

1. 数量計算書

1-1 数量総括表

数 量 総 括 表

工事区分：道路改良・舗装

1

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
道路土工				式	1	
	掘削工			式	1	
		機械掘削	土砂	m3	380	
	路体盛土工			式	1	
		路体盛土	W \geq 2.5m 流用土	m3	40	
	路床盛土工			式	1	
		路床盛土	W \geq 2.5m 流用土	m3	60	
	法面整形工			式	1	
		法面整形(切土部)	土砂	m2	100	
		法面整形(盛土部)	土砂	m2	20	
	残土処理工			式	1	
		残土等運搬	土砂	m3	310	
法面工				式	1	
	植生工			式	1	
		種子散布		m2	120	
擁壁工				式	1	
	作業土工			式	1	
		床掘り	土砂	m3	60	
		埋戻し	流用土	m3	30	
	プレキャスト 擁壁工			式	1	
		プレキャスト 擁壁(1)	Gr建込み型 H2000-L2000	m	4	
		プレキャスト 擁壁(2)	Gr建込み型 H2200-L2000	m	4	
		プレキャスト 擁壁(3)	Gr建込み型 H2500-L2000	m	4	
		プレキャスト 擁壁(4)	Gr建込み型 H2700-L2000	m	4	

数 量 総 括 表

工事区分：道路改良・舗装

2

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
		プレキャスト 擁壁(5)	Gr建込み型 H2900-L2000	m	6	
排水 構造物工				式	1	
	作業土工			式	1	
		床掘り	土砂	m ³	60	
		埋戻し	流用土	m ³	40	
	側溝工			式	1	
		プレキャスト U型側溝(1)	落ち蓋式 JIS 3種250	m	141	(リサイクル認定製品)
		プレキャスト U型側溝(2)	落ち蓋式JIS型3種250B	m	2	(リサイクル認定製品)
		プレキャスト U型側溝(3)	落ち蓋式JIS型3種250C	m	5	(リサイクル認定製品)
		プレキャスト U型側溝(4)	BF-300	m	7	(リサイクル認定製品)
		側溝蓋(1)	コンクリート蓋 JIS 3種250用	枚	254	(リサイクル認定製品)
		側溝蓋(2)	グレーチング蓋 T-25 JIS250用かさ上げ式細目	枚	28	L=0.5m/枚
	管渠工			式	1	
		台付管	標準 VP-250	m	8	
	集水柵工			式	1	
		現場打 集水柵(1)	500×900×550	箇所	1	
		プレキャスト 集水柵(1)	PU型 300×300B	箇所	1	
		プレキャスト 集水柵(2)	PU型 300×300A	箇所	1	
		プレキャスト 集水柵(3)	PU型 500×500E	箇所	1	
構造物 撤去工	構造物撤去工			式	1	
		舗装版切断	t=4cm	m	86	
		舗装版破碎	As版 t=4cm	m ²	310	
		殻運搬	As殻	m ³	12	
		殻処分	As殻	m ³	12	

数 量 総 括 表

工事区分：道路改良・舗装

3

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
		コンクリート構造物 取壊し工(1)	無筋構造物	m3	1	
		コンクリート構造物 取壊し工(2)	鉄筋構造物	m3	1	
		コンクリート取壊し 運搬処理(1)	無筋コンクリート	m3	1	
		コンクリート取壊し 運搬処理(2)	鉄筋コンクリート	m3	1	
		汚泥処分工		m3	0.1	
		ガードレール撤去工	Gr-C-2B	m	3	
舗装工				式	1	
	舗装準備工			式	1	
		不陸整正	補足材なし	m2	389	
	アスファルト 舗装工			式	1	
		下層路盤 (車道部)	RC-40 t=15cm	m2	414	
		表層(車道部)	再生密粒度As(13) t=4cm W \geq 3.0m	m2	385	
		表層(車道部)	再生密粒度As(13) t=4cm W<3.0m	m2	48	
防護柵工				式	1	
	路側防護柵工			式	1	
		ガードレール	Gr-C-4E 土中式	m	37	直線部
		ガードレール	Gr-C-4E 土中式	m	12	曲線部
		ガードレール	Gr-C-2B コンクリート建込み式	m	21	
区画線工				式	1	
	区画線工			式	1	
		溶融式区画線	白色・実線 W=15cm	m	280	

1-2 道路土工数量計算書

道路土工 数量計算書

種別・細別・規格	計 算 式	単 位	数 量
掘削工 機械掘削 土砂	別紙数量計算参照 $V = 379.1$	m3	379.1
路体盛土工 路体盛土 $W < 2.5m$ 流用土	別紙数量計算参照 $V = 40.1$	m3	40.1
路床盛土工 路床盛土 $W < 2.5m$ 流用土	別紙数量計算参照 $V = 62.5$	m3	62.5
法面整形工 法面整形(切土部) 土砂	別紙数量計算参照 $A = 101.5$	m2	101.5
法面整形(盛土部) 土砂	別紙数量計算参照 $A = 18.8$	m2	18.8
残土処理工 残土等運搬 土砂	機械掘削土 $V = 379.1$ 擁壁工 床掘り土 $V = 63.3$ 側溝工 床掘り土 $V = 61.7$ <hr/> $\Sigma V = 504.1$ m3 路体盛土 $V = 40.1$ 路床盛土 $V = 62.5$ 擁壁工 埋戻し土 $V = 32.8$ 側溝工 埋戻し土 $V = 37.8$ <hr/> $\Sigma V = 173.2$ m3 / $0.9 = 192.4$ m3		
	運搬土量 $V = 504.1 - 192.4 = 311.7$	m3	311.7

計 算 書 (計算書第 号)				掘 削 工							
掘削工				機械掘削							
測点	距離	面積 (m2)	平均面積 (m2)	立積 (m3)	摘要	測点	距離	面積 (m2)	平均面積 (m2)	立積 (m3)	摘要
N0.0		7.0				標準断面①		0.0			
	4.000		6.20	24.8			25.500				
N0.0+4.00		5.4						0.0			
	4.000		5.15	20.6							
N0.0+8.00		4.9				標準断面②		0.0			
	12.000		3.20	38.4			25.200				
N0.1		1.5						0.0			
	1.960		1.40	2.7							
BC.1(+1.960)		1.3									
	0.000		—	—							
同所		1.1									
	4.566		1.20	5.5							
SP.1(+6.526)		1.3									
	4.565		2.15	9.8							
EC.1(+11.091)		3.0									
	8.909		5.70	50.8							
N0.2		8.4									
	4.000		10.10	40.4							
N0.2+4.00		11.8									
	5.353		9.95	53.3							
BC.2(+9.353)		8.1									
	5.591		6.30	35.2							
SP.2(+14.944)		4.5									
	5.591		2.75	15.4							
EC.2 (N0.3+0.535)		1.0									
	9.465		5.85	55.4							
N0.3+10.00		10.7									
	5.000		5.35	26.8		合計	125.700			379.1	
N0.3+15.00		0.0									

計 算 書				算 書 第 () 号							
路体盛土工		路体盛土工 W \geq 2.5m		路体盛土工 W \geq 2.5m		路体盛土工 W \geq 2.5m					
測点	距離	面積 (m ²)	平均面積 (m ²)	立積 (m ³)	摘要	測点	距離	面積 (m ²)	平均面積 (m ²)	立積 (m ³)	摘要
N0.0		3.1				標準断面①		0.0			
	4.000		2.90	11.6			25.500		—	—	
N0.0+4.00		2.7						0.0		—	
	4.000		2.70	10.8					—	—	
N0.0+8.00		2.7				標準断面②		0.0		—	
	12.000		1.35	16.2			25.200		—	—	
N0.1		0.0						0.0		—	
	1.960		—	—							
BC.1(+1.960)		0.0									
	0.000		—	—							
同所		0.0									
	4.566		—	—							
SP.1(+6.526)		0.0									
	4.565		—	—							
EC.1(+11.091)		0.0									
	8.909		—	—							
N0.2		0.0									
	4.000		—	—							
N0.2+4.00		0.0									
	5.353		—	—							
BC.2(+9.353)		0.0									
	5.591		—	—							
SP.2(+14.944)		0.0									
	5.591		0.10	0.6							
EC.2 (N0.3+0.535)		0.2									
	9.465		0.10	0.9							
N0.3+10.00		0.0									
	5.000		—	—		合計	125.700			40.1	
N0.3+15.00		0.0									

