

数量総括表

数量総括表(2/7)

1式当り

工種	種別	細別	規格	単位	数量		摘要
					当初	変更	
ブロック積工							
	作業土工			式	1		
		床掘	土砂	m ³	130		
		埋戻	流用土 転圧有	m ³	50		
	コンクリート ブロック工			式	1		
		返しブロック積 (1)	大型ブロック 1:0.4	式	1		
		返しブロック積 (2)	控え350 1:0.4 裏コンt=100or150	式	1		
		返しブロック積 (3)	控え350 1:0.4 裏コンt=100or150	式	1		
排水構造物工				式	1		
	作業土工			式	1		
		床掘	土砂	m ³	970		
		埋戻	流用土 転圧有	m ³	690		
	側溝工			式	1		
		PU型側溝	1種300A	m	86		
			1種300B	m	16		
			3種300A	m	86		
			3種300B	m	30		
			G300A	m	7		

数 量 総 括 表 (7 / 7)

1式当り

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量		摘 要
					当 初	変 更	
	構造物移設工			式	1		
		照明移設		基	2		
	運搬処理工			式	1		
		殻運搬処理	As殻	m ³	28		
			二次製品	m ³	78		
			無筋,Co	m ³	39		
	支障木伐採			式	1		
		支障木伐採	幹回り20cm未満	本	29		
			幹回り20cm～30cm未満	本	5		
			幹回り30cm～60cm未満	本	2		
		支障木拔根	幹回り20cm未満	本	29		
			幹回り20cm～30cm未満	本	5		
			幹回り30cm～60cm未満	本	2		
		伐採木処分		kg	4500		
仮設工	締切排水工			式	1		
		暗渠排水管設置工	φ 250	m	201		
		暗渠排水管撤去工	φ 250	m	201		

道路土工数量計算書

道 路 土 工 数 量 計 算 書

名 称	算 式	数 量
掘削工		
機械掘削 (土砂)	土工計算書より = 934.1	934 m ³
路体盛土工		
路 体 (流用土)	土工計算書より = 93.7	94 m ³
路床盛土工		
路 床 (流用土)	土工計算書より = 238.5	239 m ³
歩道盛土工		
歩 道 (流用土)	土工計算書より = 27.5	28 m ³
法面整形工		
法面整形 (切土部)	法面工計算書より 138.3+26.9 = 165.2	165 m ²
残土処理工		
残土処理	土工配分図より = 738.0	738 m ³

土 工 計 算 書

測 点	点 間 距 離	人力掘削 (土砂)					機械掘削 (土砂)				
		单距離	断面積	平 均	立 積	摘 要	单距離	断面積	平 均	立 積	摘 要
NO. 0											
NO. 1	20.000							0.2	0.10	2.0	
NO. 1+10.00	10.000							1.8	1.00	10.0	
NO. 2	10.000								0.90	9.0	
NO. 2+7.50	7.500							0.5	0.25	1.9	
NO. 3	12.500							3.7	2.10	26.3	
BC1	15.718							3.8	3.75	58.9	
NO. 4	4.282							4.7	4.25	18.2	
SP1	10.848							15.6	10.15	110.1	
NO. 5	9.152							15.4	15.50	141.9	
EC1	5.977							10.0	12.70	75.9	
NO. 6	14.023							1.5	5.75	80.6	
NO. 7	20.000							4.4	2.95	59.0	
NO. 7+10.00	10.000							7.9	6.15	61.5	
NO. 8	10.000							7.2	7.55	75.5	
小 計	160.000									730.8	

土 工 計 算 書

測 点	点 間 距 離	人 力 掘 削 (土砂)					機 械 掘 削 (土砂)				
		单距離	断面積	平 均	立 積	摘 要	单距離	断面積	平 均	立 積	摘 要
NO. 8							7.2				
NO. 8+10.00	10.000						5.9	6.55	65.5		
NO. 9	10.000						6.3	6.10	61.0		
BC2	11.384						7.2	6.75	76.8		
小 計	31.384									203.3	
合 計	191.384									934.1	

土 工 計 算 書

測 点	点 間 距 離	路床盛土					路体盛土				
		単距離	断面積	平 均	立 積	摘 要	単距離	断面積	平 均	立 積	摘 要
NO. 0											
NO. 1	20.000		2.1	1.05	21.0						
NO. 1+10.00	10.000		2.3	2.20	22.0						
NO. 2	10.000		1.6	1.95	19.5		0.4	0.20	2.0		
NO. 2+7.50	7.500		2.1	1.85	13.9		0.8	0.60	4.5		
NO. 3	12.500		1.5	1.80	22.5		0.1	0.45	5.6		
BC1	15.718		1.5	1.50	23.6		0.2	0.15	2.4		
NO. 4	4.282		1.4	1.45	6.2		0.3	0.25	1.1		
SP1	10.848		1.6	1.50	16.3		0.2	0.25	2.7		
NO. 5	9.152		1.5	1.55	14.2		0.1	0.15	1.4		
EC1	5.977		1.5	1.50	9.0		0.1	0.10	0.6		
NO. 6	14.023		1.5	1.50	21.0		0.1	0.10	1.4		
NO. 7	20.000		0.7	1.10	22.0		0.1	0.10	2.0		
NO. 7+10.00	10.000		0.5	0.60	6.0		0.1	0.10	1.0		
NO. 8	10.000		0.5	0.50	5.0		0.6	0.35	3.5		
小 計	160.000				222.2				28.2		

土 工 計 算 書

測 点	点 間 距 離	路床盛土					路体盛土				
		单距離	断面積	平 均	立 積	摘 要	单距離	断面積	平 均	立 積	摘 要
NO. 8			0.5					0.6			
NO. 8+10.00	10.000		0.5	0.50	5.0			3.5	2.05	20.5	
NO. 9	10.000		0.5	0.50	5.0			2.2	2.85	28.5	
BC2	11.384		0.6	0.55	6.3			0.7	1.45	16.5	
小 計	31.384				16.3					65.5	
合 計	191.384				238.5					93.7	

土 工 計 算 書

測 点	点 間 距 離	歩道盛土									
		単距離	断面積	平 均	立 積	摘 要	単距離	断面積	平 均	立 積	摘 要
NO. 0											
NO. 1	20.000		0.6	0.30	6.0						
NO. 1+10.00	10.000		0.7	0.65	6.5						
NO. 2	10.000		1.2	0.95	9.5						
NO. 2+7.50	7.500		0.1	0.65	4.9						
NO. 3	12.500			0.05	0.6						
BC1	15.718										
NO. 4	4.282										
SP1	10.848										
NO. 5	9.152										
EC1	5.977										
NO. 6	14.023										
NO. 7	20.000										
NO. 7+10.00	10.000										
NO. 8	10.000										
小 計	160.000				27.5						

土 工 計 算 書

測 点	点 間 距 離	歩道盛土									
		単距離	断面積	平 均	立 積	摘 要	単距離	断面積	平 均	立 積	摘 要
NO. 8											
NO. 8+10.00	10.000										
NO. 9	10.000										
BC2	11.384										
小 計	31.384										
合 計	191.384				27.5						

土 工 計 算 書

測 点	点 間 距 離	切土法面整形 (L)					切土法面整形 (R)				
		単距離	法面長さ	平 均	面 積	摘 要	単距離	法面長さ	平 均	面 積	摘 要
NO. 0											
NO. 1	20.000										
NO. 1+10.00	10.000										
NO. 2	10.000										
NO. 2+7.50	7.500		0.3	0.15	1.1						
NO. 3	12.500		2.0	1.15	14.4						
BC1	15.718		2.6	2.30	36.2						
NO. 4	4.282		2.8	2.70	11.6						
SP1	10.848		2.8	2.80	30.4						
NO. 5	9.152		1.0	1.90	17.4		0.5	0.25	2.3		
EC1	5.977		0.2	0.60	3.6		1.8	1.15	6.9		
NO. 6	14.023		0.6	0.40	5.6		0.3	1.05	14.7		
NO. 7	20.000		0.8	0.70	14.0			0.15	3.0		
NO. 7+10.00	10.000			0.40	4.0						
NO. 8	10.000										
小 計	160.000				138.3				26.9		

土 工 計 算 書

測 点	点 間 距 離	切土法面整形 (L)					切土法面整形 (R)				
		単距離	法面長さ	平 均	面 積	摘 要	単距離	法面長さ	平 均	面 積	摘 要
NO. 8											
NO. 8+10.00	10.000										
NO. 9	10.000										
BC2	11.384										
小 計	31.384										
合 計	191.384				138.3					26.9	

土工配分図

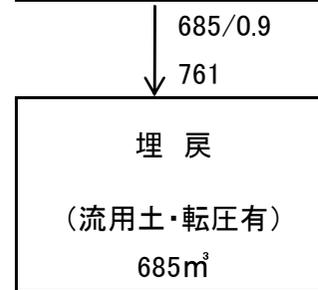
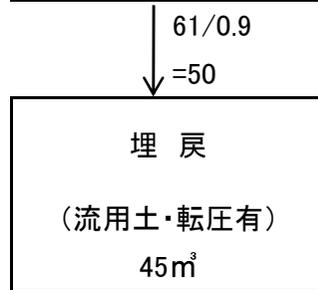
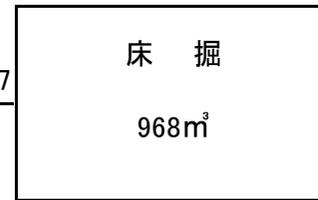
道路土工



ブロック積工



排水構造物工



盛土(道路本体)
361m³

路体	路床	歩道
94	239	28



934

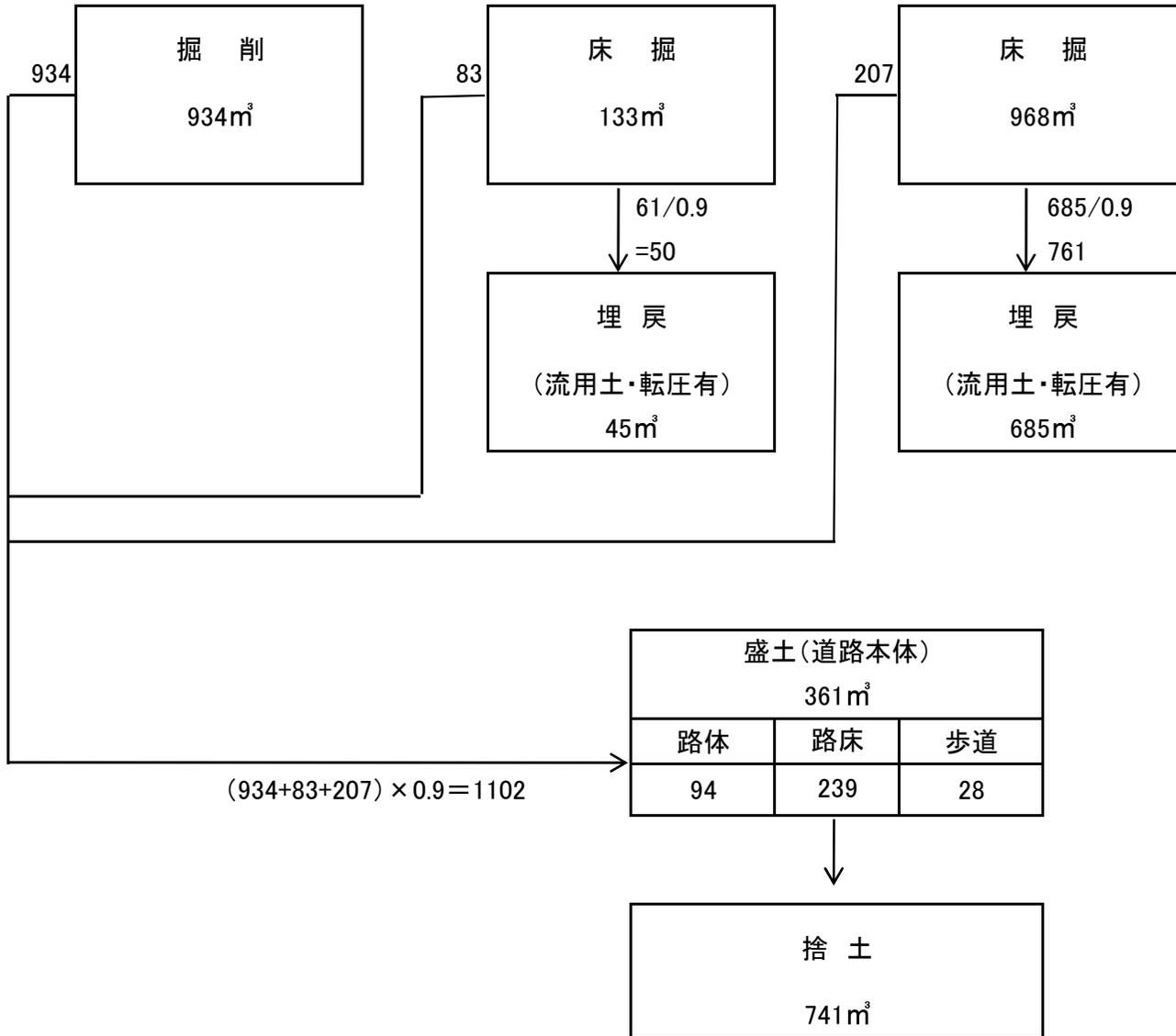
83

207

61/0.9
=50

685/0.9
=761

$(934+83+207) \times 0.9 = 1102$



法面工数量計算書

法 面 工 数 量 計 算 書

名 称	算 式	数 量
種子吹付け工	法面工計算書より $138.3 + 26.9 = 165.20$	165 m ²

種子吹付け工 計 算 書

測 点	点 間 距 離	種子吹付け工 (L)					種子吹付け工 (R)				
		単距離	法面長さ	平 均	面 積	摘 要	単距離	法面長さ	平 均	面 積	摘 要
NO. 0											
NO. 1	20.000										
NO. 1+10.00	10.000										
NO. 2	10.000										
NO. 2+7.50	7.500		0.3	0.15	1.1						
NO. 3	12.500		2.0	1.15	14.4						
BC1	15.718		2.6	2.30	36.2						
NO. 4	4.282		2.8	2.70	11.6						
SP1	10.848		2.8	2.80	30.4						
NO. 5	9.152		1.0	1.90	17.4		0.5	0.25	2.3		
EC1	5.977		0.2	0.60	3.6		1.8	1.15	6.9		
NO. 6	14.023		0.6	0.40	5.6		0.3	1.05	14.7		
NO. 7	20.000		0.8	0.70	14.0			0.15	3.0		
NO. 7+10.00	10.000			0.40	4.0						
NO. 8	10.000										
小 計	160.000				138.3				26.9		

雑 工 計 算 書

測 点	点 間 距 離	種子吹付け工 (L)					種子吹付け工 (R)				
		単距離	法面長さ	平 均	面 積	摘 要	単距離	法面長さ	平 均	面 積	摘 要
NO. 8											
NO. 8+10.00	10.000										
NO. 9	10.000										
BC2	11.384										
小 計	31.384										
合 計	191.384				138.300					26.900	

