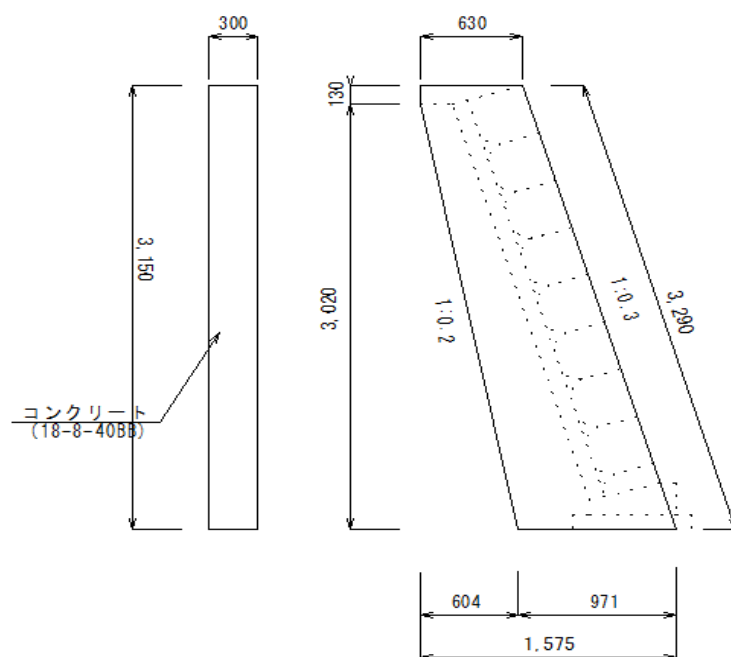
(10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V = (0.430 \times 0.130 \div 2.000 + 0.200 \times 0.130) \times 10.000 = 0.540$	m3	0.54
型枠	$A = 0.130 \times 10.000 = 1.300$	m2	1.30
目地材 (瀝青繊維質目地板, t=10mm)	$A = 0.430 \times 0.130 \div 2.000 + 0.200 \times 0.130 = 0.054$	m2	0.05

小 口 止 工

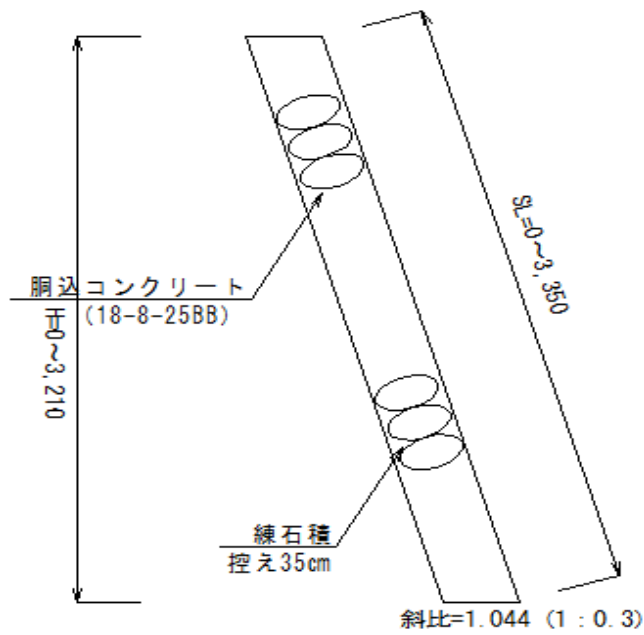
(1基当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$V = \left\{ \left(0.630 + 1.575 \right) \div 2.000 \times \left(3.150 - 0.604 \right) \times 3.020 \div 2.000 \right\} \times 0.300 = 0.768$	m3	0.77
型枠	$A = \left\{ \left(0.630 + 1.575 \right) \div 2.000 \times \left(3.150 - 0.604 \right) \times 3.020 \div 2.000 \right\} \times 2.000 + 3.150 \times 1.044 \times 0.300$ ※斜比:1.044 (1 : 0.3)	m2	6.11
床均し	$A = 0.971 \times 0.300 = 0.291$	m2	0.29

雑工（すりつけ工） 練石積

(10m2当り)