計 算 書 (計算書第 号)				路床盛土工 W \geq 2.5m				路床盛土工 W \geq 2.5m			
測点	距離	面積 (m ²)	平均面積 (m ²)	立積 (m ³)	摘要	測点	距離	面積 (m ²)	平均面積 (m ²)	立積 (m ³)	摘要
N0.0		2.7				標準断面①		0.0			
	4.000		3.00	12.0			25.500				
N0.0+4.00		3.3						0.0			
	4.000		3.15	12.6							
N0.0+8.00		3.0				標準断面②		0.0			
	12.000		2.55	30.6			25.200				
N0.1		2.1						0.0			
	1.960		1.85	3.6							
BC.1(+1.960)		1.6									
	0.000										
同所		1.6									
	4.566		0.80	3.7							
SP.1(+6.526)		0.0									
	4.565										
EC.1(+11.091)		0.0									
	8.909										
N0.2		0.0									
	4.000										
N0.2+4.00		0.0									
	5.353										
BC.2(+9.353)		0.0									
	5.591										
SP.2(+14.944)		0.0									
	5.591										
EC.2 (N0.3+0.535)		0.0									
	9.465										
N0.3+10.00		0.0									
	5.000					合計	125.700			62.5	
N0.3+15.00		0.0									

計 算 書 (計算書第 号)											
法面整形工		法面整形(切土部) R		法面整形工		法面整形(切土部) R					
測点	距離	長さ (m)	平均長さ (m)	面積 (m2)	摘要	測点	距離	長さ (m)	平均長さ (m)	面積 (m2)	摘要
NO. 0		0.0				標準断面①		0.0			
NO. 0+ 4.00	4.000	0.0	—	—			25.500	0.0	—	—	
NO. 0+ 8.00	4.000	0.0	—	—				0.0	—	—	
NO. 1	12.000	0.0	—	—		標準断面②	25.200	0.0	—	—	
BC. 1(+ 1.960)	1.960	0.0	—	—				0.0			
同所	0.000	0.0	—	—							
SP. 1(+ 6.526)	4.566	0.0	—	—							
EC. 1(+11.091)	4.565	0.0	0.20	0.9							
NO. 2	8.909	0.4	2.10	18.7							
NO. 2+ 4.00	4.000	3.8	3.75	15.0							
BC. 2(+ 9.353)	5.353	3.7	2.65	14.2							
SP. 2(+14.944)	5.591	1.6	0.90	5.0							
EC. 2 (NO. 3+0.535)	5.591	0.2	0.10	0.6							
NO. 3+10.00	9.465	0.0	3.25	30.8							
NO. 3+15.00	5.000	6.5	3.25	16.3		合計	125.700			101.5	
		0.0									

計 算 書 (計算書第 号)											
計					算						
法面整形工					法面整形工(盛土部) R						
測点	距離	長さ (m)	平均長さ (m)	面積 (m2)	摘要	測点	距離	長さ (m)	平均長さ (m)	面積 (m2)	摘要
NO. 0		0.0	—	—		標準断面①		0.0	—	—	
NO. 0+ 4.00	4.000	0.0	—	—			25.500	0.0	—	—	
NO. 0+ 8.00	4.000	1.5	0.75	3.0				0.0	—	—	
NO. 1	12.000	0.0	0.75	9.0		標準断面②	25.200	0.0	—	—	
BC. 1(+ 1.960)	1.960	0.0	—	—				0.0	—	—	
同所	0.000	0.0	—	—							
SP. 1(+ 6.526)	4.566	2.0	1.25	5.7							
EC. 1(+11.091)	4.565	0.5	0.25	1.1							
NO. 2	8.909	0.0	—	—							
NO. 2+ 4.00	4.000	0.0	—	—							
BC. 2(+ 9.353)	5.353	0.0	—	—							
SP. 2(+14.944)	5.591	0.0	—	—							
EC. 2 (NO. 3+0.535)	5.591	0.0	—	—							
NO. 3+10.00	9.465	0.0	—	—							
NO. 3+15.00	5.000	0.0	—	—		合計	125.700			18.8	

1-3 法面工数量計算書

計 算 書 (計算書第 号)				算 書 (計算書第 号)							
植生工				種子吹付(切土部) R							
測点	距離	長さ (m)	平均長さ (m)	面積 (m ²)	摘要	測点	距離	長さ (m)	平均長さ (m)	面積 (m ²)	摘要
N0.0		0.0	—	—		標準断面①		0.0	—	—	
N0.0+4.00	4.000	0.0	—	—			25.500	0.0	—	—	
N0.0+8.00	4.000	0.0	—	—				0.0	—	—	
N0.1	12.000	0.0	—	—		標準断面②	25.200	0.0	—	—	
BC.1(+1.960)	1.960	0.0	—	—				0.0			
同所	0.000	0.0	—	—							
	4.566	0.0	—	—							
SP.1(+6.526)	4.565	0.0	0.20	0.9							
EC.1(+11.091)	8.909	0.4	2.10	18.7							
N0.2		3.8									
N0.2+4.00	4.000	3.7	3.75	15.0							
BC.2(+9.353)	5.353	1.6	2.65	14.2							
SP.2(+14.944)	5.591	0.2	0.90	5.0							
EC.2 (NO.3+0.535)	5.591	0.0	0.10	0.6							
N0.3+10.00	9.465	6.5	3.25	30.8							
N0.3+15.00	5.000	0.0	3.25	16.3		合計	125.700			101.5	

計 算 書 (計算書第 号)				算 書 (計算書第 号)							
植生工				種子吹付(盛土部) R							
測点	距離	長さ (m)	平均長さ (m)	面積 (m2)	摘要	測点	距離	長さ (m)	平均長さ (m)	面積 (m2)	摘要
N0.0		0.0	—	—		標準断面①		0.0	—	—	
N0.0+4.00	4.000	0.0	—	—			25.500	0.0	—	—	
N0.0+8.00	4.000	1.5	0.75	3.0		標準断面②		0.0	—	—	
N0.1	12.000	0.0	0.75	9.0			25.200	0.0	—	—	
BC.1(+1.960)	1.960	0.0	—	—				0.0			
同所	0.000	0.0	—	—							
S0.1(+6.526)	4.566	0.5	1.25	5.7							
EC.1(+11.091)	4.565	0.0	0.25	1.1							
N0.2	8.909	0.0	—	—							
N0.2+4.00	4.000	0.0	—	—							
BC.2(+9.353)	5.353	0.0	—	—							
SP.2(+14.944)	5.591	0.0	—	—							
EC.2 (N0.3+0.535)	5.591	0.0	—	—							
N0.3+10.00	9.465	0.0	—	—							
N0.3+15.00	5.000	0.0	—	—		合計	125.700			18.8	

1-4 擁壁工数量計算書

擁 壁 工 集 計 表

NO. 1

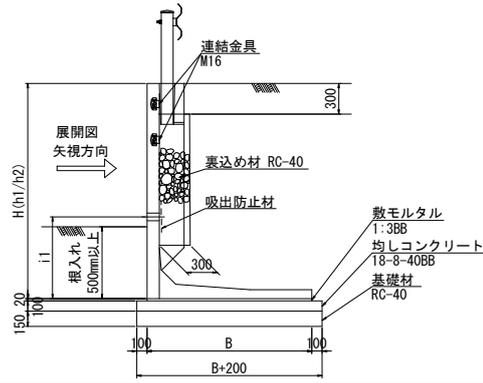
種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
作業土工					
	床掘り	土砂	m3	63.3	
	埋戻し	流用土	m3	32.8	
プレキャスト 擁壁工					
	プレキャスト L型擁壁	Gr建込型 H2000-L2000	本	2.0	
	プレキャスト L型擁壁	Gr建込型 H2200-L2000	本	2.0	
	プレキャスト L型擁壁	Gr建込型 H2500-L2000	本	2.0	
	プレキャスト L型擁壁	Gr建込型 H2700-L2000	本	2.0	
	プレキャスト L型擁壁	Gr建込型 H2900-L2000	本	3.0	
	敷モルタル	1 : 3BB	m3	0.8	
	均しコンクリート	18-8-40BB	m3	4.5	
	均し型枠		m2	4.4	
	基礎材	RC-40 t=15cm	m2	44.5	
	裏込材	RC-40	m3	8.5	
	連結金具	M16用	組	20	
	無収縮モルタル		m3	0.03	
	間詰モルタル	1 : 2	m3	0.11	