ブロック積工数量計算書

ブロック積作業土工数量計算書

名 称	算 式	数 量
作業土工		(1式当り)
床 掘	返しブロック積 (1) 81.6 = 81.6	
	返しブロック積 (2) 27.8 = 27.8	
	返しブロック積 (3) 23.3 = 23.3	
	計 132.7	133 m ³
埋 戻 (流用土 転圧有)	返しブロック積 (1) 28.1 = 28.1	
	返しブロック積 (2) 9.3 = 9.3	
	返しブロック積 (3) 7.8 = 7.8	
	計 45.2	45 m ³
残土処理	132.7 - 45.2 / 0.9 = 82.5	82 m ³

返しブ ロック積工 (1) 数量計算書

名 称	計 算 式	単 位	数 量
大型ﾌﾞﾛｯｸ	$1/2 \times (2.953 + 7.735) \times 1/2 \times (5.370 + 5.330)$		(1式当り)
	= 28.590		
	$1/2 \times (7.735 + 7.735) \times 1.500$		
	= 11.603		
	$1/2 \times (7.735 + 7.735) \times 1/2 \times (9.360 + 9.260)$		
	= 72.013		
	$1/2 \times (7.735 + 5.796) \times 1/2 \times (6.110 + 6.050)$		
	= 41.134		
$1/2 \times (5.796 + 2.969) \times 1/2 \times (1.510 + 1.500)$			
= 6.596			
$1/2 \times (2.969 + 1.851) \times 1/2 \times (1.870 + 1.860)$			
= 4.495			
	計 = 164.431	m^2	164.4
大型ﾌﾞﾛｯｸ 調整用 (1 : 0.4)	0.666×25.500		
	= 16.983		
	計 = 16.983	m^2	17.0
総 面 積	$164.431 + 16.983$	m^2	181.4
裏 込 材 (RC-40)	平均延長	= 25.500	m
	$\{181.414 - (0.300 + 1.715) \times 1.077 \times 25.500\} \times 0.300$		
	= 37.823	m^3	37.8
目 地 材 (瀝青繊維質材t=10)	$(2.953 + 7.735 + 1.851) \times 1.050$	= 13.166	m^2
	$1/2 \times (0.666 + 0.246) \times 1.050 \times 3.00$	= 1.436	m^2
	計 = 14.602	m^2	14.6

返しブ ロック積工 (1) 数量計算書

名 称	計 算 式	単 位	数 量
水抜きパイプ VP φ 50	$= 57.000$ 1.180×57 $= 67.260$	箇所 m	67.3
吸出防止材 300×300×30	$0.300 \times 0.300 \times 57$ $= 5.130$	m ²	5.1
天 端 工	L $= 25.500$	m	25.5
基 礎 工	L $= 25.500$	m	25.5
小 口 止 工 (1)	H=3.660 $= 1.000$	基	1.0
小 口 止 工 (2)	H=2.640 $= 1.000$	基	1.0
張りコンクリート t=100	0.750×25.500 $= 19.125$	m ³	19.1
床 掘	$32.0 \times 25.500 / 10.000$ $= 81.6$	m ³	82
埋 戻 (流用土 転圧有)	$11.0 \times 25.500 / 10.000$ $= 28.1$	m ³	28
作業残土処理	$81.6 - 28.1 / 0.9$ $= 50.4$	m ³	50
床 均 し	$15.0 \times 25.500 / 10.000$ $= 38.3$	m ²	38

返しブロック積工 (2) 数量計算書

名 称	計 算 式	単 位	数 量
ブロック積 控厚 35cm	$1/2 \times (0.345 + 1.606) \times 8.860$		(1式当り)
	= 8.643		
	$1/2 \times (1.606 + 2.623) \times 1/2 \times (7.020 + 7.140)$		
	= 14.971		
	$1/2 \times (2.628 + 2.854) \times 1/2 \times (2.980 + 3.100)$		
	= 8.333		
	$1/2 \times (2.854 + 3.357) \times 6.900$		
	= 21.428		
	$1/2 \times (3.357 + 3.357) \times 1/2 \times (3.100 + 2.980)$		
	= 10.205		
$1/2 \times (3.336 + 3.444) \times 1/2 \times (7.500 + 7.380)$			
= 25.222			
$1/2 \times (3.204 + 2.465) \times 10.020$			
= 28.402			
	計 = 117.204	m ²	117.20
裏込コンクリート (18-8-25BB)	t=100		
	$(117.204 - 25.222) \times 0.100$	= 9.198	m ³ 9.20
	t=150		
	25.222×0.150	= 3.783	m ³ 3.78
	計 = 12.981	m ²	12.98
裏込材 (RC-40)	平均延長	= 46.380	m
	$\{117.204 - (0.170 + 0.500) \times 1.077 \times 46.380\}$ $\times 0.300 / 1.077$	= 23.325	m ³ 23.33
目地材 (瀝青繊維質材t=10)	$(1.606 + 2.854 + 3.357 + 3.204 + 2.465) \times 0.450$	= 6.069	m ² 6.07

返しブ ロック積工 (2) 数量計算書

名 称	計 算 式	単 位	数 量
水抜きパイプ VP φ 50	全体 (117.204-0.5×1.077×46.380) /3.0 = 31.000	箇所	
	L=0.55m/本		
	(25.222-0.5×1.077×7.38) /3.0 = 8.000	箇所	
	L=0.49m/本		
	31-8 = 23.000	箇所	
	0.55×8+0.45×23 = 14.750	m	14.75
吸出防止材 300×300×30	0.300×0.300×31 = 2.790	m ²	2.79
天端工 (2)	28.860+10.020 = 38.880	m	38.88
天端工 (3)	7.500 = 7.500	m	7.50
基礎工 (2)	28.980+10.020 = 39.000	m	39.00
基礎工 (3)	7.380 = 7.380	m	7.38
小口止工 (3)	H=2.660 = 1.000	箇所	1.00
張りコンクリート t=100	0.18×(28.980+10.020) = 7.020		
	0.17×7.380 = 1.255		
	計 = 8.275	m ²	8.28
床 掘	6.0×(10.020+28.980+7.380)/10.000 = 27.8	m ³	28
埋 戻 (流用土 転圧有)	2.0×(10.020+28.980+7.380)/10.000 = 9.3	m ³	9
作業残土処理	27.8-9.3/0.9 = 17.5	m ³	18
床 均 し	7.2×(10.020+28.980)/10.000 +7.6×7.380/10.000 = 33.7	m ²	34

返しブロック積工 (3) 数量計算書

名 称	計 算 式	単 位	数 量
ブロック積 控厚 35cm	$1/2 \times (0.242 + 1.136) \times 7.375$		(1式当り)
	= 5.081		
	$1/2 \times (1.136 + 2.341) \times 10.000$		
	= 17.385		
	$1/2 \times (2.341 + 3.324) \times 10.000$		
	= 28.325		
	$1/2 \times (3.302 + 3.442) \times 11.380$		
	= 38.373		
	計 = 89.164	m ²	89.16
裏込コンクリート (18-8-25BB)	t=100		
	$(89.164 - 38.373) \times 0.100$	= 5.079	m ³ 5.08
	t=150		
38.373×0.150	= 5.756	m ³ 5.76	
	計 = 10.835	m ²	10.84
裏 込 材 (RC-40)			
	$\{89.164 - (0.170 + 0.500) \times 1.077 \times 38.755\}$ $\times 0.300 / 1.077$	= 17.047	m ³ 17.05
目 地 材 (瀝青繊維質材t=10)	$(1.136 + 2.341 + 3.302 + 1.212) \times 0.450$		
	= 3.596	m ²	3.60

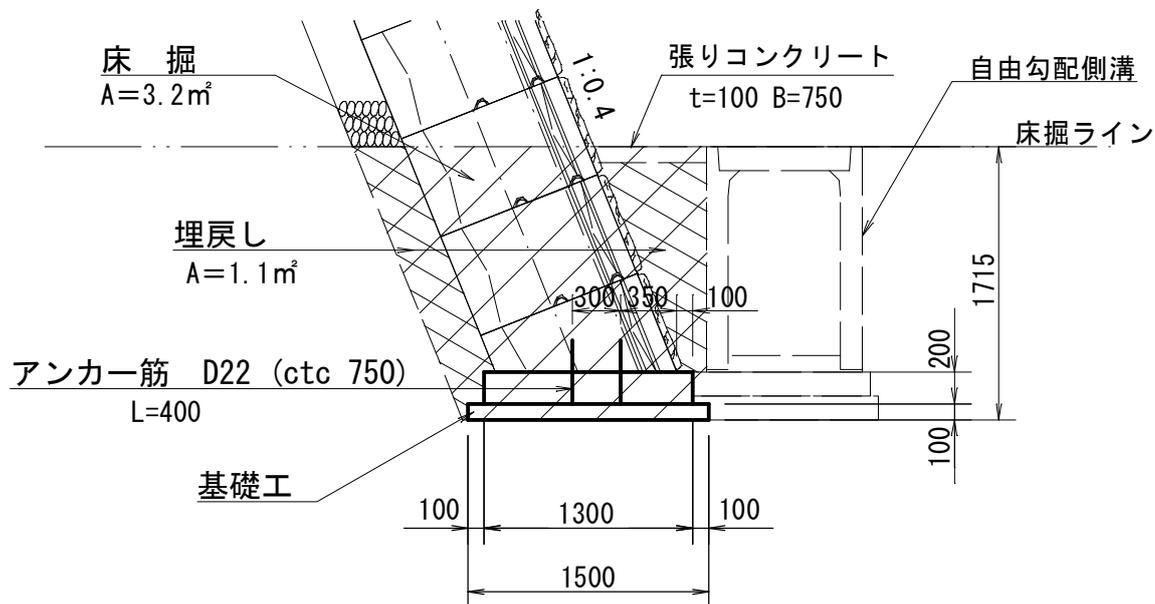
返しブロック積工 (3) 数量計算書

名 称	計 算 式	単 位	数 量
水抜きパイプ VP φ 50	全体 $(89.164 - 0.5 \times 1.077 \times 38.755) / 3.0 = 23.000$	箇所	
	L=0.55m/本 $(38.755 + 0.500 \times 1.077$		
	$\times 20.150) / 3 = 17.000$	箇所	
	L=0.49m/本 23-17 = 6.000	箇所	
	$0.55 \times 17 + 0.49 \times 6 = 12.290$	m	12.29
吸出防止材 300 × 300 × 30	$0.300 \times 0.300 \times 23 = 2.070$	m ²	2.07
天端工 (2)	27.375 = 27.375	m	27.38
天端工 (3)	11.380 = 11.380	m	11.38
基礎工 (2)	27.375 = 27.375	m	27.38
基礎工 (3)	11.380 = 11.380	m	11.38
張りコンクリート t=100	$0.14 \times 47.525 = 6.654$	m ²	6.65
床 掘	$6.0 \times (27.375 + 11.380) / 10.000 = 23.3$	m ³	23
埋 戻 (流用土 転圧有)	$2.0 \times (27.375 + 11.380) / 10.000 = 7.8$	m ³	8
作業残土処理	$23.3 - 7.8 / 0.9 = 14.6$	m ³	15
床 均 し	$7.2 \times 27.375 / 10.000$ $+ 7.6 \times 11.380 / 10.000 = 28.4$	m ²	28

コンクリートブロック工 単位数計算書

基礎工(1)

10 m 当り

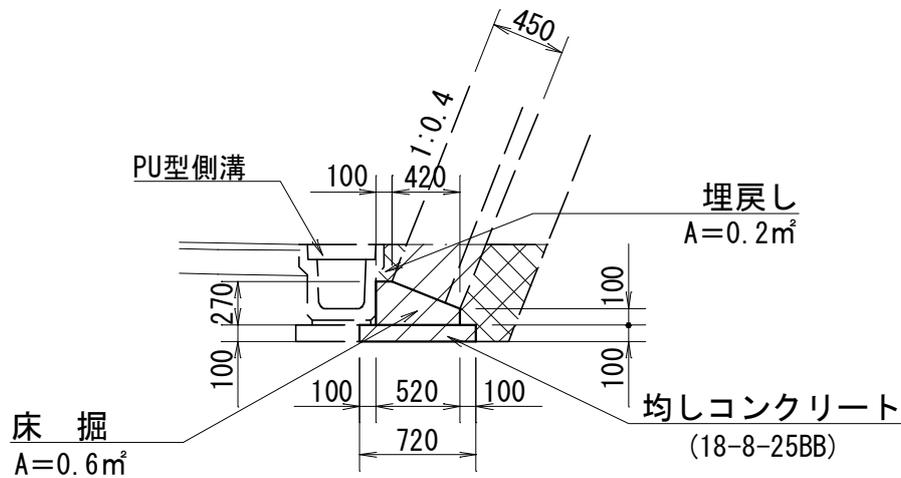


名 称	計 算 式 及 び 摘 要	数 量
コンクリート	(18-8-40BB) $1.300 \times 0.200 \times 10.0 = 2.60$	2.6 m ³
型 枠	$0.200 \times 2 \times 10 = 4.00$	4.0 m ²
アンカー筋	(SD345 D22) $3.040 \times 0.400 \times 2 \times 10.0 / 0.75 = 32.43$	32.4 kg
均しコンクリート	(C=170kg/m ³) $1.500 \times 0.10 \times 10 = 1.50$	1.5 m ³
均しコンクリート型枠	$(0.10 + 0.10) \times 10 = 2.00$	2.0 m ²
目地材	(瀝青繊維質材) t=10mm $1.300 \times 0.200 = 0.26$	0.3 m ²
床 掘	$3.2 \times 10 = 32.0$	32 m ³
埋 戻 し (流用土 転圧有)	$1.1 \times 10 = 11.0$	11 m ³
作業残土処理	$32.0 - 11.0 / 0.9 = 19.8$	20 m ³
床 均 し	$1.50 \times 10 = 15.0$	15 m ²

コンクリートブロック工 単位数量計算書

基礎工(2)(1:0.4 裏コン10cm)

10 m 当り

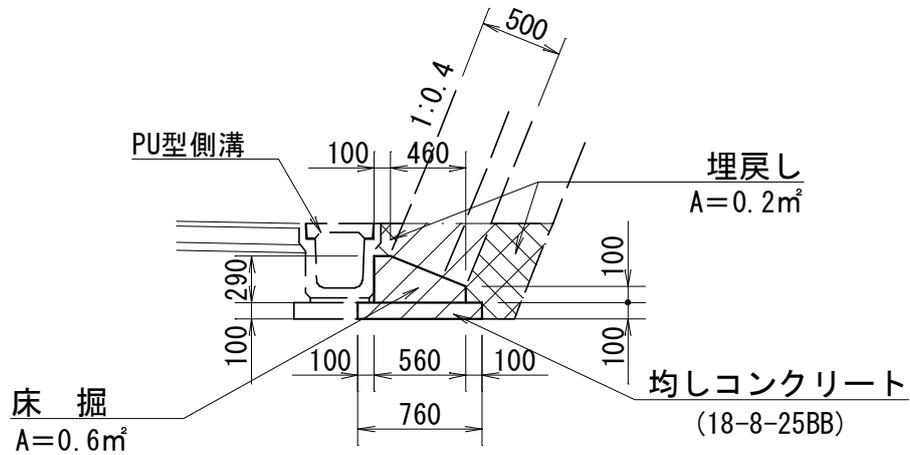


名 称	計 算 式 及 び 摘 要	数 量
コンクリート	(18-8-40BB)	
	$\{1/2 \times (0.10 + 0.52) \times 0.17 + 0.52 \times 0.10\} \times 10 = 1.05$	1.1 m ³
型 枠	$(0.10 + 0.27) \times 10 = 3.70$	3.7 m ²
均しコンクリート	(C=170kg/m ³)	
	$0.72 \times 0.10 \times 10 = 0.72$	0.7 m ³
均しコンクリート型枠	$(0.10 + 0.10) \times 10 = 2.00$	2.0 m ²
目地材	(瀝青繊維質材) t=10mm	
	$1/2 \times (0.10 + 0.52) \times 0.17 + 0.52 \times 0.10 = 0.11$	0.1 m ²
床 掘	$0.6 \times 10 = 6.0$	6 m ³
埋 戻	$0.2 \times 10 = 2.0$	2 m ³
(流用土 転圧有)		
作業残土処理	$6.0 - 2.0 / 0.9 = 3.8$	4 m ³
床 均 し	$0.72 \times 10 = 7.2$	7 m ²