名 称	計 算	単位	数 量
練石積 (控え35cm)	A= 10.000 = 10.000	m2	10.00
胴込コンクリート (18-8-25BB)	V= 10.000 × 0.35 × 1/3 = 1.167 ※積算基準により玉石積同込コンクリート 控長の1/3	m3	1.17

排水構造物工計算書

(一式当り)

側溝工

上蓋式U形側溝
(600×600)

平面図より
L= 25.80 + 13.80
側溝蓋なし 側溝蓋有

= 39.60

m

39.6

コンクリート蓋
(上蓋式600用)

平面図より
N= 13.80 ÷ 0.60

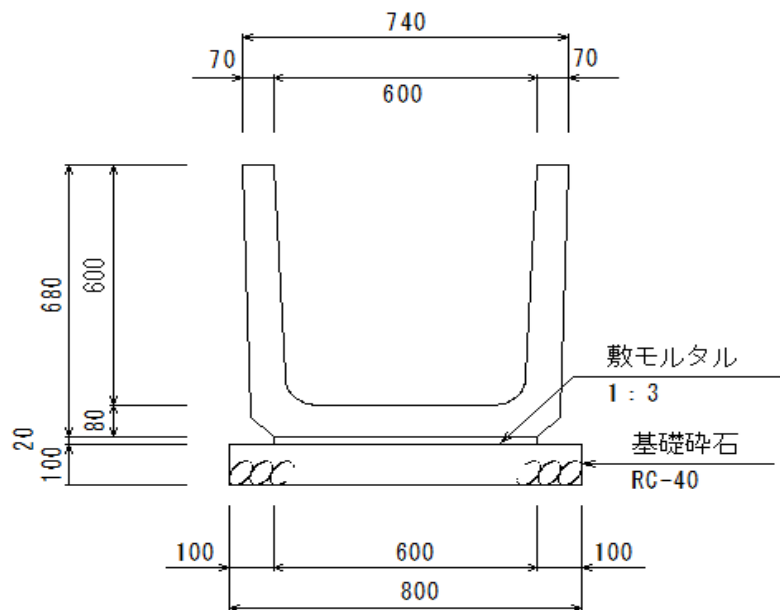
= 23.00

枚

23.0

上蓋式U形側溝 (600×600)

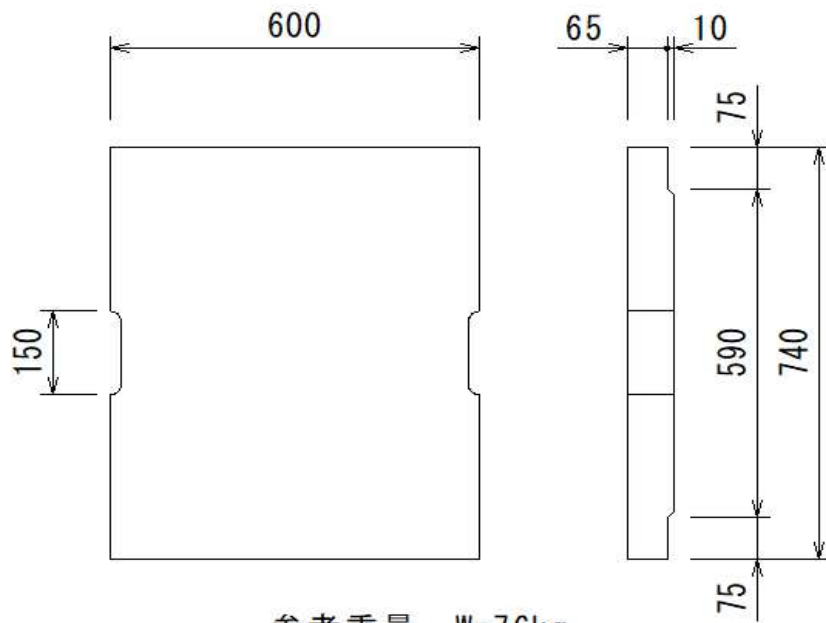
(10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
上蓋式U形側溝 (600×600) 三重県認定リサイクル製品	$N = \frac{10.000}{0.600} = 16.667$ (L=600, 参考重量=208kg/個)	個	16.67
敷モルタル (1:3)	$V = 0.600 \times 0.020 \times 10.000 = 0.120$	m3	0.12
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$A = 0.800 \times 10.000 = 8.000$	m2	8.00
基面整正	$A = 0.800 \times 10.000 = 8.000$	m2	8.00