擁壁工 数量計算法

種別・細別・規格	計 算 式	単 位	数 量
作業土工			
床掘り 土砂	別紙数量計算法参照 $V = 63.3 \text{ m}^3$	m ³	63.3
埋戻し 流用土	別紙数量計算法参照 $V = 32.8 \text{ m}^3$	m ³	32.8
プレキヤスト擁壁工			
プレキヤストL型擁壁 Gr/建込型 H2000	展開図より $L = 4.00 \text{ m}$ $= 4.00 \text{ m}$	m	4.0
プレキヤストL型擁壁 Gr/建込型 H2200	展開図より $L = 4.00 \text{ m}$ $= 4.00 \text{ m}$	m	4.0
プレキヤストL型擁壁 Gr/建込型 H2500	展開図より $L = 4.00 \text{ m}$ $= 4.00 \text{ m}$	m	4.0
プレキヤストL型擁壁 Gr/建込型 H2700	展開図より $L = 4.00 \text{ m}$ $= 4.00 \text{ m}$	m	4.0
プレキヤストL型擁壁 Gr/建込型 H2900	展開図より $L = 6.00 \text{ m}$ $= 6.00 \text{ m}$	m	6.0

I型擁壁 数量計算

断面図 S=1:30



名称	種 別			単位	数 量
L型擁壁	H2.000	B1.550	L4.000	本	2
	H2.200	B1.650	L4.000	本	2
	H2.500	B1.800	L4.000	本	2
	H2.700	B1.950	L4.000	本	2
	H2.900	B2.050	L6.000	本	3
		合計	L22.000	m (基礎延長)	本
敷モルタル 1:3BB	$V_h = 0.020 \times B \times L$				
	V2.000=	0.020	× 1.550	× 4.000	= 0.124
	V2.200=	0.020	× 1.650	× 4.000	= 0.132
	V2.500=	0.020	× 1.800	× 4.000	= 0.144
	V2.700=	0.020	× 1.950	× 4.000	= 0.156
	V2.900=	0.020	× 2.050	× 6.000	= 0.246
		合計			= 0.802
均しコンクリート 18-8-40BB	$V_h = 0.100 \times (B+0.2) \times L$				
	V2.000=	0.100	× 1.750	× 4.000	= 0.700
	V2.200=	0.100	× 1.850	× 4.000	= 0.740
	V2.500=	0.100	× 2.000	× 4.000	= 0.800
	V2.700=	0.100	× 2.150	× 4.000	= 0.860
	V2.900=	0.100	× 2.250	× 6.000	= 1.350
	合計			= 4.450	m3 4.45

名称	算出式	単位	数量
均し型枠	$A_n = 0.100 \times 2 \times L$		
	A2.000= $0.100 \times 2 \times 4.000 = 0.800$		
	A2.200= $0.100 \times 2 \times 4.000 = 0.800$		
	A2.500= $0.100 \times 2 \times 4.000 = 0.800$		
	A2.700= $0.100 \times 2 \times 4.000 = 0.800$		
	A2.900= $0.100 \times 2 \times 6.000 = 1.200$		
	合計 = 4.400	m2	4.40
基礎材 RC-40 t=15cm	$V_n = (B+0.2) \times L$		
	V2.00= $1.750 \times 4.000 = 7.000$		
	V2.200= $1.850 \times 4.000 = 7.400$		
	V2.500= $2.000 \times 4.000 = 8.000$		
	V2.700= $2.150 \times 4.000 = 8.600$		
	V2.900= $2.250 \times 6.000 = 13.500$		
合計 = 44.500	m2	44.50	
裏込材 RC-40	$1/2 \times (0.00 + 1.66) \times 0.30 \times 4.00 = 0.996$		
	$1/2 \times (1.66 + 1.79) \times 0.30 \times 4.00 = 2.070$		
	$1/2 \times (1.79 + 0.96) \times 0.30 \times 12.00 = 4.950$		
	$1/2 \times (0.96 + 0.71) \times 0.30 \times 2.00 = 0.501$		
合計 = 8.517	m3	8.52	

名称	算出式	単位	数量
連結工	連結箇所数 (連結する製品間の数) × (1製品間の連結箇所数) = (本区間の連結箇所数) $10 \times 2 \text{箇所} = 20 \text{箇所}$		
	連結ボルト・ナット (M16用) (連結部1箇所当たりの組数) × (連結箇所数) $1 \text{組} \times 20 \text{箇所} = 20$	組	20
	モルタル (無収縮) (1箇所当たりの必要量) × (連結箇所数) $0.00124\text{m}^3 \times 20 \text{箇所} = 0.025$	m3	0.03
	間詰めモルタル (1:2) $V_h = B \times t(\text{底版厚}) \times \text{底版間隔} \times \text{箇所数}$ $V_{2.000} = 1.550 \times 0.100 \times 0.100 \times 2 = 0.031$		
	$V_{2.200} = 1.650 \times 0.100 \times 0.100 \times 1 = 0.017$		
	$V_{2.500} = 1.800 \times 0.100 \times 0.100 \times 1 = 0.018$		
	$V_{2.700} = 1.950 \times 0.100 \times 0.100 \times 1 = 0.020$		
	$V_{2.900} = 2.050 \times 0.100 \times 0.100 \times 1 = 0.021$		
	$\Sigma V = 0.107$	m3	0.11

1-5 排水構造物工数量計算書

排水構造物工 集 計 表

NO. 1

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
作業土工					
	床掘り	土砂	m ³	61.7	
	埋戻し	流用土	m ³	37.8	
側溝工					
	プレキャスト U型側溝(1)	JIS 3種250	m	141.1	(リサイクル認定製品)
	プレキャスト U型側溝(2)	JIS型3種250B	m	2.0	(リサイクル認定製品)
	プレキャスト U型側溝(3)	JIS型3種250C	m	5.0	(リサイクル認定製品)
	プレキャスト U型側溝(4)	BF-300ソケット付	m	7.3	(リサイクル認定製品)
	側溝蓋(1)	コンクリート蓋 JIS 3種250用	枚	254.0	(リサイクル認定製品)
	側溝蓋(2)	グレーチング蓋 T-25 JIS250用 かさ上げ式 細目	枚	28.0	L=0.5m/枚
管渠工					
	台付管(1)	標準 VP-250	m	7.8	
集水枿工					
	現場打集水枿(1)	500×900×550	箇所	1.0	
	プレキャスト集水枿(1)	PU型 300×300B	箇所	1.0	
	プレキャスト集水枿(2)	PU型 300×300A	箇所	1.0	
	プレキャスト集水枿(3)	PU型 500×500E	箇所	1.0	

排水構造物工		数量計算法		
種別・細別・規格	計	式	単位	数量
作業土工 床掘り	土砂	V= 61.7 m ³	m ³	61.7
埋戻し	流用土	V= 37.8 m ³	m ³	37.8
側溝工 プレキヤストU型側溝(1) JIS 3種250		L= 72.5 + 68.6 = 141.1 m	m	141.1
プレキヤストU型側溝(2) JIS型3種250B		L= 2.0 m	m	2.0
プレキヤストU型側溝(3) JIS型3種250C		L= 2.0 + 3.0 = 5.0 m	m	5.0
プレキヤストU型側溝(4) BF300ソケット付		L= 7.3 m	m	7.3
側溝蓋(1) コンクリート蓋 JIS 3種250用		N= 131 + 123 = 254 枚	枚	254
側溝蓋(2) グレーチング蓋 T-25 JIS250用 かさ上げ式 細目		N= 14 + 14 = 28 枚	枚	28
管渠工 台付管(1)	標準型 PV-250	L= 7.8 m	m	7.8
集水柵工 現場打集水柵(1) 500×900×550		N= 1.0 箇所	箇所	1.0
プレキヤスト集水柵(1) PU型300×300B		N= 1.0 箇所	箇所	1.0
プレキヤスト集水柵(2) PU型300×300A		N= 1.0 箇所	箇所	1.0
プレキヤスト集水柵(3) PU型500×500E		N= 1.0 箇所	箇所	1.0