コンクリートブロック工 単位数計算書

基礎工(3)(1:0.4 裏コン15cm)

10 m 当り



名 称	計 算 式 及 び 摘 要	数 量
コンクリート	(18-8-40BB)	
	$\{1/2 \times (0.10 + 0.56) \times 0.19 + 0.56 \times 0.10\} \times 10 = 1.19$	1.2 m ³
型 枠	$(0.10 + 0.29) \times 10 = 3.90$	3.9 m ²
均しコンクリート	(C=170kg/m ³)	
	$0.76 \times 0.10 \times 10 = 0.76$	0.8 m ³
均しコンクリート型枠	$(0.10 + 0.10) \times 10 = 2.00$	2.0 m ²
目地材	(瀝青繊維質材) t=10mm	
	$1/2 \times (0.10 + 0.56) \times 0.19 + 0.56 \times 0.10 = 0.12$	0.1 m ²
床 掘	$0.6 \times 10 = 6.0$	6 m ³
埋 戻	$0.2 \times 10 = 2.0$	2 m ³
(流用土 転圧有)		
作業残土処理	$6.0 - 2.0 / 0.9 = 3.8$	4 m ³
床 均 し	$0.76 \times 10 = 7.6$	8 m ²

排水構造物工数量計算書

排水構造物工作業土工数量計算書

名 称	算 式		数 量
作業土工			(1式当り)
床 掘 (土砂)			
	1種300A	$7.0 \times 85.5 / 10 =$	59.9
	1種300B	$7.0 \times 16.4 / 10 =$	11.5
	3種300A	$7.0 \times 86.4 / 10 =$	60.5
	3種300B	$7.0 \times 30.2 / 10 =$	21.1
	G300A	$7.0 \times 6.8 / 10 =$	4.8
	自由勾配側溝(1)	$54.18 =$	54.2
	自由勾配側溝(2)	$54.96 =$	55.0
	自由勾配側溝(3)	$217.9 =$	217.9
	自由勾配側溝(4)	$91.7 =$	91.7
	自由勾配側溝(5)	$268.88 =$	268.9
	集水榦 1	$267.03 / 10 =$	26.7
	集水榦 2	$58.77 / 10 =$	5.9
	集水榦 3	$58.77 / 10 =$	5.9
	集水榦 4	$41.87 / 10 =$	4.2
	集水榦 5	$41.87 / 10 =$	4.2
	集水榦 6	$299.23 / 10 =$	29.9
	集水榦 7	$16.29 / 10 =$	1.6
	集水榦 8	$16.29 / 10 =$	1.6
	集水榦 9	$16.29 / 10 =$	1.6
	街渠榦 1	$29.75 \times 2.0 / 10 =$	6.0
	街渠榦 2	$16.80 \times 3.0 / 10 =$	5.0
	管渠工 ϕ 900	$32.0 \times 3.9 / 10 =$	12.5
	台付暗渠 ϕ 450	$9.0 \times 19.2 / 10 =$	17.3
		$\Sigma V =$	967.9
			968 m ³

排水構造物工作業土工数量計算書

名 称	算 式			数 量
埋 戻 (流用土 転圧有)				(1式当り)
	1種300A	$4.0 \times 85.5 / 10$	=	34.2
	1種300B	$4.0 \times 16.4 / 10$	=	6.6
	3種300A	$5.0 \times 86.4 / 10$	=	43.2
	3種300B	$4.0 \times 30.2 / 10$	=	12.1
	G300A	$4.0 \times 6.8 / 10$	=	2.7
	自由勾配側溝(1)	35.94	=	35.9
	自由勾配側溝(2)	35.33	=	35.3
	自由勾配側溝(3)	140.08	=	140.1
	自由勾配側溝(4)	63.91	=	63.9
	自由勾配側溝(5)	230.13	=	230.1
	集水桝 1	$193.39 / 10$	=	19.3
	集水桝 2	$36.84 / 10$	=	3.7
	集水桝 3	$36.84 / 10$	=	3.7
	集水桝 4	$26.88 / 10$	=	2.7
	集水桝 5	$26.88 / 10$	=	2.7
	集水桝 6	$213.62 / 10$	=	21.4
	集水桝 7	$10.36 / 10$	=	1.0
	集水桝 8	$10.36 / 10$	=	1.0
	集水桝 9	$10.36 / 10$	=	1.0
	街渠桝 1	$22.50 \times 2.0 / 10$	=	4.5
	街渠桝 2	$13.00 \times 3.0 / 10$	=	3.9
	管渠工 $\phi 900$	$11.0 \times 3.9 / 10$	=	4.3
台付暗渠 $\phi 450$	$6.0 \times 19.2 / 10$	=	11.5	
		$\Sigma V =$	684.8	685 m ³
残土処理	$967.9 - 684.8 / 0.9$	=	207.0	207 m ³

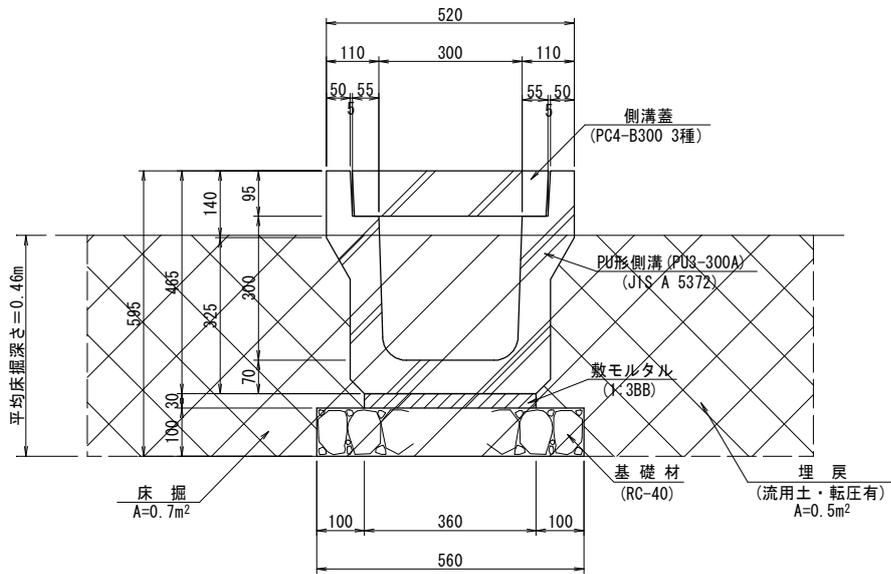
集水枡工延長調書

名 称	左 右	測 点		单位	数 量	摘 要
		自	至			
集水枡 1						
(1400×1400×1900)	左	NO. 2 + 9.74	付近	箇所	1.0	
集水枡 2						
(800×800×1500)	左	NO. 3	付近	箇所	1.0	
集水枡 3						
(800×800×1500)	左	NO. 3 + 10.91	付近	箇所	1.0	
集水枡 4						
(700×600×1400)	左	NO. 6 + 3.48	付近	箇所	1.0	
集水枡 5						
(700×600×1400)	左	NO. 7 + 12.16	付近	箇所	1.0	
集水枡 6						
(1500×1500×2000)	左	EC 2	付近	箇所	1.0	
集水枡 7						
(500×500A)	右	NO. 3	付近	箇所	1.0	
集水枡 8						
(500×500A)	右	NO. 6 + 3.50	付近	箇所	1.0	
集水枡 9						
(500×500A)	右	NO. 7 + 12.18	付近	箇所	1.0	
街渠枡 1						
(300×600×1050)	右	NO. 3	付近	箇所	1.0	
	右	NO. 6	付近	箇所	1.0	
			計	箇所	2.0	
街渠枡 2						
(300×400×600)	右	NO. 1 + 10.00	付近	箇所	1.0	
	右	SP. 1	付近	箇所	1.0	
			計	箇所	2.0	

側溝工 単位数量計算書

PU型側溝 3種300A

10 m 当り

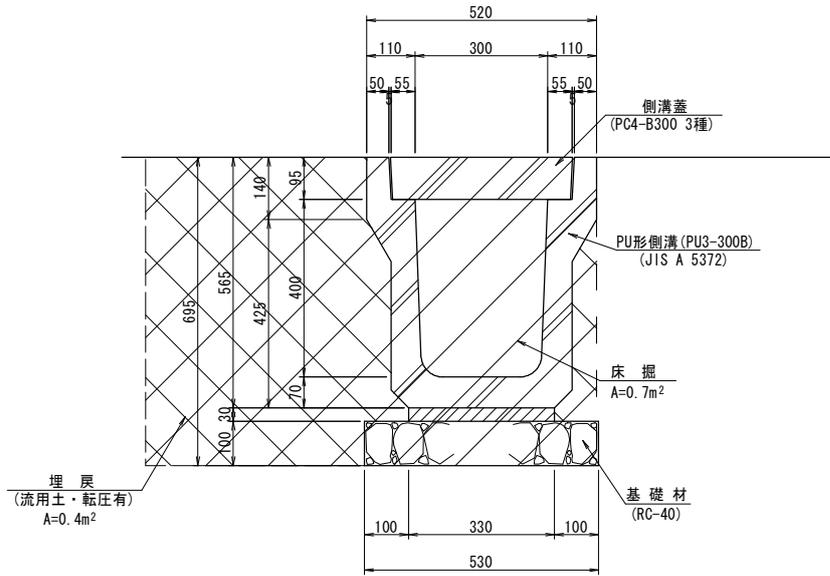


名称	計算式及び摘要	数量
PU型側溝	PU3-300A 3種 JIS A 5372 L=2.00m/個	
	L = 10 = 10.0	10.0 m
	N = 10/2.000 = 5.0	5.0 個
敷モルタル	(1:3BB) t=30mm	
	0.360×0.03×10 = 0.11	0.1 m ³
基礎材	(RC-40) t=100mm	
	0.560×10 = 5.60	5.6 m ²
床掘	0.7×10 = 7.0	7 m ³
埋戻 (流用土 転圧有)	0.5×10 = 5.0	5 m ³
作業残土処理	7.0 - 5.0/0.9 = 1.4	1 m ³
床均し	0.560×10 = 5.60	6 m ²

側溝工 単位数量計算書

PU型側溝 3種300B

10 m 当り

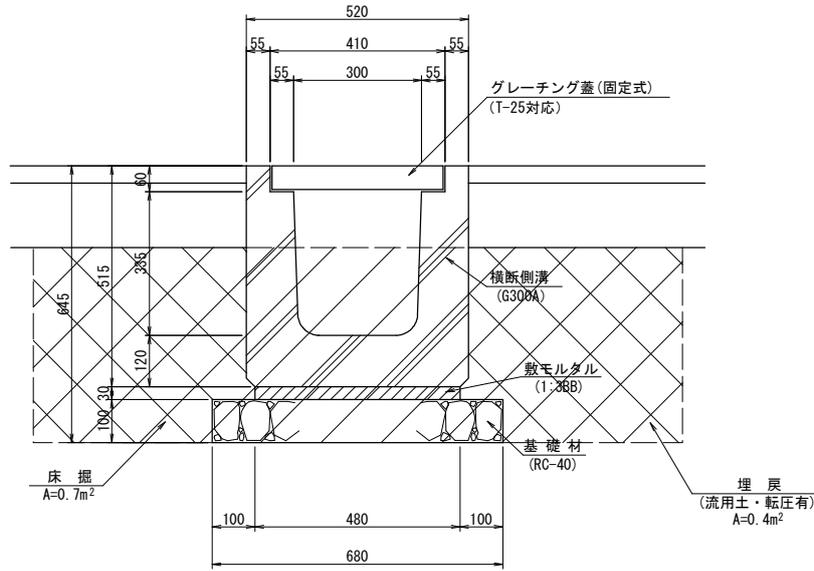


名称	計算式及び摘要	数量
PU型側溝	PU3-300B 3種 JIS A 5372 L=2.00m/個	
	L = 10 = 10.0	10.0 m
	N = 10/2.000 = 5.0	5.0 個
敷モルタル	(1:3BB) t=30mm	
	0.330×0.03×10 = 0.10	0.1 m ³
基礎材	(RC-40) t=100mm	
	0.530×10 = 5.30	5.3 m ²
床掘	0.7×10 = 7.0	7 m ³
埋戻 (流用土 転圧有)	0.4×10 = 4.0	4 m ³
作業残土処理	7.0-4.0/0.9 = 2.6	3 m ³
床均し	0.530×10 = 5.30	5 m ²

側溝工 単位数計算書

横断側溝 G300A

10 m 当り

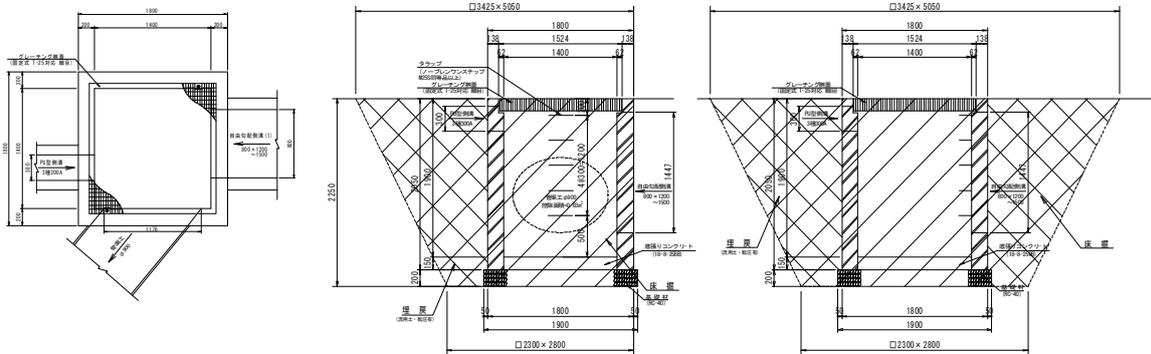


名称	計算式及び摘要	数量
横断側溝	G300A L=2.00m/個	
	L = 10 = 10.0	10.0 m
	N = 10/2.000 = 5.0	5.0 個
グレーチング蓋	T-25対応 L=1.00m/枚	
	N = 10/1.000 = 10.0	10 枚
敷モルタル	(1:3BB) t=30mm	
	0.480×0.030×10 = 0.14	0.1 m ³
基礎材	(RC-40) t=100mm	
	0.680×10 = 6.80	6.8 m ²
床掘	0.7×10 = 7.0	7 m ³
埋戻 (流用土 転圧有)	0.4×10 = 4.0	4 m ³
作業残土処理	7.0-4.0/0.9 = 2.6	3 m ³
床均し	0.680×10 = 6.80	7 m ²

