

1. 数量総括表

数量総括表(1工区)

工事区分(レベル1)	工種(レベル2)	種別(レベル3)	細別(レベル4)	規格(レベル5)	単位	数量	備考
道路改良	道路土工	掘削工	土砂掘削	土砂 オープン	m ³	26.2	
		路体盛土工	流用土路体	1.0m未満	m ³	10.2	
		作業残土処理工	作業残土処理	土砂	m ³	112.5	各工種含む1式
	作業土工	作業土工	床 堀	土砂	m ³	277.3	〃
			埋 戻	C	m ³	131.4	流用土 〃
			埋 戻	D	m ³	31.7	〃
		基面整正			m ²	68.8	
	擁壁工	重力式式擁壁		H=1.18m~1.93m	m	30.0	区分:1.0m~2.0m
				H=1.93m~2.29m	m	14.0	区分:2.0m~5.0m
				小口止	m ³	1.5	
	排水構造物工	側溝工	自由勾配側溝	縦断用300*300*2000	m	74.0	
				縦断用300*300*1500	m	4.5	
			ロングU	300*290	m	5.8	
			ドレンゲッター	H150用	m	43.0	
			鉄筋コンクリート側溝	3種250	m	1.6	
			鉄筋コンクリートU型	180	m	0.3	
			鉄筋コンクリートフリューム	200	m	71.3	本線+農道部
			鉄筋コンクリートベンチフリューム	250	m	4.0	
		管渠工	VP管	300	m	3.0	
			90° 大曲エルボ	100	m	0.5	
		集水柵工	場所打ち集水柵	500*500*1000	箇所	1	蓋含む
			場所打ち集水柵	500*500*600	箇所	1	
			場所打ち集水柵	500*500*550	箇所	1	蓋含む
	構造物撤去工	構造物取壊し工	舗装版取り壊し	Co舗装 t=10cm	m ²	2.5	
				As舗装 t=5cm	m ²	350.9	
			コンクリート取壊し運搬処理	Co殻(無筋構造物)	m ³	0.3	
			アスファルト取壊し運搬処理	As殻	m ³	17.5	
			As切断	t=5cm	m	17.1	
		排水構造物撤去工	場所打ちU型側溝		m	55.1	
			場所打ち蓋付きU型側溝		m	7.7	
			L型側溝撤去		m	15.0	
			グレーチング蓋	300用 L=1.0m	m	7.7	8枚
			暗渠側溝		m	6.5	
			コンクリート取壊し運搬処理	Co殻(無筋構造物)	m ³	14.9	
	舗装工	アスファルト舗装工	表 層	再生密粒度アスコン t=5cm	m ²	309.3	
			上層路盤	再生粒調砕石RM-30 t=7cm	m ²	307.3	
			下層路盤	再生クラッシュランRC-30 t=7cm	m ²	305.7	
		コンクリート舗装	表 層	18-8-40 t=10cm	m ²	2.5	
			路 盤	再生クラッシュランRC-30 t=7cm	m ²	2.5	

2. 土工計算書

土工数量集計表

(1)土工

名称	規格	単位	本線	備考
掘削	土砂オープン	m3	26.2	
路体盛土	1.0m未満	m3	10.2	平均0.74

(2)作業土工

名称	規格	単位	擁壁、側溝等 (本線横断面より計上分)	自由勾配側溝		ロングU	ドレーンゲッター	鉄筋コンクリート側溝	鉄筋コンクリートU型	鉄筋コンクリートフリューム	鉄筋コンクリートベンチフリューム	暗渠側溝	集水桝			計	備考
				300*300*2000	300*300*1500	300*290横断用	H150	3種250	180	200	250	300*250	500*500*1000	500*500*600	500*500*550		
				式	延長(m)	延長(m)	延長(m)	延長(m)	延長(m)	延長(m)	延長(m)	延長(m)	延長(m)	(個)	(個)		
作業土工																	
床掘	土砂	m3	266.8	本線計上	本線計上	—	本線計上	0.6	本線計上	—	0.4	2.9	3.0	2.6	1.0	277.3	
埋戻	C	m3	131.4	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	131.4	
埋戻	D	m3	23.8	本線計上	本線計上	—	本線計上	0.4	本線計上	—	0.3	1.9	2.3	2.1	0.9	31.7	
基面整正	単位当り	m2		0.600	0.600	0.700	0.300	0.470	0.350	—	0.360	—	0.800	0.800	0.800		
	全数			44.4	2.7	4.1	12.9	0.8	0.1	—	1.4	—	0.8	0.8	0.8	68.8	