計 算 書 (計算書第 号)				算 書 (計算書第 号)						
作業土工(排水工)				作業土工						
測点	距離	面積 (m2)	平均面積 (m2)	立積 (m3)	摘要	床掘り R				
						測点	距離	面積 (m2)	平均面積 (m2)	立積 (m3)
N0.0		0.2				標準断面①		0.6		
	4.000		0.30	1.2			25.500		0.60	15.3
N0.0+4.00		0.4						0.6		
	4.000		0.25	1.0					—	—
N0.0+8.00		0.1						0.6		
	12.000		0.05	0.6			25.200		0.60	15.1
N0.1		0.0						0.6		
	1.960		—	—					—	—
BC.1(+1.960)		0.0				土工(1)		0.5		
	0.000		—	—			2.000		0.50	1.0
同所		0.0						0.5		
	4.566		0.15	0.7					—	—
SP.1(+6.526)		0.3				土工(2)		0.7		
	4.565		0.35	1.6			2.800		0.70	2.0
EC.1(+11.091)		0.4						0.7		
	8.909		0.40	3.6					—	—
N0.2		0.4				土工(3)		0.5		
	4.000		0.40	1.6			3.000		0.50	1.5
N0.2+4.00		0.4						0.5		
	5.353		0.40	2.1					—	—
BC.2(+9.353)		0.4				土工(4)		0.5		
	5.591		0.40	2.2			8.300		0.50	4.2
SP.2(+14.944)		0.4						0.5		
	5.591		0.40	2.2						
EC.2 (NO.3+0.535)		0.4								
	9.465		0.40	3.8						
N0.3+10.00		0.4								
	5.000		0.40	2.0		合計	141.800			61.7
N0.3+15.00		0.4								

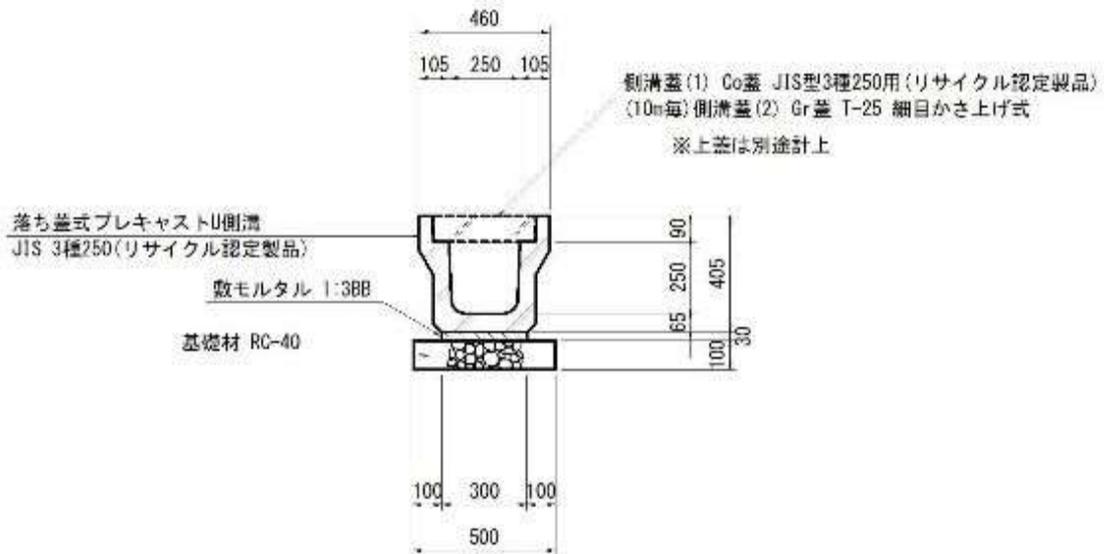
計 算 書 (計算書第 号)												
埋戻し R					埋戻し R							
作業土工(排水工)	測点	距離	面積 (m2)	平均面積 (m2)	立積 (m3)	摘要	測点	距離	面積 (m2)	平均面積 (m2)	立積 (m3)	摘要
	N0.0		0.5				標準断面①		0.3			
		4.000		0.40	1.6			25.500		0.30	7.7	
	N0.0+4.00		0.3						0.3			
		4.000		0.20	0.8					—	—	
	N0.0+8.00		0.1				標準断面②		0.3			
		12.000		0.05	0.6			25.200		0.30	7.6	
	N0.1		0.0						0.3			
		1.960		—	—					—	—	
	BC.1(+1.960)		0.0				土工(1)		0.3			
		0.000		—	—			2.000		0.30	0.6	
	同所		0.0						0.3			
		4.566		0.10	0.5					—	—	
	SP.1(+6.526)		0.2				土工(2)		0.4			
		4.565		0.25	1.1			2.800		0.40	1.1	
	EC.1(+11.091)		0.3						0.4			
		8.909		0.30	2.7					—	—	
	N0.2		0.3				土工(3)		0.4			
		4.000		0.30	1.2			3.000		0.40	1.2	
	N0.2+4.00		0.3						0.4			
		5.353		0.30	1.6					—	—	
	BC.2(+9.353)		0.3				土工(4)		0.3			
		5.591		0.30	1.7			8.300		0.30	2.5	
	SP.2(+14.944)		0.3									
		5.591		0.25	1.4							
	EC.2 (N0.3+0.535)		0.2									
		9.465		0.25	2.4							
	N0.3+10.00		0.3									
		5.000		0.30	1.5		合計	141.800			37.8	
	N0.3+15.00		0.3									

プレキャスト
U型側溝(1)

材 料 計 算 書

10.0m 当り

略 図



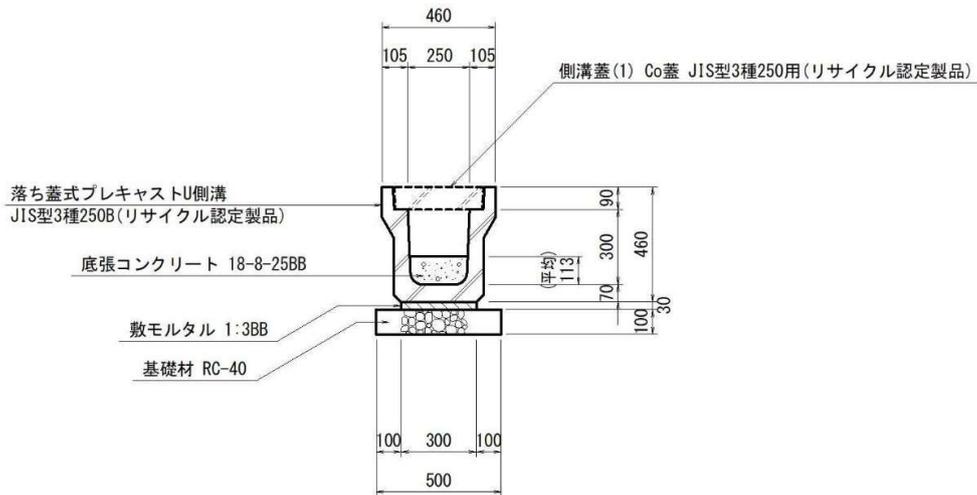
名 称	計 算 式	単 位	数 量
プレキャストU型側溝 (リサイクル認定製品)	JIS 3種 250 2.0m/本 333kg/本 N= 10.0 / 2.0 = 5.00	本	5.0
敷モルタル (1:3BB)	V= 0.30 × 0.03 × 10.0 = 0.09	m ³	0.09
基礎材 (RC-40 t=100)	A= 0.50 × 10.0 = 5.00	m ²	5.00
基面整正	A= 0.50 × 10.0 = 5.00	m ²	5.0