集水枡工 単位数量計算書

集水枡 1 (B1400-L1400-H1900)

10 箇所 当り

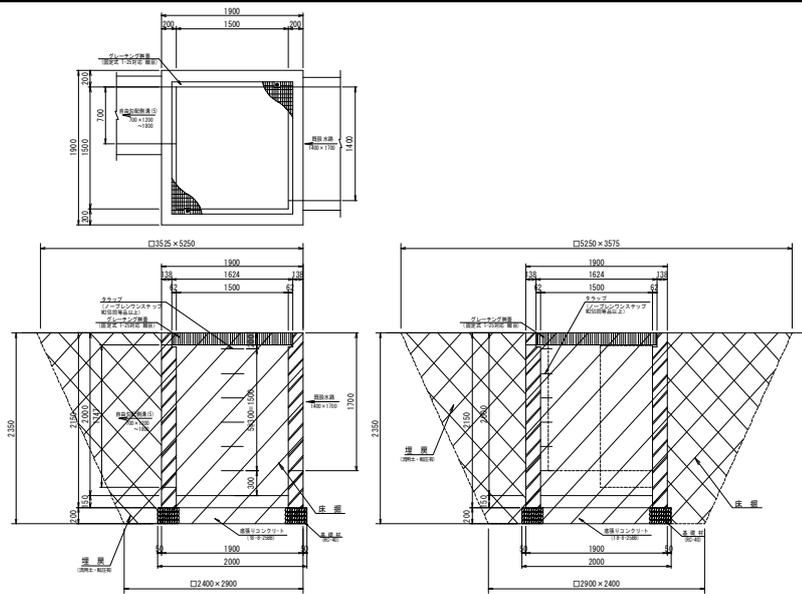


名 称	計 算 式 及 び 摘 要	数 量
コンクリート	(18-8-40BB) $\{1.800 \times 1.800 \times 2.050 - 1.400 \times 1.400 \times 1.900$ $- 0.800 \times 1.447 \times 0.200 - 0.830 \times 0.200$ $- 0.300 \times 0.300 \times 0.200\} \times 10 = 25.02$	25.0 m ³
型枠	$\{(1.800 \times 2.050 + 1.400 \times 1.900) \times 4$ $+ (1.447 \times 2 + 0.800) \times 0.2 + 0.300 \times 0.200 \times 3$ $- 0.800 \times 1.447 \times 2 - 0.83 \times 2 - 0.300 \times 0.300 \times 2\} \times 10 = 221.64$	221.6 m ²
底張りコンクリート	(18-8-25BB) $1.400 \times 1.400 \times 0.150 \times 10 = 2.94$	2.9 m ³
基礎材	(RC-40) t=200mm $1.900 \times 1.900 \times 10 = 36.10$	36.1 m ²
グレーチング枡蓋	(1400×1400) 固定式 T-25対応 細目 $N = 1 \times 10 = 10.0$	10.0 枚
	(グレーチング枡蓋のボルト固定穴は専用キャップ等にて塞ぐものとする。)	
タラップ	ノーブレンワンスツェプ M25S同等品以上 $N = 5 \times 10 = 50.0$	50.0 本

集水枡工 単位数量計算書

集水枡 6 (B1500-L1500-H2000)

10 箇所 当り

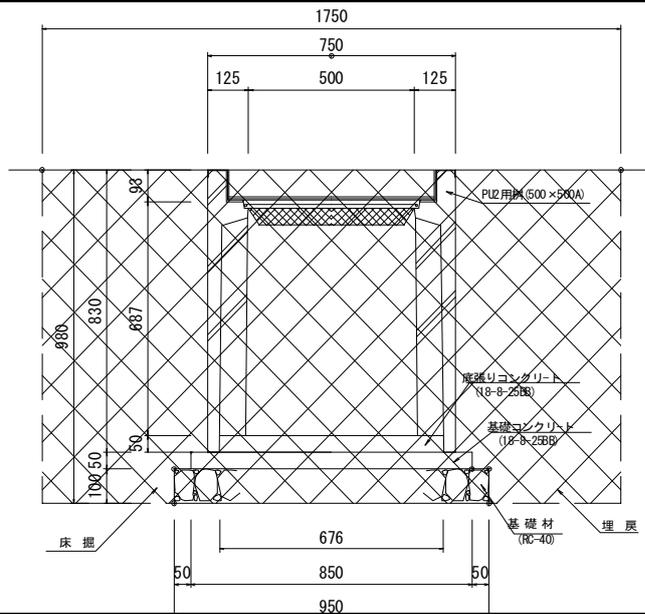


名 称	計 算 式 及 び 摘 要	数 量
コンクリート	(18-8-40BB) $\{1.900 \times 1.900 \times 2.150 - 1.500 \times 1.500 \times 2.000$ $- 0.700 \times 1.747 \times 0.200 - 1.400 \times 1.700 \times 0.200\} \times 10$ $= 25.41$	25.4 m ³
型枠	$\{(1.900 \times 2.150 + 1.500 \times 2.000) \times 4$ $+ (1.447 \times 2 + 0.700) \times 0.2 + (1.700 \times 2 + 1.400) \times 0.2$ $- 0.700 \times 1.747 \times 2 - 1.400 \times 1.700 \times 2\} \times 10$ $= 228.13$	228.1 m ²
底張りコンクリート	(18-8-25BB) $1.500 \times 1.500 \times 0.150 \times 10$ $= 3.38$	3.4 m ³
基礎材	(RC-40) t=200mm $2.000 \times 2.000 \times 10$ $= 40.00$	40.0 m ²
グレーチング枡蓋	(1500×1500) 固定式 T-25対応 細目 $N = 1 \times 10$ $= 10.0$ (グレーチング枡蓋のボルト固定穴は専用キャップ等にて塞ぐものとする。)	10.0 枚
タラップ	ノーブレンワンステップ M25S同等品以上 $N = 6 \times 10$ $= 60.0$	60.0 本

集水枡工 単位数量計算書

集水枡 7, 8, 9 (500×500A) 蓋付

10 箇所 当り

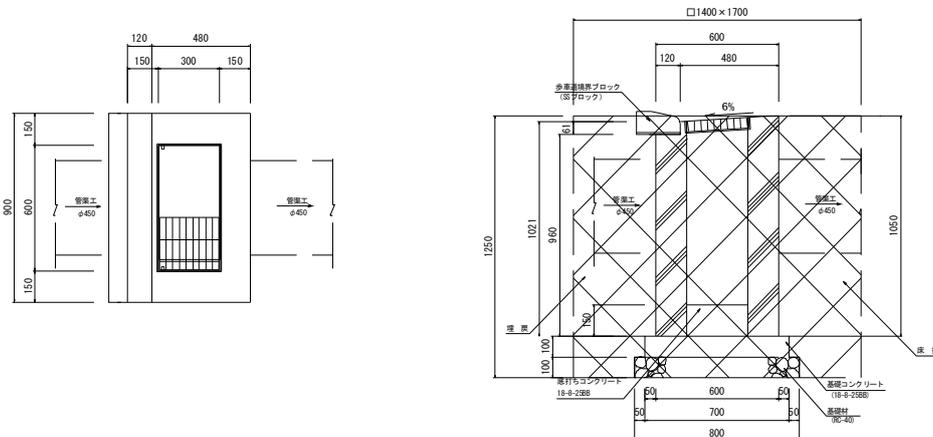


名 称	計 算 式 及 び 摘 要	数 量
PU2用枡	(500×500A) 蓋付 N = 1×10 = 10.0	10.0 個
底張りコンクリート	(18-8-25BB) 0.676×0.676×0.050×10 = 0.23	0.2 m ³
基礎コンクリート	(18-8-25BB) 0.850×0.850×0.050×10 = 0.36	0.4 m ³
基礎コンクリート型枠	0.850×0.050×4×10 = 1.70	1.7 m ²
基礎材	(RC-40) t=100mm 0.950×0.950×10 = 9.03	9.0 m ²
床 掘	1.750×0.950×0.980×10 = 16.29	16 m ³
埋 戻 (流用土 転圧有)	16.29 - (0.750×0.750×0.830 + 0.850×0.850×0.050 + 0.950×0.950×0.100) × 10 = 10.36	10 m ³
作業残土処理	16.29 - 10.36/0.9 = 4.78	5 m ³
床 均 し	0.950×0.950×10 = 9.03	9 m ²

集水柵工 単位数量計算書

街渠柵 1 (B300-L600-H1050)

10 箇所 当り

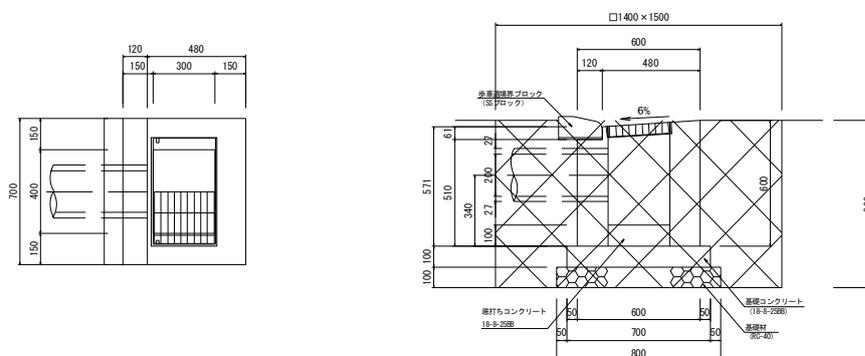


名称	計算式及び摘要	数量
歩車道境界ブロック	(片面R 乗入用)L=0.6m/本 N = 0.900/0.600 × 10.000 = 15.0	15.0 個
プレキャスト街渠柵	(300 × 600 × 1050) N = 1 × 10 = 10.0	10.0 個
底張りコンクリート	(18-8-25BB) 0.300 × 0.600 × 0.150 × 10 = 0.27	0.3 m ³
基礎コンクリート	(18-8-25BB) (0.700 + 1.000) × 0.100 × 2 × 10 = 3.40	3.4 m ³
基礎コンクリート型枠	0.700 × 1.000 × 2 × 0.100 × 10 = 1.40	1.4 m ²
基礎材	(RC-40) t=100mm 0.800 × 1.100 × 10 = 8.8	8.8 m ²
床掘	1.400 × 1.700 × 1.250 × 10 = 29.75	30 m ³
埋戻 (流用土 転圧有)	29.75 - (0.600 × 0.900 × 1.050 + 0.700 × 1.000 × 0.100 + 0.800 × 1.100 × 0.100) × 10 = 22.50	23 m ³
作業残土処理	29.75 - 22.50 / 0.9 = 4.75	5 m ³
床均し	0.800 × 1.100 × 10 = 8.80	9 m ²

集水柵工 単位数量計算書

街渠柵 2 (B300-L400-H600)

10 箇所 当り



名称	計算式及び摘要	数量
歩車道境界ブロック	(片面R 乗入用)L=0.6m/本	
	$N = 1 \times 10 = 10.0$	10.0 個
プレキャスト街渠柵	(300×400×600)	
	$N = 1 \times 10 = 10.0$	10.0 個
底張りコンクリート	(18-8-25BB)	
	$0.300 \times 0.600 \times 0.100 \times 10 = 0.18$	0.2 m ³
基礎コンクリート	(18-8-25BB)	
	$(0.700 + 0.800) \times 0.100 \times 2 \times 10 = 3.00$	3.0 m ³
基礎コンクリート型枠		
	$0.700 \times 0.800 \times 2 \times 0.100 \times 10 = 1.12$	1.1 m ²
基礎材	(RC-40) t=100mm	
	$0.800 \times 0.900 \times 10 = 7.2$	7.2 m ²
床掘		
	$1.400 \times 1.500 \times 0.800 \times 10 = 16.80$	17 m ³
埋戻 (流用土 転圧有)	$16.80 - (0.600 \times 0.700 \times 0.600 + 0.700 \times 0.800 \times 0.100 + 0.800 \times 0.900 \times 0.100) \times 10 = 13.00$	13 m ³
作業残土処理	$16.80 - 13.00 / 0.9 = 2.36$	2 m ³
床均し	$0.800 \times 0.900 \times 10 = 7.20$	7 m ²

自由勾配側溝(1) 計算書-1

(1式当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
自由勾配側溝	•B800×H1200(調整用) = 0.817		
	•B800×H1200(L=2.00m) = 2.000		
	計 = 2.817	m	2.817
	•B800×H1300(L=2.00m) = 2.000	m	2.000
	•B800×H1400(L=2.00m) = 2.000	m	2.000
	•B800×H1500(L=2.00m) = 2.000	m	2.000
底張りコンクリート	(18-8-25BB) $\{(0.69 \times 2.817) + (1.04 \times 2.000) + (1.26 \times 2.000) + (1.29 \times 2.000)\} \div 10.000$ = 0.91	m ³	0.9
基礎コンクリート	(18-8-25BB) $\{(2.36 \times 2.817) + (2.36 \times 2.000) + (2.36 \times 2.000) + (2.36 \times 2.000)\} \div 10.000$ = 2.08	m ³	2.1
基礎コンクリート型枠	$\{(4.00 \times 2.817) + (4.00 \times 2.000) + (4.00 \times 2.000) + (4.00 \times 2.000)\} \div 10.000$ = 3.53	(m ²)	1(3.5)
基礎材	(RC-40) t=200mm $\{(12.8 \times 2.817) + (12.8 \times 2.000) + (12.8 \times 2.000) + (12.8 \times 2.000)\} \div 10.000$ = 11.3	m ²	11.3
グレーチング蓋	T-25 1枚/10m(L=0.5m) B800用 $8.817 \div 10.00$ = 0.88	枚	1.0
コンクリート蓋	B800車道用 2枚/1本の製品が4本 $4 \times 2.0 - 1.0$ = 7.00	枚	7.0

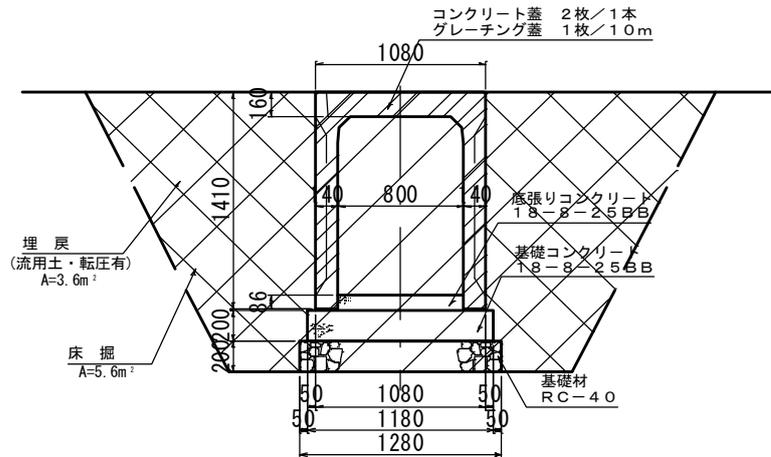
自由勾配側溝(1) 計算書-2

(1式当り)