(3)残土処理工

名称	規格	単位	算式											数量	備考
残土処理	土砂	m ³	26.2+277.3-(10.2+131.4+31.7)/0.9											112.5	

(土 量 計 算 書)

測 点	単 距 離 (m)	掘 削(土砂)			路 体 盛 土		
		断面積 (m ²)	平均断面 積(m ²)	立 積 (m ³)	断面積 (m ²)	平均断面 積(m ²)	立 積 (m ³)
No.0	0.000	0.2	-	-	0.0	-	-
No.1	20.000	0.3	0.25	5.0	0.3	0.15	3.0
No.2	20.000	0.1	0.20	4.0	0.2	0.25	5.0
No.2+5.109(IP.1)	5.109	0.1	0.10	0.5	0.0	0.12	0.6
No.3	14.891	0.4	0.25	3.7	0.03	0.030	0.4
N.3+10.765(SP-2)	10.765	0.5	0.45	4.8	0.1	0.07	0.7
No.4	9.235	0.4	0.45	4.2	0.0	0.05	0.5
No.4+10.00	10.000	0.4	0.40	4.0	0.0	0.00	0.0
合計	90.000			26.2			10.2

(作 業 土 工 計 算 書)

測 点	単 距 離 (m)	床掘(左側)			埋 戻D(左側)		
		断面積 (m ²)	平均断面 積(m ²)	立積 (m ³)	断面積 (m ²)	平均断面 積(m ²)	立積 (m ³)
No.0	0.000	0.2	-	-	0.6	-	-
No.1	20.000	0.2	0.20	4.0	0.2	0.40	8.0
No.2	20.000	0.3	0.25	5.0	0.2	0.20	4.0
No.2+5.109(IP.1)	5.109	0.2	0.25	1.3	0.2	0.20	1.0
No.3	14.891	0.3	0.25	3.7	0.2	0.20	3.0
N.3+10.765(SP-2)	10.765	0.4	0.35	3.8	0.1	0.15	1.6
N.3+17.35	6.585	0.4	0.40	2.6	0.1	0.10	0.7
			計	20.4		計	18.3
測 点	単 距 離 (m)	床掘(右側)			埋 戻C(右側)		
		断面積 (m ²)	平均断面 積(m ²)	立積 (m ³)	断面積 (m ²)	平均断面 積(m ²)	立積 (m ³)
No.0-1.30	0.000	0.0	-	-	0.0	-	-
No.0	1.300	3.3	1.65	2.1	2.2	1.10	1.4
No.0+4.03	4.030	3.3	3.30	13.3	1.5	1.85	7.5
No.1	15.970	4.3	3.80	60.7	2.4	1.95	31.1
No.2	20.000	7.4	5.85	117.0	3.8	3.10	62.0
No.2+4.30	4.300	11.1	9.25	39.8	8.3	6.05	26.0
No.2+5.109(IP.1)	0.809	0.0	5.55	4.5	0.0	4.15	3.4
No.2+5.109(IP.1)	0.000	0.2	0.10	0.0	0.0	0.00	0.0
No.3	14.891	0.2	0.20	3.0	0.0	0.00	0.0
N.3+10.765(SP-2)	10.765	0.2	0.20	2.2	0.0	0.00	0.0
No.4	9.235	0.2	0.20	1.8	0.0	0.00	0.0
No.4+10.00	10.000	0.2	0.20	2.0	0.0	0.00	0.0
			計	246.4		計	131.4
合計				266.8			131.4

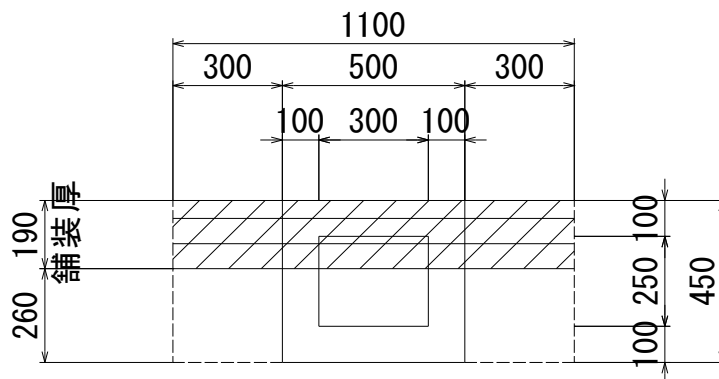
(作 業 土 工 計 算 書)

測 点	单 距 離 (m)	埋 戻D (右側)					
		断面積 (m ²)	平均断面 積(m ²)	立積 (m ³)			
No.2+5.109(IP.1)	0.000	0.05	-	-			
No.3	14.891	0.1	0.08	1.5			
N.3+10.765(SP-2)	10.765	0.1	0.10	2.0			
No.4	9.235	0.1	0.10	0.5			
No.4+10.00	10.000	0.1	0.10	1.5			
			計	5.5			
		埋戻(D)左+右 合計		23.8			