プレキャスト
U型側溝(2)

材 料 計 算 書

10.0m 当り

略 図



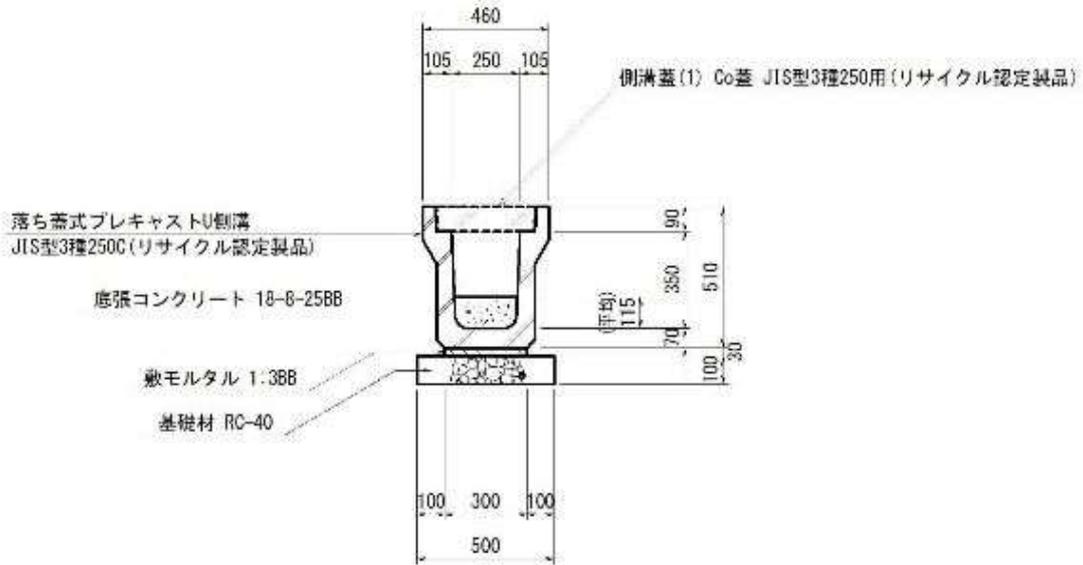
名 称	計 算 式	単 位	数 量
プレキャストU型側溝 (リサイクル認定製品)	JIS型3種 250B 2.0m/本 371kg/本 N= 10.0 / 2.0 = 5.00	本	5.0
敷モルタル (1:3BB)	V= 0.300 × 0.03 × 10.0 = 0.09	m3	0.09
底張コンクリート (18-8-25BB)	平均厚 (0.145 + 0.080) / 2 = 0.113 V= 0.113 × 0.25 × 10.0 = 0.28	m3	0.28
基礎材 (RC-40 t=100)	A= 0.500 × 10.0 = 5.00	m2	5.00
基面整正	A= 0.500 × 10.0 = 5.00	m2	5.0

プレキャスト
U型側溝(3)

材 料 計 算 書

10.0m 当り

略 図



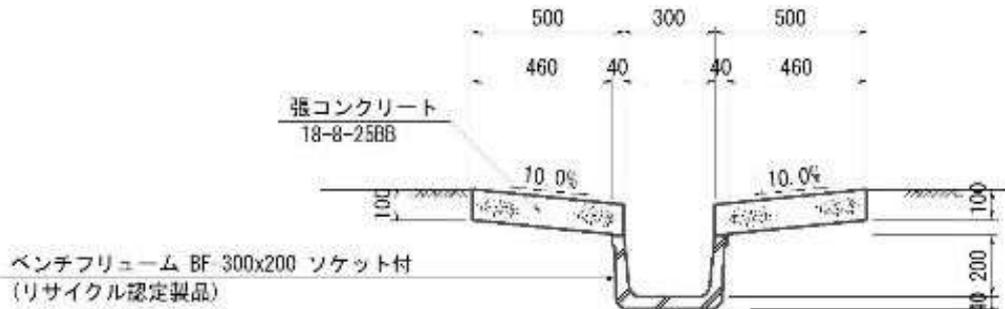
名 称	計 算 式	単 位	数 量
プレキャストU型側溝 (リサイクル認定製品)	JIS型3種 250C 2.0m/本 399kg/本 N= 10.0 / 2.0 = 5.00	本	5.0
敷モルタル (1:3BB)	V= 0.30 × 0.03 × 10.0 = 0.09	m3	0.09
底張コンクリート (18-8-25BB)	平均厚 (0.130 + 0.070) / 2 × 2.00 = 0.200 (0.200 + 0.050) / 2 × 3.00 = 0.375 計 5.00 0.575 0.575 / 5.00 = 0.115 V= 0.115 × 0.25 × 10.0 = 0.29	m3	0.29
基礎材 (RC-40 t=100)	A= 0.50 × 10.0 = 5.00	m2	5.00
基面整正	A= 0.50 × 10.0 = 5.00	m2	5.0

プレキャスト
U型側溝(4)

材 料 計 算 書

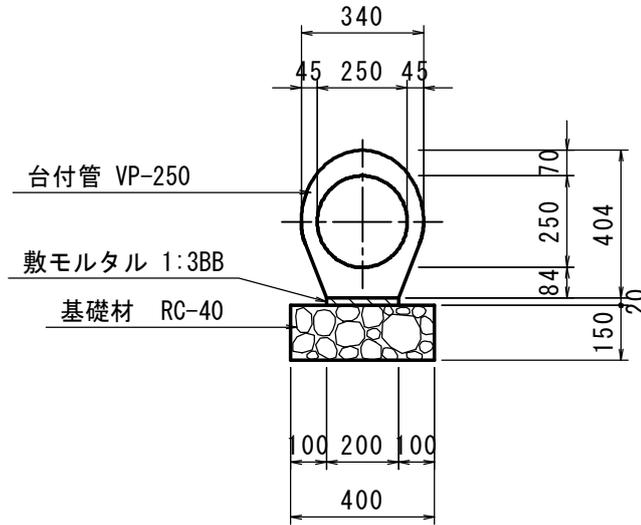
10.0m 当り

略 図



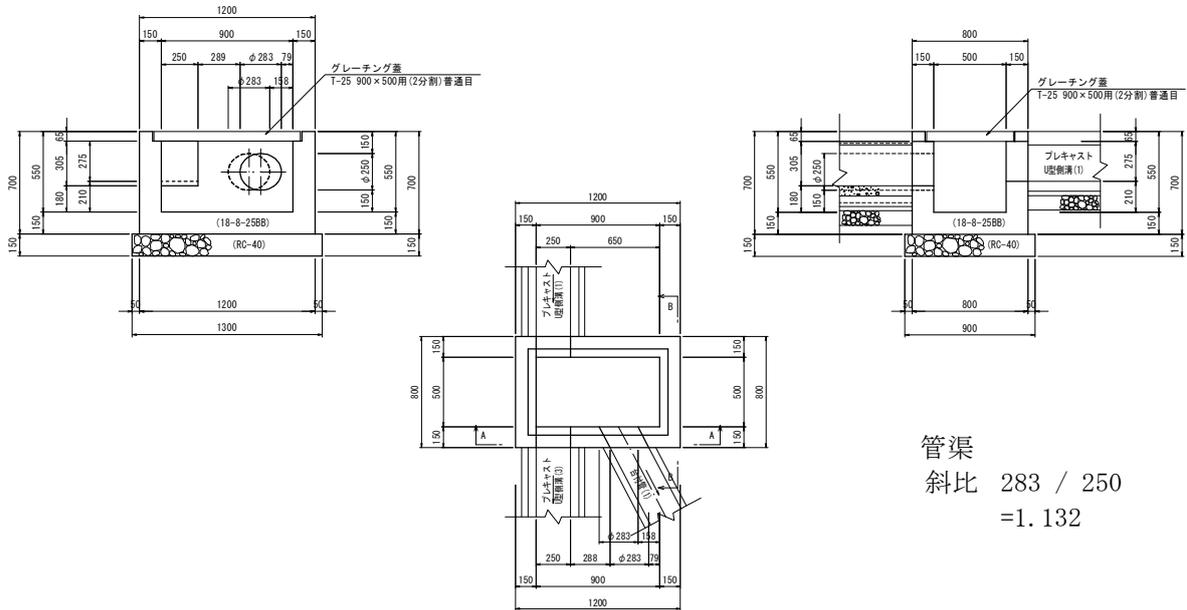
名 称	計 算 式	単 位	数 量
プレキャストU型側溝 (リサイクル認定製品)	ベンチフレームBF300-H200ソケット付き 2.0m/本 147kg/本 N= 10.0 / 2.0 = 5.00	本	5.0
敷モルタル (1:3BB)	V= 0.30 × 0.03 × 10.0 = 0.09	m ³	0.09
張コンクリート (18-8-25BB)	V= 0.50 × 0.10 × 10.0 × 2 = 1.00	m ³	1.00
同上型枠	A= 0.10 × 2 × 10.0 × 2 = 4.00	m ²	4.00
基面整正	A= 0.50 × 10.0 = 5.00	m ²	5.0