名 称	計 算 式	单 位	数 量
床 堀	$\{(56.00 \times 2.817) + (60.00 \times 2.000) + (64.00 \times 2.000) + (68.00 \times 2.000)\} \div 10.00 = 54.18$	(m ³)	54
埋 戻	$\{(36.00 \times 2.817) + (39.00 \times 2.000) + (42.00 \times 2.000) + (48.00 \times 2.000)\} \div 10.00 = 35.94$	(m ³)	36
作業残土処理	$54.18 - 35.94 / 0.9 = 14.25$	(m ³)	14
床 均 し	$\{(12.80 \times 2.817) + (12.80 \times 2.000) + (12.80 \times 2.000) + (12.80 \times 2.000)\} \div 10.00 = 11.3$	(m ²)	11

側溝工 単位数量計算書

自由勾配側溝(1) B800×H1200 10m当り



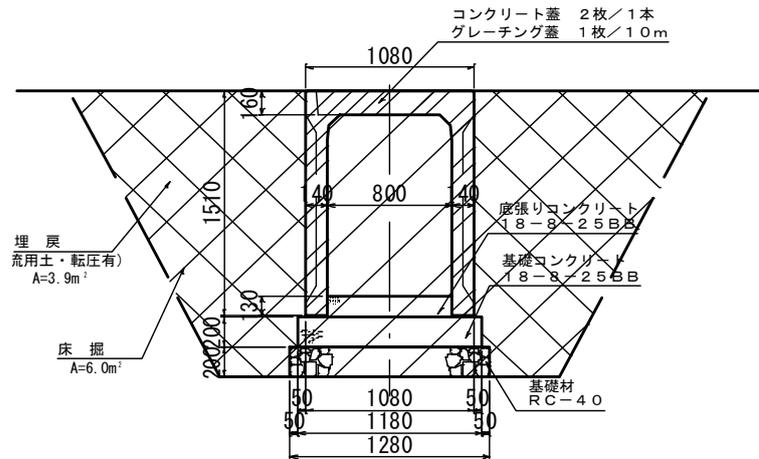
名 称	計 算 式	単 位	数 量
自由勾配側溝	B800×H1200 L=2.00m/本 10.000÷2.000 = 5.00	本	5.0
底張りコンクリート	(18-8-25BB) 平均厚の算出 {(0.053+0.119)×2.817×1/2}÷2.817 = 0.086 0.80×0.086×10.000 = 0.69	m ³	0.7
基礎コンクリート	(18-8-25BB) 0.20×1.180×10.000 = 2.36	m ³	2.4
基礎コンクリート型枠	0.20×2×10.000 = 4.00	(m ²)	4.0
基礎材	(RC-40) t=200mm 1.280×10.000 = 12.80	m ²	12.8
床掘	5.6×10.000 = 56.00	m ³	56
埋戻し	3.6×10.000 = 36.00	m ³	36
作業残土処理	56.00-36.00/0.9 = 16.00	m ³	16
床均し	1.280×10.000 = 12.80	(m ²)	13

側溝工 単位数量計算書

自由勾配側溝(1)

B800×H1300

10m当り



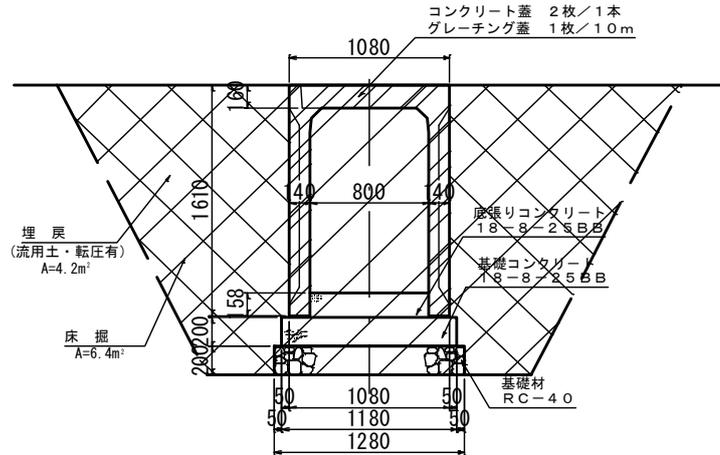
名 称	計 算 式	単 位	数 量
自由勾配側溝	B800×H1300 L=2.00m/本 10.000÷2.000 = 5.00	本	5.0
底張りコンクリート	(18-8-25BB) 平均厚の算出 {(0.153+0.106)×2.000×1/2}÷2.000 = 0.130		
	0.80×0.130×10.000 = 1.04	m ³	1.0
基礎コンクリート	(18-8-25BB) 0.20×1.180×10.000 = 2.36	m ³	2.4
基礎コンクリート型枠	0.20×2×10.000 = 4.00	(m ²)	1(4.0)
基礎材	(RC-40) t=200mm 1.280×10.000 = 12.80	m ²	12.8
床掘	6.0×10.000 = 60.00	m ³	60
埋戻	3.9×10.000 = 39.00	m ³	39
作業残土処理	60.00-39.00/0.9 = 16.67	m ³	17
床均し	1.280×10.000 = 12.80	(m ²)	13

側溝工 単位数計算書

自由勾配側溝(1)

B800×H1400

10m当り



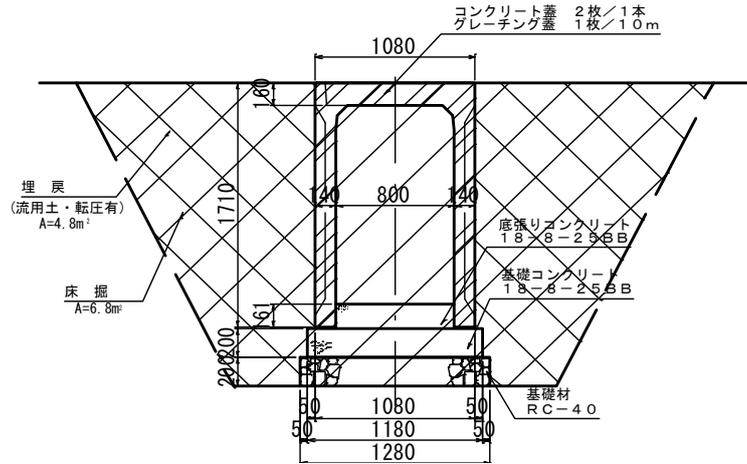
名 称	計 算 式	単 位	数 量
自由勾配側溝	B800×H1400 L=2.00m/本 10.000÷2.000 = 5.00	本	5.0
底張りコンクリート	(18-8-25BB) 平均厚の算出 {(0.206+0.109)×2.000×1/2}÷2.000 = 0.158		
	0.80×0.158×10.000 = 1.26	m ³	1.3
基礎コンクリート	(18-8-25BB) 0.20×1.180×10.000 = 2.36	m ³	2.4
基礎コンクリート型枠	0.20×2×10.000 = 4.00	(m ²)	1(4.0)
基礎材	(RC-40) t=200mm 1.280×10.000 = 12.80	m ²	12.8
床掘	6.4×10.000 = 64.00	m ³	64
埋戻	4.2×10.000 = 42.00	m ³	42
作業残土処理	64.00-42.00/0.9 = 17.33	m ³	17
床均し	1.280×10.000 = 12.80	(m ²)	1(13)

側溝工 単位数量計算書

自由勾配側溝(1)

B800×H1500

10m当り



名 称	計 算 式	単 位	数 量
自由勾配側溝	B800×H1500 L=2.00m/本 10.000÷2.000 = 5.00	本	5.0
底張りコンクリート	(18-8-25BB) 平均厚の算出 {(0.209+0.112)×2.000×1/2}÷2.000 = 0.161		
	0.80×0.161×10.000 = 1.29	m ³	1.3
基礎コンクリート	(18-8-25BB) 0.20×1.180×10.000 = 2.36	m ³	2.4
基礎コンクリート型枠	0.20×2×10.000 = 4.00	(m ²)	4.0
基礎材	(RC-40) t=200mm 1.280×10.000 = 12.80	m ²	12.8
床 堀	6.8×10.000 = 68.00	m ³	68
埋 戻	4.8×10.000 = 48.00	m ³	48
作業残土処理	68.00-48.00/0.9 = 14.67	m ³	15
床 均 し	1.280×10.000 = 12.80	(m ²)	13

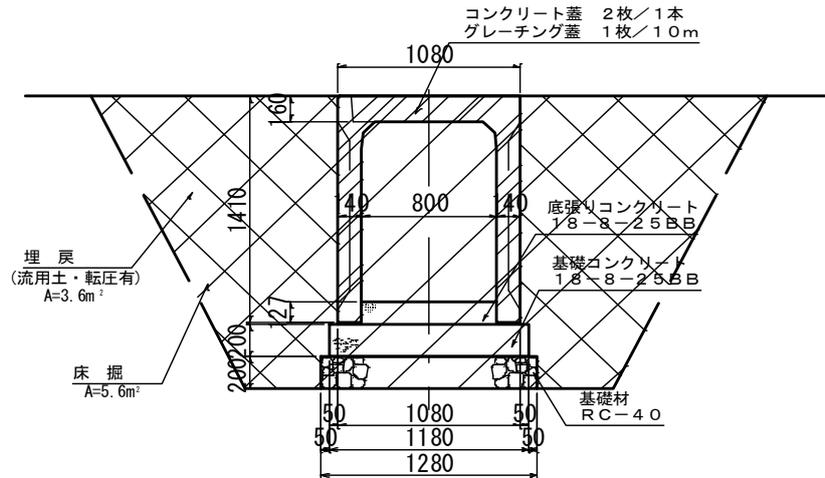
自由勾配側溝(2) 計算書				(1式当り)	
名 称	計 算 式		単 位	数 量	
自由勾配側溝	•B800×H1200(調整用)	= 1.815		m	9.815
	•B800×H1200(L=2.00m)	= 8.000			
		= 9.815			
底張りコンクリート	(18-8-25BB) (1.02×9.815)÷10.000	= 1.00	m ³		1.0
基礎コンクリート	(18-8-25BB) (2.36×9.815)÷10.000	= 2.32	m ³		2.3
基礎コンクリート型枠	(4.00×9.815)÷10.000	= 3.93	(m ²)		3.9
基礎材	(RC-40) t=200mm (12.80×9.815)÷10.000	= 12.56	m ²		12.6
グレーチング蓋	T-25 1枚/10m(L=0.5m) B800用 9.815÷10.00	= 0.98	枚		1.0
コンクリート蓋	B800車道用 2枚/1本の製品が4本 4×2.0-1.0	= 7.00	枚		7.0
床 堀	56.00×9.815÷10.000	= 54.96	(m ³)		55
埋 戻	36.00×9.815÷10.000	= 35.33	(m ³)		35
作業残土処理	54.96-35.33/0.9	= 15.70	(m ³)		16
床 均 し	12.80×9.815÷10.000	= 12.56	(m ²)		13

側溝工 単位数量計算書

自由勾配側溝(2)

B800×H1200

10m当り



名 称	計 算 式	単 位	数 量
自由勾配側溝	B800×H1200 L=2.00m/本 10.000÷2.000 = 5.00	本	5.0
底張りコンクリート	(18-8-25BB) 平均厚の算出 {(0.131+0.135)×6.660×1/2+(0.135+0.092) ×3.155×1/2}÷(6.660+3.155) = 0.127 0.80×0.127×10.000 = 1.02	m ³	1.0
基礎コンクリート	(18-8-25BB) 0.20×1.180×10.000 = 2.36	m ³	2.4
基礎コンクリート型枠	0.20×2×10.000 = 4.00	(m ²)	4.0
基礎材	(RC-40) t=200mm 1.280×10.000 = 12.80	m ²	12.8
床掘	5.6×10.000 = 56.00	m ³	56
埋戻	3.6×10.000 = 36.00	m ³	36
作業残土処理	56.00-36.00/0.9 = 16.00	m ³	16
床均し	1.280×10.000 = 12.80	(m ²)	13

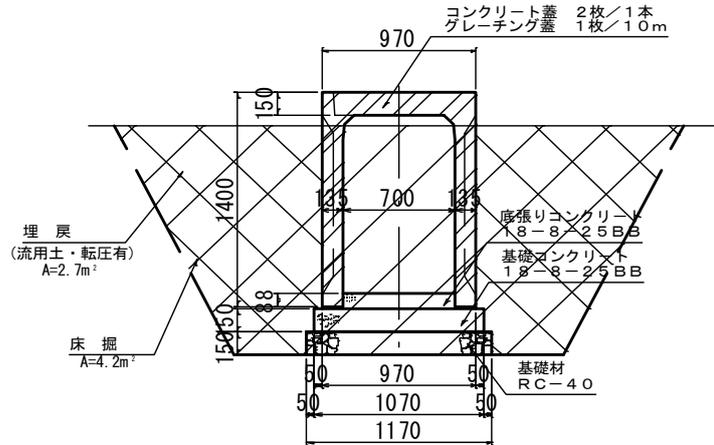
自由勾配側溝(3) 計算書

(1式当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
自由勾配側溝	•B700×H1200(調整用) = 1.880	m	51.880
	•B700×H1200(L=2.00m) = 50.000		
	計 = 51.880		
底張りコンクリート	(18-8-25BB) (0.62×51.880)÷10.000 = 3.22	m ³	3.2
基礎コンクリート	(18-8-25BB) (1.61×51.880)÷10.000 = 8.35	m ³	8.4
基礎コンクリート型枠	(3.00×51.880)÷10.000 = 15.6	(m ²)	15.6
基礎材	(RC-40) t=150mm (11.70×51.880)÷10.000 = 60.7	m ²	60.7
グレーチング蓋	T-25 1枚/10m(L=0.5m) B700用 51.880÷10.000 = 5.20	枚	6.0
コンクリート蓋	B700車道用 2枚/1本の製品が25本 25×2.0-6.0 = 44.00	枚	44.0
床 堀	42.00×51.880÷10.000 = 217.90	(m ³)	218
埋 戻	27.00×51.880÷10.000 = 140.08	(m ³)	140
作業残土処理	217.90-140.08/0.9 = 62.26	(m ³)	62
床 均 し	1.170×51.880 = 60.7	(m ²)	61

側溝工 単位数量計算書

自由勾配側溝(3) B700×H1200 10m当り



名 称	計 算 式	単 位	数 量
自由勾配側溝	B700×H1200 L=2.00m/本 10.000÷2.000 = 5.00	本	5.0
底張りコンクリート	(18-8-25BB) 平均厚の算出 {(0.099+0.088)×4.283×1/2+(0.088+0.088)×44.534×1/2+(0.088+0.079)×3.063×1/2} ÷ (4.283+44.534+3.063) = 0.088		
基礎コンクリート	0.70×0.088×10.000 = 0.62	m ³	0.6
基礎コンクリート型枠	(18-8-25BB) 0.15×1.070×10.000 = 1.61	m ³	1.6
基礎コンクリート型枠	0.15×2×10.000 = 3.00	(m ²)	1(3.0)
基礎材	(RC-40) t=150mm 1.170×10.000 = 11.70	m ²	11.7
床 堀	4.2×10.000 = 42.00	m ³	42
埋 戻	2.7×10.000 = 27.00	m ³	27
作業残土処理	42.00-27.00/0.9 = 12.00	m ³	12
床 均 し	1.170×10.000 = 11.70	(m ²)	1(12)

自由勾配側溝(4) 計算書

(1式当り)