暗渠側溝撤去作業土工

床掘(土砂) $V = 1.10 * (0.45 - 0.05) * 6.50 = 2.9 \text{ m}^3$

埋戻(D) $V = 1.10 * 0.26 * 6.50 = 1.9 \text{ m}^3$



3. 延長調書

重力式擁壁(H=1.18~2.29)

延長調書

測 点		延 長		単位	摘 要
		左 側	右 側		
NO. 0 + 0.00	NO. 2 + 4.00		44.00	m	
計		0.0	44.0	m	
合計		44.0		m	

自由勾配側溝(縦断用300*300*2000) 延長調書

測 点		延 長		単位	摘 要
		左 側	右 側		
NO. 0 - 0.16	NO. 3 + 12.10	74.00		m	
計		74.0	0.0	m	
合計		74.0		m	

自由勾配側溝(縦断用300*300*1500) 延長調書

測 点		延 長		単位	摘 要
		左 側	右 側		
NO. 3 + 12.10	NO. 3 + 17.35	4.50		m	
計		4.5	0.0	m	
合計		4.5		m	

ロング U(300*290)

延長調書

測 点		延 長		単位	摘 要
		左 側	右 側		
NO. 3 + 17.4	NO. 4 + 3.41	5.80		m	
	計	5.8	0.0	m	
	合計	5.8		m	

ドレーンゲッター(H150用)		延長調書			
測 点		延 長		単位	摘 要
		左 側	右 側		
NO. 2 + 5.4	NO. 4 + 9.90		43.00	m	
	計	0.0	43.00	m	
	合計		43.00	m	

鉄筋コンクリート側溝(3種250) 延長調書				
測 点	延 長		単位	摘 要
	左 側	右 側		
NO. 4 + 3.40	1.60		m	
計	1.6	0.0	m	
合計	1.6		m	

鉄筋コンクリートU型(180) 延長調書				
測 点	延 長		単位	摘 要
	左 側	右 側		
NO. 2 + 3.35		0.30	m	
計	0.00	0.30	m	
合計	0.30		m	

鉄筋コンクリートフリーム(200) 延長調書					
測 点		延 長		単位	摘 要
		左 側	右 側		
NO. 0 + 1.0	NO. 2 + 3.4		42.9	m	
NO. 0 + 1.0			28.4	m	農道部
				m	
				m	
				m	
	計	0.0	71.3	m	
	合計		71.3	m	

鉄筋コンクリートベンチフリーム(250) 延長調書					
測 点		延 長		単位	摘 要
		左 側	右 側		
NO. 4 + 1.74	NO. 4 + 3.41	4.0		m	取付道路部
				m	
				m	
				m	
				m	
	計	4.0	0.0	m	
	合計		4.0	m	

VP 管 300

延長調書

測 点	延 長		単位	摘 要
	左 側	右 側		
NO. 6 + 6.00		3.00	m	
計	0	3.0	m	
合計	3.0		m	

90° 大曲エルボ

延長調書

測点	延長		単位	摘要
	左側	右側		
IP. 1		0.50	m	
計	0	0.5	m	
合計		0.5	m	

集水桝

延長調書

測 点	延 長		単位	摘 要
	左 側	右 側		
NO. 2 + 5.11		1	箇所	500*500*1000
NO. 2 + 3.35		1	箇所	500*500*600
NO. 4 + 3.40	1		箇所	500*500*550
計	1	2	m	
合計	3		m	