略 図



名 称	計 算 式	単 位	数 量
台付管 (標準 VP-250)	$L = 10.0 / 2.0$ 2.0m/本 288kg/本 $= 5.00$	本	5.0
敷モルタル (1:3BB)	$V = 0.20 \times 0.02 \times 10.0$ $= 0.04$	m ³	0.04
基礎材 (RC-40 t=150)	$A = 0.40 \times 10.0$ $= 4.00$	m ²	4.00
基面整正	$A = 0.40 \times 10.0$ $= 4.00$	m ²	4.0

略 図



管渠
斜比 283 / 250
=1.132

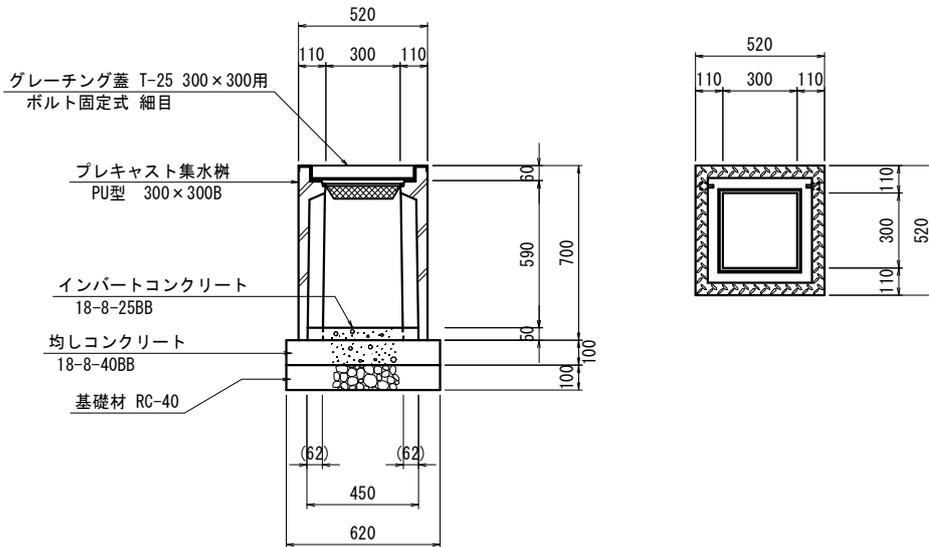
名 称	計 算 式	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V = 1.20 \times 0.80 \times 0.70 = 0.672$		
	$V = -0.90 \times 0.50 \times 0.55 = -0.248$		
	$V = -0.25 \times (0.275 + 0.305) \times 0.15 = -0.022$		
	$V = -0.25 \times 0.25 \times \pi/4 \times 1.132 \times 0.15 = -0.008$		
	計	0.394	
	$V = 0.394 \text{ m}^3/\text{箇所} \times 10.0 \text{ 箇所} = 3.94$	m3	3.94
型枠	$A = (1.20 + 0.80 + 0.90 + 0.50) \times 0.70 = 2.380$		
	$A = (0.25 + 0.25 + 0.275 + 0.305) \times 2 \times 0.15 = 0.324$		
	$A = 0.25 \times 2 \times \pi \times 1.132 \times 0.15 = 0.267$		
	$A = -0.25 \times (0.275 + 0.305) \times 2 = -0.290$		
	$A = -0.25 \times 0.25 \times \pi/4 \times 1.132 \times 2 = -0.111$		
	計	2.570	
	$A = 2.570 \text{ m}^2/\text{箇所} \times 10.0 \text{ 箇所} = 25.70$	m2	25.70
グレーチング蓋	T-25 900×500用(2分割) 落とし込み式普通目	組	10
基礎材 (RC-40 t=150)	$A = 1.30 \times 0.90 \times 10.0 = 11.70$	m2	11.70
基面整正	$A = 1.30 \times 0.90 \times 10.0 = 11.70$	m2	11.7

プレキャスト
集水枘(1)

材 料 計 算 書

10.0箇所 当り

略 図



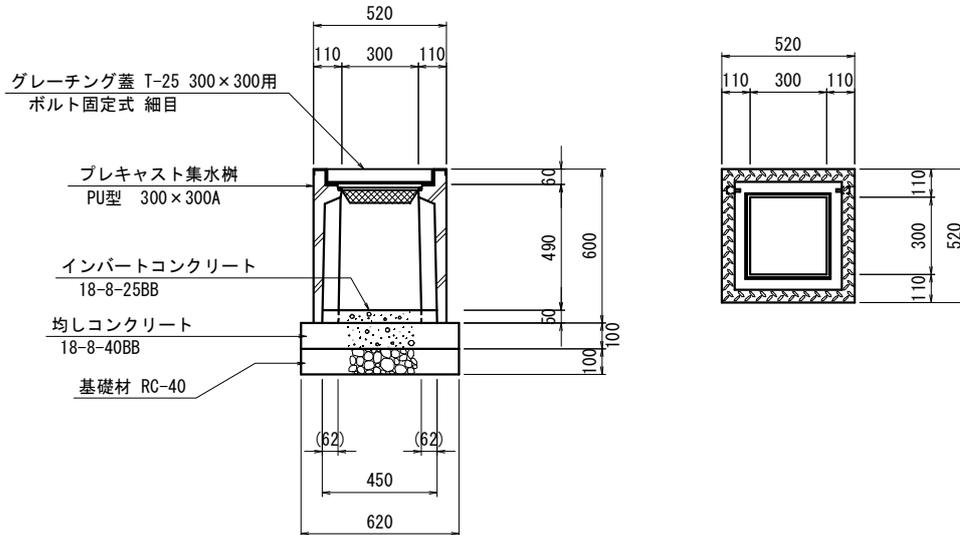
名 称	計 算 式	単 位	数 量
プレキャスト 集水枘	PU型 300×300B 187kg/個	個	10.0
グレーチング蓋	T-25 300×300用ボルト固定式 細目 15kg/枚	枚	10.00
インバートコンクリート (18-8-25BB)	$V = (0.450 \times 0.450 - 0.062 \times 0.062 \times 4) \times 0.050 \times 10.0 = 0.09$	m3	0.09
均しコンクリート (18-8-40BB)	$V = 0.620 \times 0.620 \times 0.10 \times 10.0 = 0.38$	m3	0.38
同上型枠	$A = (0.620 + 0.620) \times 0.10 \times 2 \times 10.0 = 2.48$	m2	2.48
基礎材 (RC-40 t=100)	$A = 0.62 \times 0.62 \times 10.0 = 3.84$	m2	3.84
基面整正	$A = 0.62 \times 0.62 \times 10.0 = 3.84$	m2	3.8

プレキャスト
集水枘(2)