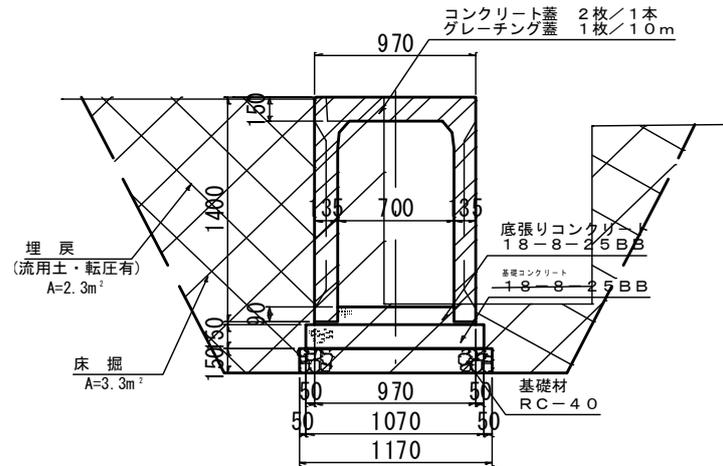
名 称	計 算 式	単 位	数 量
自由勾配側溝	・B700×H1200(斜切用) $0.990+0.798 = 1.788$	m	27.788
	・B700×H1200(L=2.00m) $24.000+2.000 = 26.000$ 計 = 27.788		
底張りコンクリート	(18-8-25BB) $(0.63 \times 27.788) \div 10.000 = 1.75$	m ³	1.8
基礎コンクリート	(18-8-25BB) $(1.61 \times 27.788) \div 10.000 = 4.47$	m ³	4.5
基礎コンクリート型枠	$(3.00 \times 27.788) \div 10.000 = 8.34$	(m ²)	1(8.3)
基礎材	(RC-40) t=150mm $(11.70 \times 27.788) \div 10.000 = 32.50$	m ²	32.5
グレーチング蓋	T-25 1枚/10m(L=0.5m) B700用 $27.788 \div 10.000 = 2.78$	枚	3.0
コンクリート蓋	B700車道用 2枚/1本の製品が13本 $13 \times 2.0-3.0 = 23.00$	枚	23
床 堀	$33.00 \times 27.788 \div 10.000 = 91.70$	(m ³)	92
埋 戻	$23.00 \times 27.788 \div 10.000 = 63.91$	(m ³)	64
作業残土処理	$91.70 - 63.91 \div 0.9 = 20.69$	(m ³)	21
床 均 し	$1.170 \times 27.788 = 32.51$	(m ²)	1(33)

側溝工 単位数計算書

自由勾配側溝(4)

B700×H1200

10m当り



名 称	計 算 式	単 位	数 量
自由勾配側溝	B700×H1200 L=2.00m/本 10.000÷2.000 = 5.00	本	5.0
底張りコンクリート	(18-8-25BB) 平均厚の算出 {(0.097+0.087)×16.067×1/2+(0.087+0.089) ×10.002×1/2+(0.089+0.081)×1.719× 1/2}÷27.788 = 0.090 0.70×0.090×10.00 = 0.63	m ³	0.6
基礎コンクリート	(18-8-25BB) 0.15×1.070×10.000 = 1.61	m ³	1.6
基礎コンクリート型枠	0.15×2×10.000 = 3.00	(m ²)	3.0
基礎材	(RC-40) t=150mm 1.170×10.000 = 11.70	m ²	11.7
床 堀	3.3×10.000 = 33.00	m ³	33
埋 戻	2.3×10.000 = 23.00	m ³	23
作業残土処理	33.00-23.00/0.9 = 7.44	m ³	7
床 均 し	1.170×10.000 = 11.70	(m ²)	12

自由勾配側溝(5) 計算書-1

(1式当り)

名 称	計 算 式	単位	数 量
自由勾配側溝	・B700×H1200(斜切用) $0.814+1.535+1.566+0.715+0.723+1.153+1.154+0.818 = 8.478$		
	・B700×H1200(L=2.00m) $36.000+14.000+2.000+12.000 = 64.000$		
	計 = 72.478	m	72.478
	・B700×H1300(L=2.00m) = 6.000	m	6.000
	・B700×H1400(斜切用) = 4.116 $1.413+1.756+0.947 = 4.116$		
	・B700×H1400(L=1.00m) = 1.000 計 = 5.116	m	5.116
	・B700×H1500(L=2.00m) = 4.000	m	4.000
	・B700×H1600(L=2.00m) = 2.000	m	2.000
	・B700×H1700(L=2.00m) = 4.000	m	4.000
	・B700×H1800(L=2.00m) = 2.000	m	2.000
底張りコンクリート	(18-8-25BB) $\{(0.74 \times 72.478) + (0.78 \times 6.000) + (0.83 \times 5.116) + (0.85 \times 4.000) + (1.03 \times 2.000) + (1.02 \times 4.000) + (0.97 \times 2.000)\} \div 10.000 = 7.40$	m ³	7.4
基礎コンクリート	(18-8-25BB) $\{(1.61 \times 72.478) + (1.61 \times 6.000) + (1.61 \times 5.116) + (1.61 \times 4.000) + (1.61 \times 2.000) + (1.61 \times 4.000) + (1.61 \times 2.000)\} \div 10.000 = 15.39$	m ³	15.4

自由勾配側溝(5) 計算書-2

(1式当り)

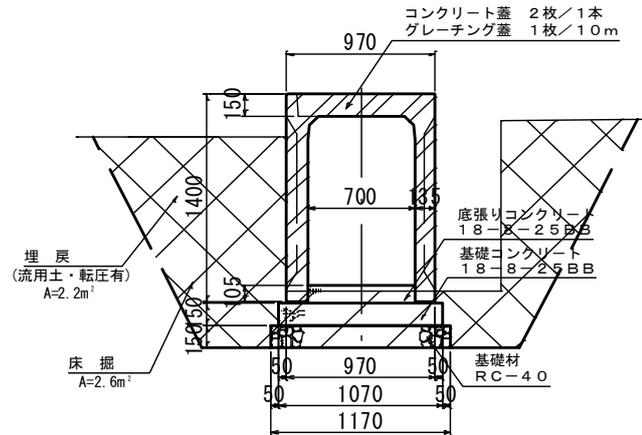
名 称	計 算 式	単位	数 量
基礎コンクリート型枠	$\{(3.00 \times 72.478) + (3.00 \times 6.000) + (3.00 \times 5.116) + (3.00 \times 4.000) + (3.00 \times 2.000) + (3.00 \times 4.000) + (3.00 \times 2.000)\} \div 10.000 = 28.7$	(m ²)	28.7
基礎材	(RC-40) t=200mm $\{(11.70 \times 72.478) + (11.70 \times 6.000) + (11.70 \times 5.116) + (11.70 \times 4.000) + (11.70 \times 2.000) + (11.70 \times 4.000) + (11.70 \times 2.000)\} \div 10.000 = 111.8$	m ²	111.8
グレーチング蓋	T-25 1枚/10m(L=0.5m) B700用 $95.594 \div 10.000 = 9.56$	枚	10.0
コンクリート蓋	B700車道用 2枚/1本の製品が41本 $41 \times 2.0 = 82.0$	枚	82.0
床 堀	$\{(26.00 \times 72.478) + (34.00 \times 6.000) + (38.00 \times 5.116) + (35.00 \times 4.000) + (30.00 \times 2.000) + (33.00 \times 4.000) + (37.00 \times 2.000)\} \div 10.000 = 268.88$	(m ³)	269
埋 戻	$\{(22.00 \times 72.478) + (30.00 \times 6.000) + (33.00 \times 5.116) + (31.00 \times 4.000) + (27.00 \times 2.000) + (29.00 \times 4.000) + (32.00 \times 2.000)\} \div 10.000 = 230.13$	(m ³)	230
作業残土処理	$268.88 - 230.13 / 0.9 = 13.180$	(m ³)	13
床 均 し	$\{(11.70 \times 72.478) + (11.70 \times 6.000) + (11.70 \times 5.116) + (11.70 \times 4.000) + (11.70 \times 2.000) + (11.70 \times 4.000) + (11.70 \times 2.000)\} \div 10.000 = 111.84$	(m ²)	112

側溝工 単位数計算書

自由勾配側溝(5)

B700×H1200

10m当り



名 称	計 算 式	単 位	数 量
自由勾配側溝	B700×H1200 L=2.00m/本 10.000 ÷ 2.000 = 5.00	本	5.0
底張りコンクリート	(18-8-25BB) 平均厚の算出 {(0.100+0.096)×7.422×1/2+(0.096+0.103)×10.005×1/2+(0.103+0.108)×10.004×1/2+(0.108+0.116)×11.384×1/2+(0.116+0.115)×8.389×1/2+(0.115+0.110)×9.745×1/2+(0.110+0.102)×10.845×1/2+(0.102+0.053)×4.684×1/2} ÷ 72.478 = 0.105 0.70 × 0.105 × 10.000 = 0.74	m ³	0.7
基礎コンクリート	(18-8-25BB) 0.15 × 1.070 × 10.000 = 1.61	m ³	1.6
基礎コンクリート型枠	0.15 × 2 × 10.000 = 3.00	(m ²)	1(3.0)
基礎材	(RC-40) t=150mm 1.170 × 10.000 = 11.70	m ²	11.7

側溝工 単位数計算書

自由勾配側溝(5) B700×H1200 10m当り

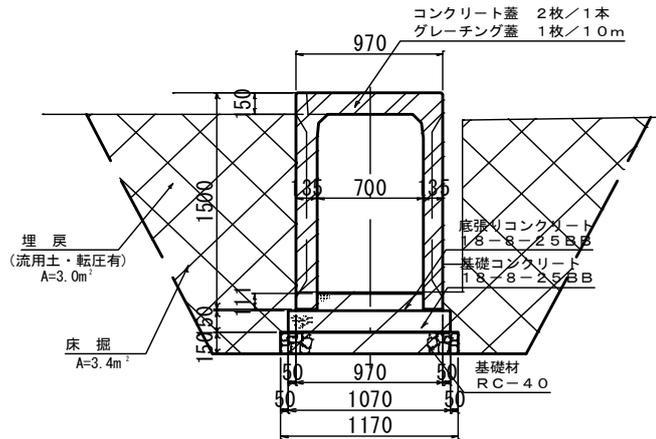
名 称	計 算 式		単 位	数 量
床 堀	2.6×10.000	=	26.00	m ³ 26
埋 戻	2.2×10.000	=	22.00	m ³ 22
作業残土処理	$26.00 - 22.00 / 0.9$	=	1.56	m ³ 2
床 均 し	1.170×10.000	=	11.70	(m ²) 12

側溝工 単位数量計算書

自由勾配側溝(5)

B700×H1300

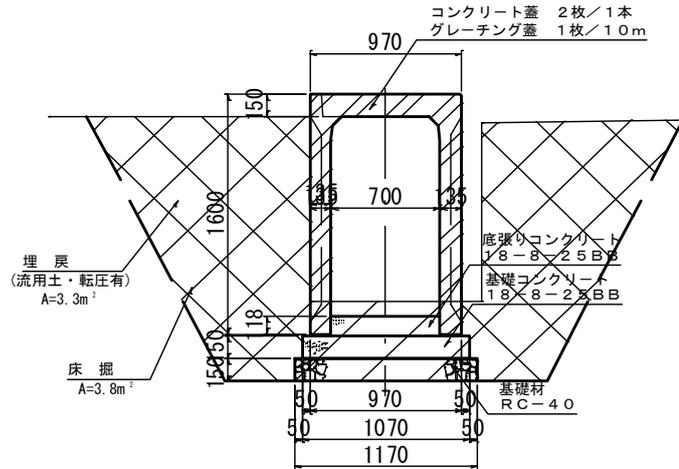
10m当り



名 称	計 算 式	単 位	数 量
自由勾配側溝	B700×H1300 L=2.00m/本 10.000÷2.000 = 5.00	本	5.0
底張りコンクリート	(18-8-25BB) 平均厚の算出 {(0.153+0.068)×6.000×1/2}÷6.000 = 0.111 0.70×0.111×10.000 = 0.78	m ³	0.8
基礎コンクリート	(18-8-25BB) 0.15×1.070×10.00 = 1.61	m ³	1.6
基礎コンクリート型枠	0.15×2×10.000 = 3.00	(m ²)	1(3.0)
基礎材	(RC-40) t=150mm 1.170×10.00 = 11.70	m ²	11.7
床掘	3.4×10.000 = 34.00	m ³	34
埋戻	3.0×10.000 = 30.00	m ³	30
作業残土処理	34.00-30.00/0.9 = 0.67	m ³	0.7
床均し	1.170×10.000 = 11.70	(m ²)	12

側溝工 単位数量計算書

自由勾配側溝(5) B700×H1400 10m当り



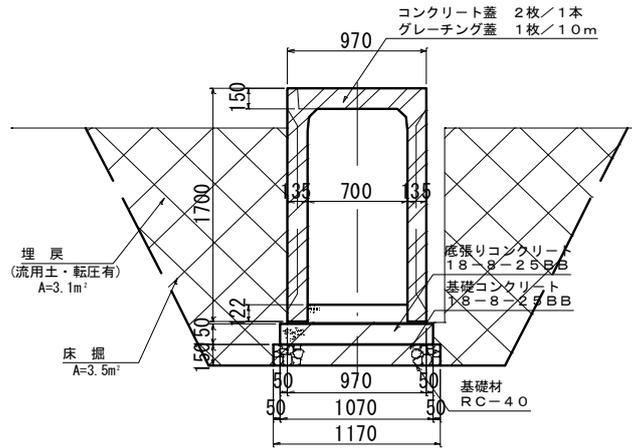
名 称	計 算 式	単 位	数 量
自由勾配側溝	B700×H1400 L=2.00m/本 10.000 ÷ 2.000 = 5.00	本	5.0
底張りコンクリート	(18-8-25BB) 平均厚の算出 {(0.168+0.067)×5.116×1/2} ÷ 5.116 = 0.118 0.70×0.118×10.000 = 0.83	m ³	0.8
基礎コンクリート	(18-8-25BB) 0.15×1.070×10.00 = 1.61	m ³	1.6
基礎コンクリート型枠	0.15×2×10.000 = 3.00	(m ²)	1(3.0)
基礎材	(RC-40) t=150mm 1.170×10.00 = 11.70	m ²	11.7
床 堀	3.8×10.000 = 38.00	m ³	38
埋 戻	3.3×10.000 = 33.00	m ³	33
作業残土処理	38.00-33.00/0.9 = 1.33	m ³	1
床 均 し	1.170×10.000 = 11.70	(m ²)	12

側溝工 単位数計算書

自由勾配側溝(5)