式 上蓋 コンクリート蓋 (600 用)

(10枚当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート蓋 (600用) 三重県リサイクル認定製品	$N = \frac{L}{W} = \frac{600}{76} = 7.89$ (L=600, 参考重量=76.0kg/枚)	枚	10.00

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
A= 54.80

= 54.80

Σ = 54.80

m2

54.8

表層
(top13, t=40mm)

舗装面積計算書より
A= 54.80

= 54.80

Σ = 54.80

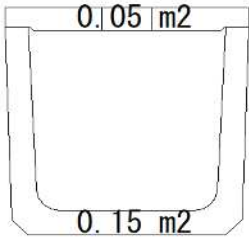
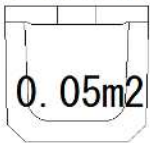
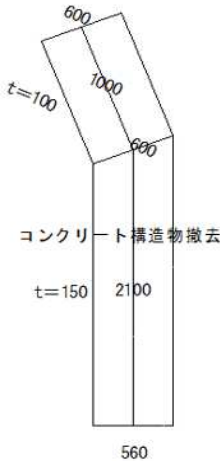
m2

54.8

舗 装 面 積 計 算 書												
測 点 名	測 点		距 離 (m)	表 層			路 盤			不 陸 整 正		
				幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m2)	幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m2)	幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m2)
NO. 0	NO. 0	+ 0. 00	0. 00	2. 15			2. 15					
NO. 0+10. 0	NO. 0	+ 10. 00	10. 00	2. 30	2. 23	22. 30	2. 30	2. 23	22. 30			
NO. 0+16. 1	NO. 0	+ 16. 10	6. 10	2. 77	2. 54	15. 49	2. 77	2. 54	15. 49			
NO. 1	NO. 0	+ 20. 00	3. 90	1. 93	2. 35	9. 17	1. 93	2. 35	9. 17			
NO. 1+1. 0	NO. 1	+ 1. 00	1. 00	2. 29	2. 11	2. 11	2. 29	2. 11	2. 11			
NO. 1+1. 3 (NO. 1+1. 0流用)	NO. 1	+ 1. 30	0. 30	2. 29	2. 29	0. 69	2. 29	2. 29	0. 69			
NO. 1+3. 5 (NO. 1+1. 0流用)	NO. 1	+ 3. 50	2. 20	2. 29	2. 29	5. 04	2. 29	2. 29	5. 04			
					</							

構造物撤去工計算書(1)

(一式当り)

防護柵撤去工					
転落防止柵 撤去	撤去平面図より $L = 2.00$ ※2m×1スパン	=	2.00	m	2.0
舗装版切断 (アスファルト) (t=15cm以下)	$L = 2.20 + 2.30$ ※No. 0-1.6横断、No. 1+3.5横断	=	4.50	m	4.5
構造物取壊し工					
コンクリート 構造物取壊し	撤去工平面図より $V1 = 0.40 \times 0.40 \times 0.40$ 転落防止柵基礎	=	0.06		
	図2、撤去工平面図より $V2 = 0.20 \times 6.00$ 既設側溝600取壊し	=	1.20		
	図3、撤去工平面図より $V3 = 0.05 \times 1.20$ 既設側溝240取壊し	=	0.06		
	図4、撤去工平面図より (コンクリート構造物撤去) $V4 = 1.00 \times 0.60 \times 0.10 +$ $2.10 \times (0.56+0.60) / 2.00 \times 0.15$	=	0.24		
	図2 上蓋式U形側溝600×600 				
	図3 上蓋式U形側溝240 				
	図4 				
		Σ	=	1.56	m3
アスファルト 舗装版取壊し (t=10cm以下)	数量計算書より $A = 50.94$	=	50.94	m2	50.9

構造物撤去工計算書(2)