材 料 計 算 書

10.0箇所 当り

略 図



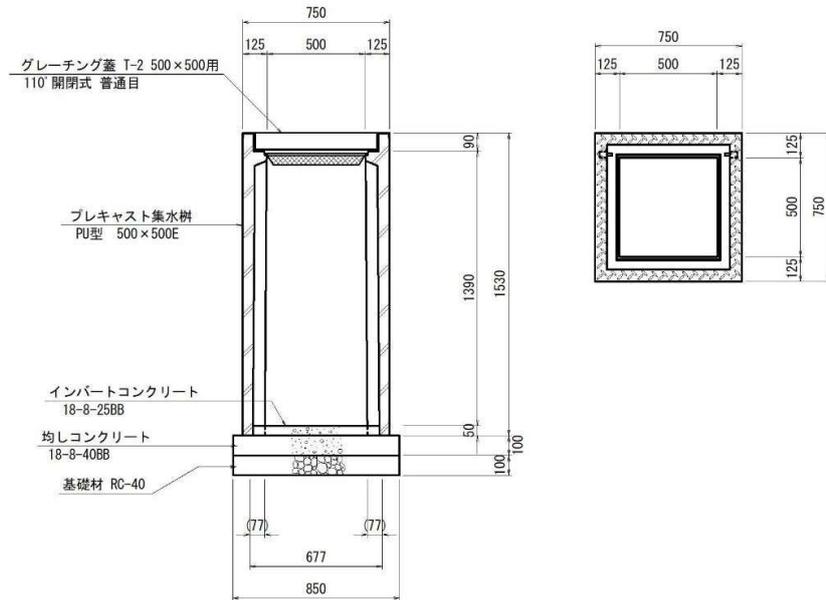
名 称	計 算 式	単 位	数 量
プレキャスト 集水枘	PU型 300×300A 164kg/個	個	10.0
グレーチング蓋	T-25 300×300用 ボルト固定式 細目 15kg/枚	枚	10.00
インバートコンクリート (18-8-25BB)	$V = (0.450 \times 0.450 - 0.062 \times 0.062 \times 4) \times 0.050 \times 10.0 = 0.09$	m3	0.09
均しコンクリート (18-8-40BB)	$V = 0.620 \times 0.620 \times 0.10 \times 10.0 = 0.38$	m3	0.38
同上型枠	$A = (0.620 + 0.620) \times 0.10 \times 2 \times 10.0 = 2.48$	m2	2.48
基礎材 (RC-40 t=100)	$A = 0.62 \times 0.62 \times 10.0 = 3.84$	m2	3.84
基面整正	$A = 0.62 \times 0.62 \times 10.0 = 3.84$	m2	3.8

プレキャスト
集水枘(3)

材 料 計 算 書

10.0箇所 当り

略 図



名 称	計 算 式	単 位	数 量
プレキャスト 集水枘	PU型 500×500E 723kg/個	個	10.0
グレーチング蓋	T-25 500×500用普通目110° 開閉式 38kg/枚	枚	10.00
インバートコンクリート (18-8-25BB)	$V = (0.677 \times 0.677 - 0.077 \times 0.077 \times 4) \times 0.050 \times 10.0 = 0.22$	m3	0.22
均しコンクリート (18-8-40BB)	$V = 0.850 \times 0.850 \times 0.10 \times 10.0 = 0.72$	m3	0.72
同上型枠	$A = (0.850 + 0.850) \times 0.10 \times 2 \times 10.0 = 3.40$	m2	3.40
基礎材 (RC-40 t=100)	$A = 0.85 \times 0.85 \times 10.0 = 7.23$	m2	7.23
基面整正	$A = 0.85 \times 0.85 \times 10.0 = 7.23$	m2	7.2

1-6 構造物撤去工数量計算書

数量計算書

構造物取壊工

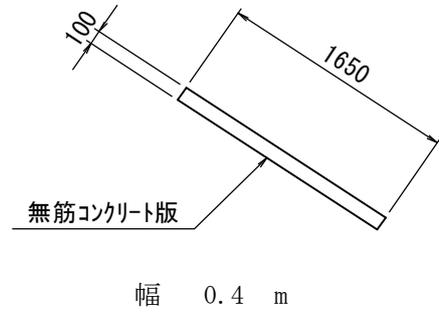
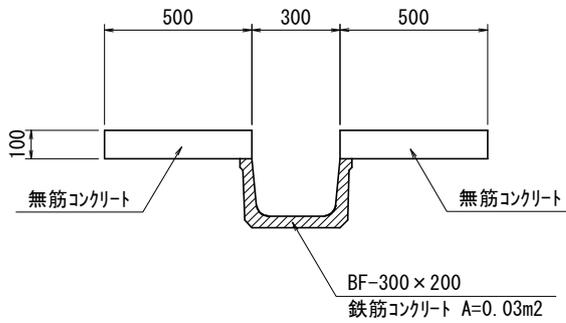
種別・細別・規格	計 算 式	単 位	数 量
舗装版取壊し工 舗装版切断 As版 t=4cm	L= 3.9 (NO.0 横断)	m	85.5
	L= 5.1 (NO.3+17.5付近横断)		
	L= 59.7 (NO.3+17.5付近～排水流末部付近)		
	L= $9.2 + 7.6 = 16.8$ L = 85.5 m (排水流末部平面図参照)		
舗装版破砕 As版 t=4cm	別紙数量計算書参照 A = 305.4 m ²	m ²	305.4
運搬処理工 殻運搬 As殻	V= $305.4 \times 0.04 = 12.22$	m ³	12.2
	V= $305.4 \times 0.04 = 12.22$	m ³	12.2
コンクリート構造物取壊し工 コンクリート取壊し(1) 無筋構造物	排水流末部土工図参照	m ³	1.0
	V= $0.03 \times 2.00 + 0.03 \times 3.00 = 0.15$		
	取壊し数量調査参照		
	V= $0.85 + 0.01 = 0.86$ 計 1.01 m ³		
コンクリート取壊し(2) 鉄筋構造物	排水流末部土工図参照	m ³	0.5
	V= $0.03 \times 2.00 + 0.03 \times 3.00 = 0.15$		
	取壊し数量調査参照		
	V= $0.23 + 0.07 = 0.30$ 計 0.45 m ³		
コンクリート取壊し運搬処理(1) 無筋コンクリート	V= 1.0 m ³	m ³	1.0
コンクリート取壊し運搬処理(2) 鉄筋コンクリート	V= 0.5 m ³	m ³	0.5

計 算 書 (計算書第 号)				計 算 書 (計算書第 号)							
構造物取壊し工				舗装版破碎 As版				舗装版破碎 As版 (小規模)			
測点	距離	長さ (m)	平均長さ (m)	面積 (m2)	摘要	測点	距離	長さ (m)	平均長さ (m)	面積 (m2)	摘要
NO. 0	4. 000	4. 05	3. 565	14. 3		NO. 標準断面①	25. 500	0. 60	0. 600	15. 3	
		3. 08						0. 60			
NO. 0+ 4. 00	4. 000	3. 08	3. 080	12. 3		NO. 標準断面②	25. 200	0. 60	—	—	
		3. 08						0. 60			
NO. 0+ 8. 00	12. 000	3. 16	3. 120	37. 4				0. 60	0. 600	15. 1	
		3. 16						0. 60			
NO. 1	1. 960	3. 20	3. 180	6. 2		土工(1)	2. 000	0. 57	—	—	
		3. 20						0. 57			
BC. 1(+ 1. 960)	0. 000	3. 20	—	—				0. 57	0. 570	1. 1	
		3. 20						0. 57			
同所	4. 566	3. 05	3. 125	14. 3		土工(2)	2. 800	0. 57	—	—	
		3. 05						0. 57			
SP. 1(+ 6. 526)	4. 565	2. 83	2. 940	13. 4				0. 57	0. 570	1. 6	
		2. 83						0. 57			
EC. 1(+11. 091)	8. 909	3. 30	3. 065	27. 3		土工(3)	3. 000	0. 57	—	—	
		3. 30						0. 57			
NO. 2	4. 000	3. 50	3. 400	13. 6				0. 57	0. 570	1. 7	
		3. 50						0. 57			
NO. 2+ 4. 00	5. 353	3. 58	3. 540	18. 9		土工(4)	8. 300	1. 54	—	—	
		3. 58						1. 54			
BC. 2(+ 9. 353)	5. 591	3. 30	3. 440	19. 2				1. 54	1. 540	12. 8	
		3. 30						1. 54			
SP. 2(+14. 944)	5. 591	3. 52	3. 410	19. 1				—	—	—	
		3. 52						—			
EC. 2 (NO. 3+0. 535)	9. 465	4. 63	4. 075	38. 6				—	—	—	
		4. 63						—			
NO. 3+10. 00	5. 000	4. 63	4. 630	23. 2			141. 800	—	—	—	
		4. 63						—			
NO. 3+15. 00		4. 63						合計		305. 4	