B700×H1500

10m当り



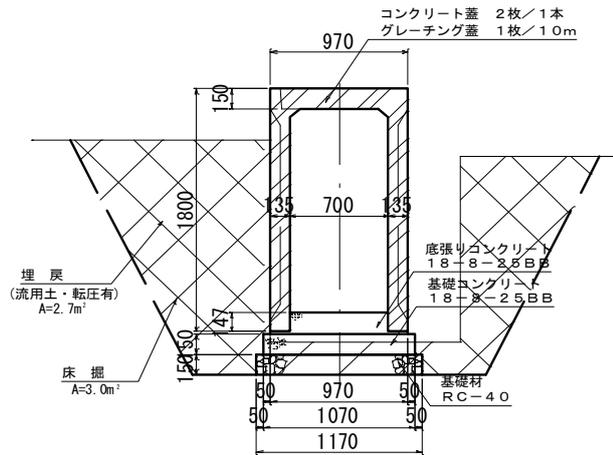
名 称	計 算 式	単 位	数 量
自由勾配側溝	B700×H1500 L=2.00m/本 10.000÷2.000 = 5.00	本	5.0
底張りコンクリート	(18-8-25BB) 平均厚の算出 {(0.167+0.0.076)×4.000×1/2}÷4.000 = 0.122 0.70×0.122×10.00 = 0.85	m ³	0.9
基礎コンクリート	(18-8-25BB) 0.15×1.070×10.00 = 1.61	m ³	1.6
基礎コンクリート型枠	0.15×2×10.000 = 3.00	(m ²)	1(3.0)
基礎材	(RC-40) t=150mm 1.170×10.00 = 11.70	m ²	11.7
床 掘	3.5×10.000 = 35.00	m ³	35
埋 戻	3.1×10.000 = 31.00	m ³	31
作業残土処理	35.00-31.00/0.9 = 0.56	m ³	0.6
床 均 し	1.170×10.000 = 11.70	(m ²)	12

側溝工 単位数量計算書

自由勾配側溝(5)

B700×H1600

10m当り



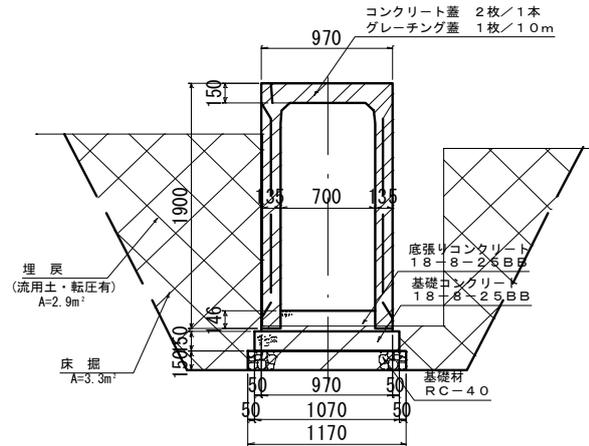
名 称	計 算 式	単 位	数 量
自由勾配側溝	B700×H1600 L=2.00m/本 10.000÷2.000 = 5.00	本	5.0
底張りコンクリート	(18-8-25BB) 平均厚の算出 {(0.176+0.117)×2.000×1/2}÷2.000 = 0.147		
基礎コンクリート	0.70×0.147×10.000 = 1.03	m ³	1.0
基礎コンクリート型枠	(18-8-25BB) 0.15×1.070×10.00 = 1.61	m ³	1.6
基礎コンクリート型枠	0.15×2×10.000 = 3.00	(m ²)	1(3.0)
基礎材	(RC-40) t=150mm 1.170×10.00 = 11.70	m ²	11.7
床掘	3.0×10.000 = 30.00	m ³	30
埋戻	2.7×10.000 = 27.00	m ³	27
作業残土処理	33.00-27.00/0.9 = 3.00	m ³	3
床均し	1.170×10.000 = 11.70	(m ²)	12

側溝工 単位数量計算書

自由勾配側溝(5)

B700×H1700

10m当り



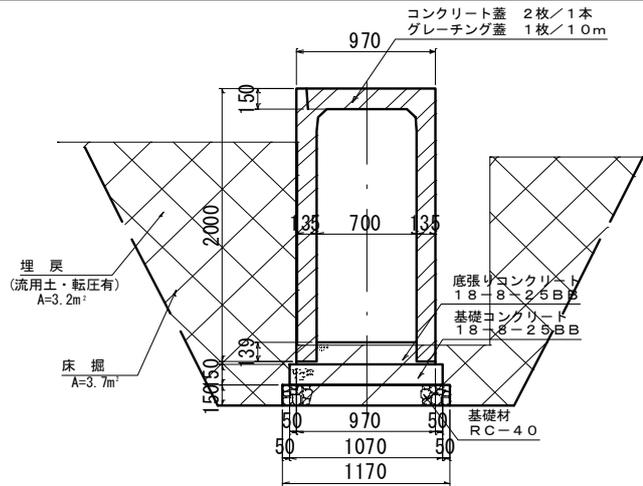
名 称	計 算 式	単 位	数 量
自由勾配側溝	B700×H1700 L=2.00m/本 10.000÷2.000 = 5.00	本	5.0
底張りコンクリート	(18-8-25BB) 平均厚の算出 {(0.217+0.074)×4.000×1/2}÷4.000 = 0.146		
基礎コンクリート	0.70×0.146×10.00 = 1.02	m ³	1.0
基礎コンクリート	(18-8-25BB) 0.15×1.070×10.00 = 1.61	m ³	1.6
基礎コンクリート型枠	0.15×2×10.000 = 3.00	(m ²)	1(3.0)
基礎材	(RC-40) t=150mm 1.170×10.00 = 11.70	m ²	11.7
床掘	3.3×10.000 = 33.00	m ³	33
埋戻	2.9×10.000 = 29.00	m ³	29
作業残土処理	33.00-29.00/0.9 = 0.78	m ³	0.8
床均し	1.170×10.000 = 11.70	(m ²)	12

側溝工 単位数量計算書

自由勾配側溝(5)

B700×H1800

10m当り



名 称	計 算 式	単 位	数 量
自由勾配側溝	B700×H1800 L=2.00m/本 10.000÷2.000 = 5.00	本	5.0
底張りコンクリート	(18-8-25BB) 平均厚の算出 {(0.174+0.103)×2.000×1/2}÷2.000 = 0.139		
	0.70×0.139×10.00 = 0.97	m ³	1.0
基礎コンクリート	(18-8-25BB) 0.15×1.070×10.00 = 1.61	m ³	1.6
基礎コンクリート型枠	0.15×2×10.000 = 3.00	(m ²)	1(3.0)
基礎材	(RC-40) t=150mm 1.170×10.00 = 11.70	m ²	11.7
床掘	3.7×10.000 = 37.00	m ³	37
埋戻	3.2×10.000 = 32.00	m ³	32
作業残土処理	37.00-32.00/0.9 = 1.44	m ³	1
床均し	1.170×10.000 = 11.70	(m ²)	12

舗装工数量計算書

舗 装 工 数 量 計 算 書

名 称	算 式	数 量
透水性舗装 (歩道) フィルター層 t=5cm	(砂) NO.0+11.25～EC.2 舗装工計算書より	= 227.90
	NO.0付近 (隅切部) 別紙計算書より	= 24.94
	NO.6+18.00付近 (隅切部) 別紙計算書より	= 2.24
	乗入部控除 7.48+15.11	= 22.59
	<hr style="width: 20%; margin-left: auto; margin-right: 0;"/> ΣA =	232.49
		232 m ²
路盤工 t=10cm	(再生クラッシャーラン RC-40) NO.0+11.25～EC.2 舗装工計算書より	= 227.90
	NO.0付近 (隅切部) 別紙計算書より	= 25.36
	NO.6+18.00付近 (隅切部) 別紙計算書より	= 2.24
	乗入部控除 7.48+15.11	= 22.59
	<hr style="width: 20%; margin-left: auto; margin-right: 0;"/> ΣA =	232.91
		233 m ²
表層工 t=3cm	(開粒度アスコン Top 13) NO.0+11.25～EC.2 舗装工計算書より	= 227.90
	NO.0付近 (隅切部) 別紙計算書より	= 24.94
	NO.6+18.00付近 (隅切部) 別紙計算書より	= 2.24
	乗入部控除 7.48+15.11	= 22.59
	<hr style="width: 20%; margin-left: auto; margin-right: 0;"/> ΣA =	232.49
		232 m ²

舗装工数量計算書

名称

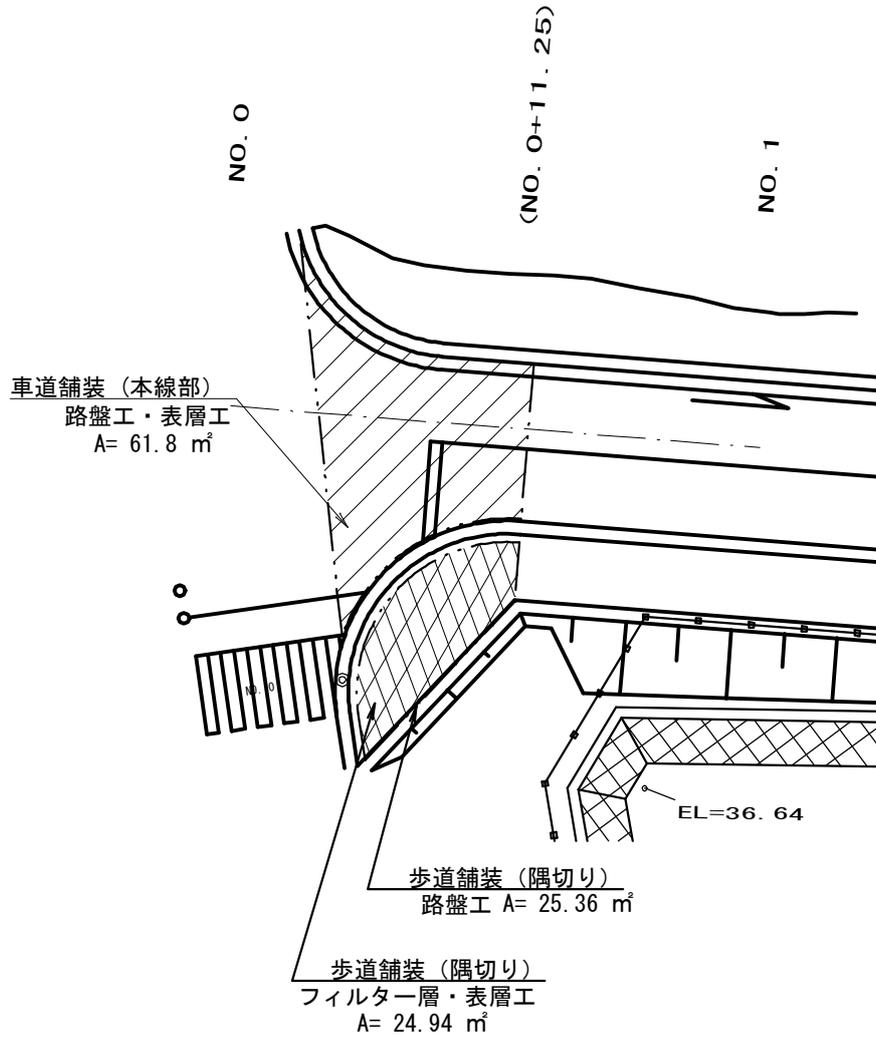
算

式

数量

舗装面積平面図

NO.0~NO.0+11.25付近

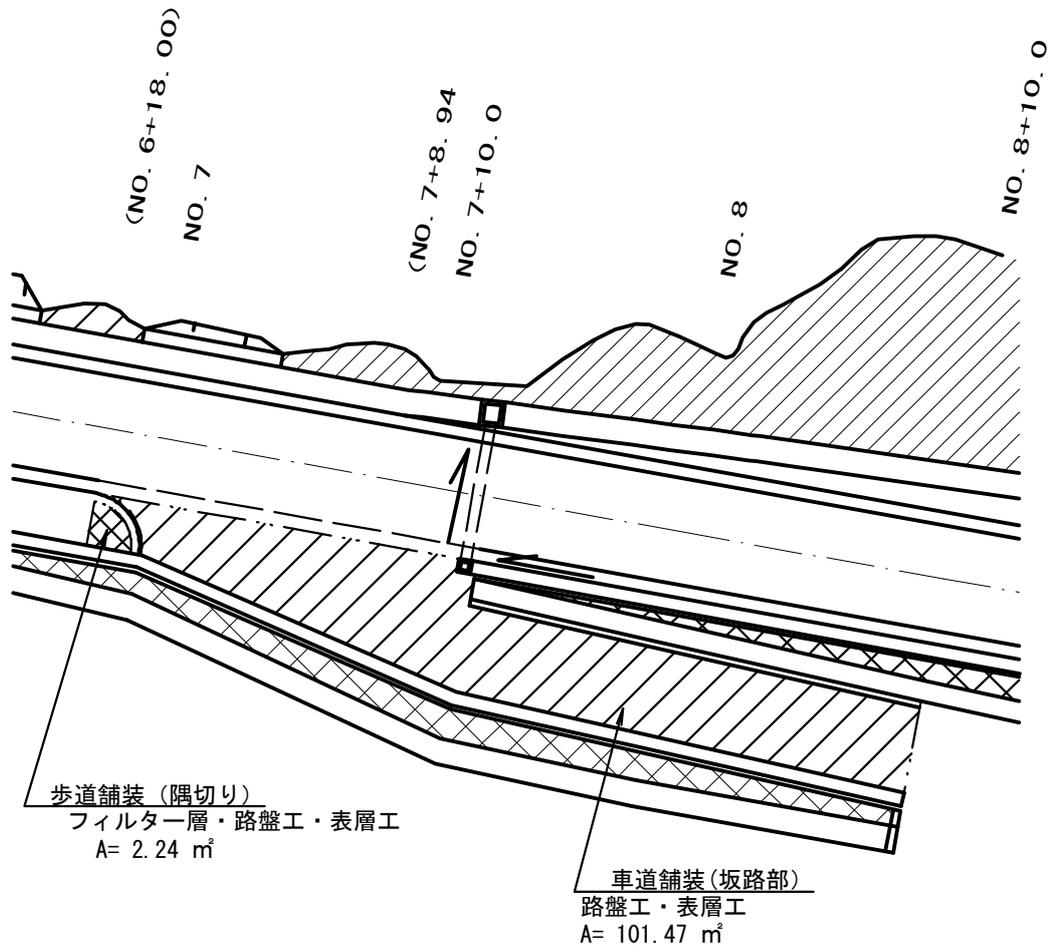


舗装工数量計算書

名称	算式	数量
----	----	----

舗装面積平面図

NO.6+18.00~NO.7+8.94付近



舗装工 計 算 書											
(車道)	点 間	路盤工 t=16cm					表層工 t=5cm				
測 点	距 離	単距離	幅員	平 均	面 積	摘 要	単距離	幅員	平 均	面 積	摘 要
NO. 0+11.25			6.00			NO. 1の断面		6.00			
NO. 1	8.750		6.00	6.00	52.5			6.00	6.00	52.5	
NO. 1+10.00	10.000		6.00	6.00	60.0			6.00	6.00	60.0	
NO. 1+15.50	5.500		6.00	6.00	33.0	NO. 1+10.00 の断面		6.00	6.00	33.0	
NO. 2	4.500		5.10	5.55	25.0			5.10	5.55	25.0	
NO. 2+3.00	3.000		4.50	4.80	14.4	NO. 2+7.50の 断面		4.50	4.80	14.4	
NO. 2+7.50	4.500		4.50	4.50	20.3			4.50	4.50	20.3	
NO. 3	12.500		4.50	4.50	56.3			4.50	4.50	56.3	
BC1	15.718		4.50	4.50	70.7			4.50	4.50	70.7	
NO. 4	4.282		4.50	4.50	19.3			4.50	4.50	19.3	
SP1	10.848		4.50	4.50	48.8			4.50	4.50	48.8	
NO. 5	9.152		4.50	4.50	41.2			4.50	4.50	41.2	
EC1	5.977		4.50	4.50	26.9			4.50	4.50	26.9	
NO. 6	14.023		4.50	4.50	63.1			4.50	4.50	63.1	
NO. 7	20.000		4.50	4.50	90.0			4.50	4.50	90.0	
小 計	128.750				621.5					621.5	