(一式当り)

運搬処理工					
殻運搬 (無筋コンクリート)	コンクリート構造物取壊しより $V = 1.56$	=	1.56	m3	1.6
殻運搬 (アスファルト)	アスファルト舗装版取壊しより $V = 50.94 \times 0.04$	=	2.04	m3	2.0
伐採木運搬 (根株)	$V = 20.00 \times 0.50 \times 0.30$ ※面積当りの処分率を50%と想定 ※平均根入高：0.3m	=	3.00	m3	3.00
殻処分 (無筋コンクリート)	殻運搬より $V = 1.56$	=	1.56	m3	1.6
殻処分 (アスファルト)	殻運搬より $V = 2.04$	=	2.04	m3	2.0
建設廃棄物 受入れ料金 (根株)	$W = 3.00 \times 0.80$ ※0.8t/m3	=	2.40	t	
	$V = 2.40 \div 0.55$ ※0.55t/空m3	=	4.36	空m3	4.4
スクラップ (鉄屑,ヘビーH3)	$W1 = 2.00 \times 7.19$ ※7.19kg/m 支柱	=	14.38		
		Σ	=	14.38	kg
			=	0.01	t
	現場発生品運搬				
	$W1 = 14.38$ kg	=	0.01	t	0.01

取 壊 し 数 量 計 算 書													
測 点 名	測 点			距 離 (m)	ア ス フ ァ ル ト 舗 装			無 筋 コ ン ク リ ー ト					
					幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m2)	断 面 積 (m2)	平 均 (m2)	体 積 (m3)			
NO. 0	NO. 0	+	0. 00	0. 00	2. 15								
NO. 0+10. 0	NO. 0	+	10. 00	10. 00	2. 30	2. 23	22. 30						
NO. 0+16. 1	NO. 0	+	16. 10	6. 10	2. 00	2. 15	13. 12						
NO. 1	NO. 1	+	0. 00	3. 90	1. 93	1. 97	7. 68						
NO. 1+1. 0	NO. 1	+	1. 00	1. 00	2. 29	2. 11	2. 11						
NO. 1+1. 3 (NO. 1+1. 0流用)	NO. 1	+	1. 30	0. 30	2. 29	2. 29	0. 69						
NO. 1+3. 5 (NO. 1+1. 0流用)	NO. 1	+	3. 50	2. 20	2. 29	2. 29	5. 04						

仮 設 工 計 算 書

(一式当り)

交通管理工					
交通誘導警備員A・B	N= 1.00	= 1.00	式	1.0	
工事用道路工	L= 23.50	= 23.50	m		
工事用道路盛土 (購入土)	仮設土工計算書より V= 107.19	= 107.19	m3	107.2	
敷砂利 (C-40)	仮設土工計算書より V= 5.88	= 5.88	m3	5.9	
高密度ポリエチレン管 Φ250	仮設平面図より (設置撤去) L= 42.00	= 42.00	m	42.0	
掘削	仮設土工計算書より V= 101.44	= 101.44	m3	101.4	
残土処理	掘削より (土工計算書で計上) V= 101.44				

仮 設 土 工 数 量 計 算 書											
測 点 名	測 点	距 離 (m)	盛 土			敷 砂 利 (C-40)			掘 削		
			断 面 積 (m2)	平 均 (m2)	土 量 (m3)	断 面 積 (m2)	平 均 (m2)	土 量 (m3)	断 面 積 (m2)	平 均 (m2)	土 量 (m3)
NO. 0-7. 0	NO. 0 - 7. 00	0. 00	4. 08			0. 25			3. 76		
NO. 0	NO. 0 + 0. 00	7. 40	4. 10	4. 09	30. 27	0. 25	0. 25	1. 85	4. 07	3. 92	29. 01
NO. 0+10. 0	NO. 0 + 10. 00	10. 00	6. 21	5. 16	51. 60	0. 25	0. 25	2. 50	5. 66	4. 87	48. 70
NO. 0+16. 1	NO. 0 + 16. 10	6. 10	2. 08	4. 15	25. 32	0. 25	0. 25	1. 53	2. 11	3. 89	23. 73
		</									