構造物取壊し工

数量調書

略 図



無筋コンクリート

取壊数量 $V = (0.50 \times 0.10 + 0.50 \times 0.10) \times 7.8 = 0.78$
 $V = 0.40 \times 1.65 \times 0.10 = 0.07$
 計 0.85 m³

鉄筋コンクリート

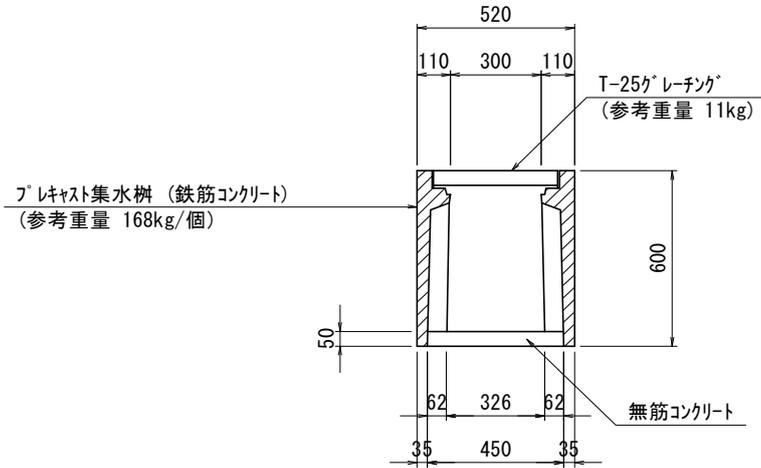
取壊数量 $V = 0.03 \times 7.8 = 0.23 \text{ m}^3$

名 称	位置	測 点		単 位	数 量
		自	至		
たて溝	R	No. 0	No. 0 + 8.00	m	7.8
無筋コンクリート版	R	No. 0 + 8.00	No. 0 + 9.00	m	1.65
合 計				m	9.5

構造物取壊し工

数量調書

略 図



無筋コンクリート
取壊数量 $V = (0.45 \times 0.45 - 0.062 \times 0.062) \times 0.05 = 0.01 \text{ m}^3$

鉄筋コンクリート
取壊数量 $V = 168 \text{ kg} \div 2500 \text{ kg/m}^3 = 0.07 \text{ m}^3$

名 称	位置	測 点		単 位	数 量
		自	至		
プレキャスト集水桝	R	No. 0		箇所	1.0
合 計					1.0

1-7 舗装工数量計算書

舗 装 工 数 量 計 算 書

種別・細別・規格	計 算 式	単 位	数 量
舗装準備工 不陸整正 補足材 なし	A= 388.8 m ²	m ²	388.8
アスファルト舗装工 路盤(車道部) RC-40 t=15cm	A= 388.8 m ² + 25.4 m ²	m ²	414.2
表層(車道部) 再生密粒度As(13) t=4cm W≧3.0m	A= 385.1 m ²	m ²	385.1
表層(車道部) 再生密粒度As(13) t=4cm 1.4m<W<3.0m	A= 47.9 m ²	m ²	47.9

計 算 書				書 (計算書第 号)							
アスファルト舗装工		路盤(車道部) t=15cm W≧4m		アスファルト舗装工		路盤(車道部) t=15cm W≧4m					
測点	距離	幅 (m)	平均幅 (m)	面積 (m ²)	摘要	測点	距離	幅 (m)	平均幅 (m)	面積 (m ²)	摘要
NO. 0		5.05									
	4.000		5.050	20.2							
NO. 0+ 4.00		5.05									
	4.000		5.050	20.2							
NO. 0+ 8.00		5.05									
	12.000		5.050	60.6							
NO. 1		5.05									
	1.960		5.050	9.9							
BC. 1(+ 1.960)		5.05									
	0.000		—	—							
同所		5.05									
	4.566		5.050	23.1							
SP. 1(+ 6.526)		5.05									
	4.565		5.050	23.1							
EC. 1(+11.091)		5.05									
	8.909		5.050	45.0							
NO. 2		5.05									
	4.000		5.050	20.2							
NO. 2+ 4.00		5.05									
	5.353		5.050	27.0							
BC. 2(+ 9.353)		5.05									
	5.591		5.050	28.2							
SP. 2(+14.944)		5.05									
	5.591		5.050	28.2							
EC. 2 (NO. 3+0.535)		5.05									
	9.465		5.565	52.7							
NO. 3+10.00		6.08									
	5.000		6.080	30.4							
NO. 3+15.00		6.08									
						合計	75.000			388.8	

計 算 書				書 (計算書第 号)							
アスファルト舗装工		路盤(車道部) t=15cm W<2.5m		アスファルト舗装工		表層(車道部) t=4cm 1.4m<W<3.0m					
測点	距離	幅 (m)	平均幅 (m)	面積 (m ²)	摘要	測点	距離	幅 (m)	平均幅 (m)	面積 (m ²)	摘要
標準断面①	25.500	0.30	0.300	7.7		標準断面①	25.500	0.60	0.600	15.3	
		0.30	—	—				0.60	—	—	
標準断面②	25.200	0.30	0.300	7.6		標準断面②	25.200	0.60	0.600	15.1	
		0.30	—	—				0.60	—	—	
土工①	2.000	0.30	0.300	0.6		土工(1)	2.000	0.60	0.600	1.2	
		0.30	—	—				0.60	—	—	
土工②	2.800	0.30	0.300	0.8		土工(2)	2.800	0.60	0.600	1.7	
		0.30	—	—				0.60	—	—	
土工③	3.000	0.30	0.300	0.9		土工(3)	3.000	0.60	0.600	1.8	
		0.30	—	—				0.60	—	—	
土工④	8.300	0.94	0.940	7.8		土工(4)	8.300	1.54	1.540	12.8	
		0.94	—	—				1.54	—	—	
合計	66.800			25.4		合計	66.800			47.9	

1-8 防護柵工数量計算書

路側防護柵工

延長調書

NO. 1

名 称	位置	測 点		単 位	数 量	摘 要
		自	至			
ガードレール (Gr-C-4E 土中式)	L	No. 0 +17.5	No. 3 +10.0	m	37.0	直線部
	計			m	12.0	曲線部
ガードレール (Gr-C2B Co建込み式)	R	No. 0 + 0.5	No. 1 + 1.5	m	21.0	
	計			m	21.0	
合 計						

1-9 区画線工数量計算書

各種計算書

カッター汚泥量算出表

・発生汚泥量

アスファルト舗装版厚	t ≤ 15cm	0.023	m ×	0.04	m ×	85.50	=	0.079	m ³
	t ≤ 15cm	0.023	m ×		m ×		=	0.000	m ³
	15cm < t ≤ 30cm	0.023	m ×		m ×		=	0.000	m ³
	30cm < t ≤ 40cm	0.023	m ×		m ×		=	0.000	m ³
コンクリート舗装版厚	t ≤ 15cm	0.023	m ×		m ×		=	0.000	m ³
	15cm < t ≤ 30cm	0.023	m ×		m ×		=	0.000	m ³
合計									
									0.08 m³

立木調書

品種	幹周(m)	本数(本)
雑木・竹・杉	0.1-0.12	23
	0.12-.015	1
	0.15-0.18	24
	0.18-0.21	20
	0.21-0.25	2
	0.25-0.30	4
	0.30-0.40	9
	0.40-0.50	9
	0.50-	3
合計		95