(車道) 舗 装 工 計 算 書											
測 点	点 間 距 離	路盤工 t=16cm					表層工 t=5cm				
		単距離	幅員	平 均	面 積	摘 要	単距離	幅員	平 均	面 積	摘 要
NO. 7			4.50					4.50			
NO. 7+8.94	8.940		4.50	4.50	40.2	NO.7の断面		4.50	4.50	40.2	
NO. 7+10.00	1.060		5.08	4.79	5.1			5.08	4.79	5.1	
NO. 8	10.000		5.58	5.33	53.3			5.58	5.33	53.3	
NO. 8+10.00	10.000		6.03	5.81	58.1			6.03	5.81	58.1	
NO. 9	10.000		6.40	6.22	62.2			6.40	6.22	62.2	
BC2	11.384		6.93	6.67	75.9			6.93	6.67	75.9	
小 計	51.384				294.8					294.8	
合 計	180.134				916.3					916.3	

舗装工 計算書											
(歩道)	点間 距離	フィルター層 t=5cm					路盤工 t=10cm				
測点		単距離	幅員	平均	面積	摘要	単距離	幅員	平均	面積	摘要
NO. 0+11.25			1.69			NO.1の断面		1.69			
NO. 1	8.750		1.69	1.69	14.8			1.69	1.69	14.8	
NO. 1+10.00	10.000		1.69	1.69	16.9			1.69	1.69	16.9	
NO. 2	10.000		1.69	1.69	16.9			1.69	1.69	16.9	
NO. 2+7.50	7.500		2.01	1.85	13.9			2.01	1.85	13.9	
NO. 3	12.500		1.85	1.93	24.1			1.85	1.93	24.1	
BC1	15.718		1.98	1.92	30.2			1.98	1.92	30.2	
NO. 4	4.282		2.01	2.00	8.6			2.01	2.00	8.6	
SP1	10.848		1.96	1.99	21.6			1.96	1.99	21.6	
NO. 5	9.152		1.69	1.83	16.7			1.69	1.83	16.7	
EC1	5.977		1.69	1.69	10.1			1.69	1.69	10.1	
NO. 6	14.023		1.69	1.69	23.7			1.69	1.69	23.7	
NO. 6+18.00	18.000		1.69	1.69	30.4	NO.6の断面		1.69	1.69	30.4	
NO. 6+18.00											
NO. 7	2.000										
小計	128.750				227.9					227.9	

舗装工 計算書											
(歩道)	点間 距離	フィルター層 t=5cm					路盤工 t=10cm				
測点		単距離	幅員	平均	面積	摘要	単距離	幅員	平均	面積	摘要
NO. 7											
NO. 7+10.00	10.000										
NO. 8	10.000										
NO. 8+10.00	10.000										
NO. 9	10.000										
BC2	11.384										
小計	51.384										
合計	180.134				227.9					227.9	

舗装工 計 算 書											
(歩道)	点 間 距 離	表層工 t=3cm									
測 点		単距離	幅員	平 均	面 積	摘 要	単距離	幅員	平 均	面 積	摘 要
NO. 0+11.25			1.69			NO.1の断面					
NO. 1	8.750		1.69	1.69	14.8						
NO. 1+10.00	10.000		1.69	1.69	16.9						
NO. 2	10.000		1.69	1.69	16.9						
NO. 2+7.50	7.500		2.01	1.85	13.9						
NO. 3	12.500		1.85	1.93	24.1						
BC1	15.718		1.98	1.92	30.2						
NO. 4	4.282		2.01	2.00	8.6						
SP1	10.848		1.96	1.99	21.6						
NO. 5	9.152		1.69	1.83	16.7						
EC1	5.977		1.69	1.69	10.1						
NO. 6	14.023		1.69	1.69	23.7						
NO. 6+18.00	18.000		1.69	1.69	30.4	NO.6の断面					
NO. 6+18.00											
NO. 7	2.000										
小 計	128.750				227.9						

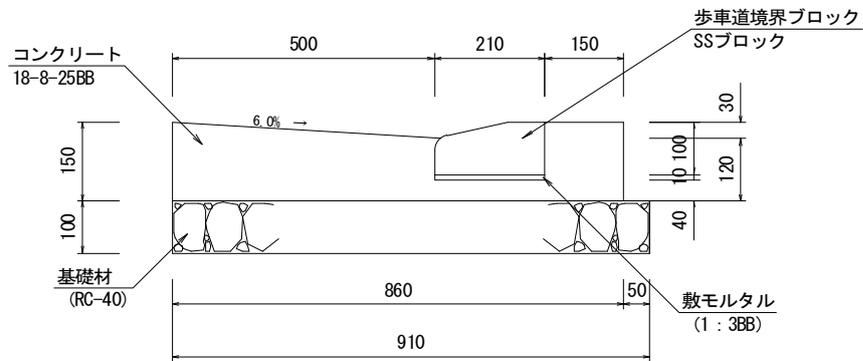
(歩道) 舗 装 工 計 算 書											
測 点	点 間 距 離	表層工 t=3cm									
		単距離	幅員	平 均	面 積	摘 要	単距離	幅員	平 均	面 積	摘 要
NO. 7											
NO. 7+10.00	10.000										
NO. 8	10.000										
NO. 8+10.00	10.000										
NO. 9	10.000										
BC2	11.384										
小 計	51.384										
合 計	180.134				227.900						

縁石工数量計算書

縁石工 単位数量計算書

街 渠 工

10 m 当り



名 称	計 算 式 及 び 摘 要	数 量
歩車道境界ブロック	(SSブロック)	
	L=0.6m/本	
	N = 10.0/0.6 = 16.50	16.5 個
敷モルタル	(1:3BB) t=20mm	
	0.205 × 0.02 × 10 = 0.04	0.04 m ³
コンクリート	(18-8-25BB)	
	{(0.15 + 0.12) ÷ 2 × 0.50 + 0.04 × 0.21 + 0.15 × 0.15} × 10 = 1.0	1.0 m ³
型枠	0.15 × 2 × 10.0 = 3.00	3.0 m ²
基礎材	(RC-40) t=100mm	
	0.91 × 10 = 9.1	9.1 m ²
床均し	0.91 × 10 = 9.1	9 m ²

防護柵工数量計算書

防護柵工作業土工数量計算書

名 称	算 式	数 量
作業土工		(1式当り)
床 掘 (土砂)	$9.0 \times 49.40 / 10.00 = 44.5$	45 m ³
埋 戻 (流用土 転圧有)	$4.0 \times 49.40 / 10.00 = 19.8$	20 m ³
残土処理	$44.5 - 19.8 / 0.9 = 22.5$	23 m ³

区画線工数量計算書

構造物撤去工数量計算書

構 造 物 撤 去 工 集 計 表

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
防護柵撤去工		式	1	
ガードレール撤去	H=0.70m 土柱式	m	224.0	
転落防止柵撤去	H=1.10m 土柱式	m	15.4	
構造物取壊し工		式	1	
コンクリート構造物取壊し	二次製品	m ³	78.2	
	無筋,Co	m ³	38.6	
舗装版取壊し	アスファルト舗装 t=10cm以下	m ²	701	
舗装版切断	アスファルト舗装 t=20cm以下	m	27	
構造物移設工		式	1	
照明移設		基	2	
運搬処理工		式	1	
殻運搬処理	As殻	m ³	28.0	
	二次製品	m ³	78.2	
	無筋,Co	m ³	38.6	
支障木伐採				
支障木伐採	幹回り20cm未満	本	29	
	幹回り20cm～30cm未満	本	5	
	幹回り30cm～60cm未満	本	2	
支障木抜根	幹回り20cm未満	本	29	
	幹回り20cm～30cm未満	本	5	
	幹回り30cm～60cm未満	本	2	
伐採木処分		kg	4500	

防 護 柵 撤 去 工 数 量 計 算 書

名 称	算 式	数 量
ガードレール撤去 (H=0.7m)	(土柱式) 6.0+116.0+102.0 = 224.00	224.0 m
転落防止柵撤去 (H=1.1m)	(土柱式) 15.4 = 15.40	15.4 m

構造物取壊し工数量計算書

名 称	算 式	数 量
コンクリート取壊し (二次製品)	U型側溝取壊し1 (PU1-240) W=92kg/m $1.6 \times 92 / 2350$	= 0.06
	U型側溝取壊し2 (PU1-240) W=92kg/m $3.6 \times 92 / 2350$ $\{3.6 \times ((0.10+0.11) \times 1/2 \times 0.29)\} \times 2$	= 0.14 = 0.22
	U型側溝取壊し3 (PU1-300B) W=132kg/m $49.3 \times 132 / 2350$ $49.3 \times ((0.10+0.11) \times 1/2 \times 0.36)$	= 2.77 = 1.86
	U型側溝取壊し5 (PU3-300A) W=210kg/m $(24.5+50.0) \times 210 / 2350$	= 6.66
	横断側溝取壊し (G300B) W=466kg/m $4.0 \times 466 / 2350$	= 0.79
	集水柵取壊し1 (PU柵 300×300A) W=164kg/m $1.0 \times 164 / 2350$	= 0.07
	ヒューム管取壊し (RC1種 φ 200) W=52kg/m $3.7 \times 52 / 2350$ $\{0.14 \times 0.40 - (\pi \times 0.127 \times 0.127 \times 90 / 360 - 1/2 \times 0.127 \times 0.127)\} \times 3.7$	= 0.08 = 0.19
	コンクリート蓋取壊し1 (PC1-B300) W=32kg/枚 $12 \times 32 / 2350$	= 0.16
	コンクリート蓋取壊し2 (PC2-B300) W=54kg/枚 $35 \times 54 / 2350$	= 0.80
	コンクリート蓋取壊し3 (PC4-B300) W=45kg/枚 $(15+46+96+6) \times 45 / 2350$	= 3.12
	境界ブロック取壊し W=110kg/m $15.4 \times 110 / 2350$	= 0.72

構 造 物 取 壊 し 工 数 量 計 算 書

名 称	算 式	数 量	
コンクリート取壊し (二次製品)	プレハブ水路取壊し1 A型アーム(900×1000) W=105kg/本 $57.5/1.5+1.0 = 40 \text{ 本}$ $40 \times 105/2350 = 1.79$		
	パネル(300×50×1500) W=52kg/枚 $57.5/1.5 \times 3 \times 2 = 230.0 \text{ 枚}$ $230.0 \times 52/2350 = 5.09$		
	プレハブ水路取壊し1(底張りコンクリート) $(57.5 - 0.12 \times 40) \times 0.17 = 8.96$		
	プレハブ水路取壊し2 A型アーム(900×1200) W=114kg/本 $(40.0+87.7)/1.5+1.0 = 87 \text{ 本}$ $87 \times 114/2350 = 4.22$		
	パネル(300×50×1500) W=52kg/枚 $(40.0+87.7)/1.5 \times 3 \times 2 = 510.8 \text{ 枚}$ $510.8 \times 52/2350 = 11.30$		
	プレハブ水路取壊し2(底張りコンクリート) $\{(40.0+87.7) - 0.12 \times 87\} \times 0.20 = 23.45$		
	プレハブ水路取壊し3 A型アーム(900×1200) W=114kg/本 $18.0/1.0+1.0 = 19 \text{ 本}$ $19 \times 114/2350 = 0.92$		
	パネル(300×50×1000) W=36kg/枚 $18.0/1.0 \times 3 \times 2 = 108.0 \text{ 枚}$ $108.0 \times 36/2350 = 1.65$		
	プレハブ水路取壊し3(底張りコンクリート) $(18.0 - 0.12 \times 19) \times 0.20 = 3.14$		
	$\Sigma V =$	78.16	78.2 m ³

構 造 物 取 壊 し 工 数 量 計 算 書

名 称	算 式	数 量
コンクリート取壊し (無筋,Co)	現場打ち水路取壊し1 $(0.60 \times 0.60 - 0.30 \times 0.35 - 0.42 \times 0.10)$ $\times 3.6$	= 0.77
	現場打ち水路取壊し2 $(0.60 \times 0.60 - 0.30 \times 0.40 - 0.42 \times 0.05)$ $\times 46.6$	= 10.21
	現場打ち水路取壊し3 $\{0.45 \times 0.20 - (0.30 \times 0.10 \times 1/2 + 0.10 \times 0.04 \times 1/2)\}$ $\times 36.1$	= 2.64
	集水柵取壊し2 $0.80 \times 0.80 \times 0.80 - 0.50 \times 0.50 \times 0.65$ $- 0.30 \times 0.30 \times 0.15 \times 2 - 0.30 \times 0.435 \times 0.15$	= 0.30
	集水柵取壊し3 $0.75 \times 0.90 \times 0.75 - 0.45 \times 0.60 \times 0.60$ $- 0.30 \times 0.30 \times 0.15 - 0.30 \times 0.45 \times 0.15$ $- 0.24 \times 0.24 \times 0.15 - 0.30 \times 0.50 \times 0.15$	= 0.28
	集水柵取壊し4 $1.60 \times 1.50 \times 1.05 - 1.30 \times 1.20 \times 0.90$ $- 1.20 \times 0.90 \times 0.15 - 1.00 \times 0.90 \times 0.15$	= 0.82
	擁壁取壊し1 $(0.20 + 0.54) \times 1/2 \times 0.85 \times 36.1$	= 11.35
	擁壁取壊し2 $\{(0.25 + 0.35) \times 1/2 \times 0.55 + 0.30 \times 0.35\} \times 45.3$	= 12.23
	$\Sigma V = 38.60$	38.6 m ³

構 造 物 取 壊 し 工 数 量 計 算 書

名 称	算 式	数 量
舗装版取壊し (As t=10cm以下)	舗装版取壊し1 (t= 4cm) $242.0+161.8+42.7+254.0$	$= 700.50$ 701 m ²
舗装版切断 (As t=20cm以下)	(t=5cm) $20.5+3.5+3.2$	$= 27.20$ 27 m

構造物移設工数量計算書

名 称	算 式	数 量
照明柱移設	N = 2.0	2 基

運 搬 処 理 工 数 量 計 算 書

名 称	算 式	数 量
殼運搬処理 (As,殼)	$700.50 \times 0.04 = 28.02$	28.0 m ³
殼運搬処理 (二次製品)	$78.20 = 78.20$	78.2 m ³
殼運搬処理 (無筋,Co)	$38.6 = 38.60$	38.6 m ³

仮設工数量計算書

仮設工数量計算書

名称	算式	数量
暗渠排水管布設工 φ 250	$1.800 + 8.817 + 1.080 + 9.815 + 1.080 + 51.880 + 0.870 + 27.788 + 0.87 + 95.594 + 1.9 = 201.49$	201.4 m
暗渠排水管撤去工 φ 250	$1.800 + 8.817 + 1.080 + 9.815 + 1.080 + 51.880 + 0.870 + 27.788 + 0.87 + 95.594 + 1.900 = 201.49$	201.4 m