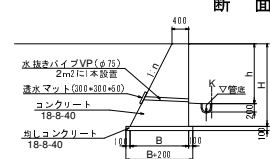
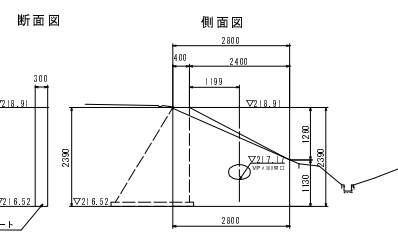
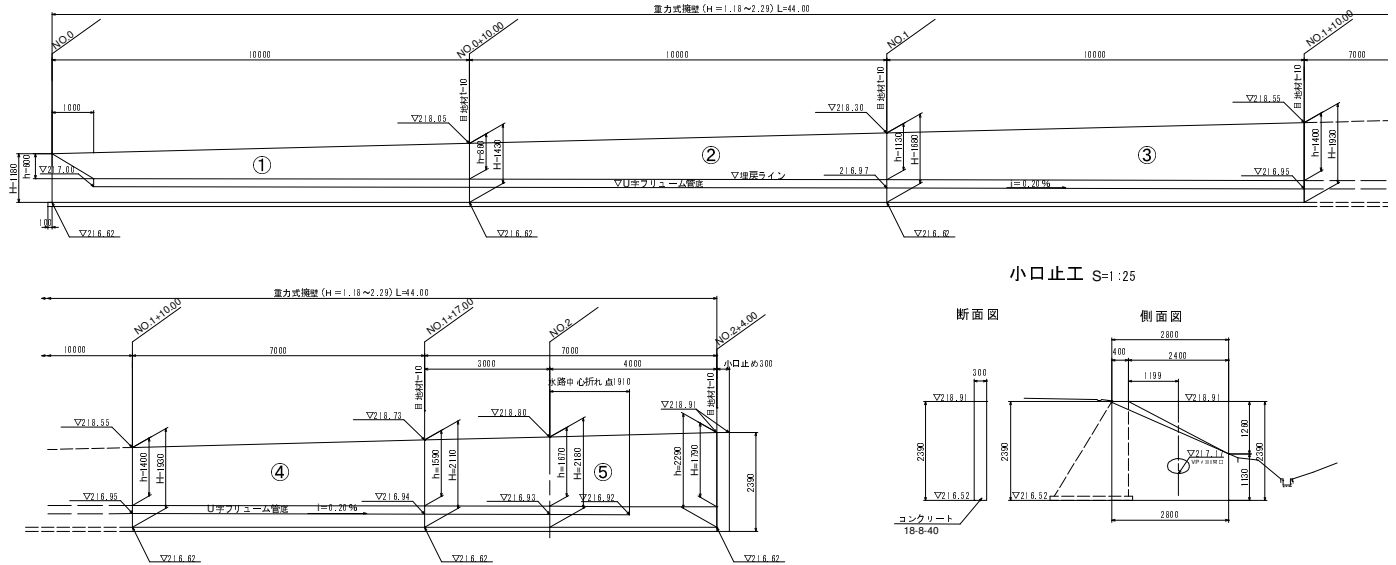
4. 重力式擁壁工

材 料 計 算 書

名 称	重力式擁壁工	1 式当り
-----	--------	-------

数量算出の根拠となる図面

重力式擁壁工展開図



寸法表 (hは100取側の地表高)

H	h	B	n	構造区分	最大地盤反力
1180	800	990	0.5	GW15	qmax=92 kN/m ²
1430	800	1115	0.5		
1680	1130	1240	0.5		
1930	1400	1365	0.5	GW16	qmax=127 kN/m ²
1930	1400	1558	0.6		
2110	1590	1686	0.6		
2290	1790	1774	0.6		

注) 地耐力を確認し、施工を行うこと。

断面積 (m ²)			型枠長 (m)			区分
NO. 0	(0.40+0.99)*1/2*1.18	0.820	NO. 0	1.18*1.118+1.118	2.44	壁高 H=1.0~ 2.0m未 満
NO. 0+10	(0.40+1.12)*1/2*1.43	1.087	NO. 0+10	1.43*1.118+1.43	3.03	
NO. 1	(0.40+1.24)*1/2*1.68	1.378	NO. 1	1.68*1.118+1.68	3.56	
NO. 1+10.0	(0.40+1.37)*1/2*1.93	1.708	NO. 1+10.0	1.93*1.118+1.93	4.09	
NO. 1+10.0	(0.40+1.56)*1/2*1.93	1.891	NO. 1+10.0	1.93*1.166+1.93	4.18	壁高 H=2.0m ~5.0m
NO. 1+17.0	(0.40+1.67)*1/2*2.11	2.184	NO. 1+17.0	2.11*1.166+2.11	4.57	
NO. 2+4.0	(0.40+1.77)*1/2*2.29	2.485	NO. 2+4.0	2.29*1.166+2.29	4.96	

区分：壁高H=1.0~2.0m未満 延長L=30.0m

項 目	規格寸法	算 式	単 位	数 量	摘 要
均しコンクリート	18-8-40 t=100				
①		(1.19+1.32)*1/2*10.00		12.55	
②		(1.32+1.44)*1/2*10.00		13.80	
③		(1.44+1.57)*1/2*10.00		15.05	
			計	m ²	41.40
コンクリート	18-8-40				
①		(0.820+1.087)*1/2*10.00		9.54	
②		(1.087+1.378)*1/2*10.00		12.33	
③		(1.378+1.708)*1/2*10.00		15.43	
			計	m ³	37.29

項目	規格寸法	算式	単位	数量	摘要
型 枠					
①	軀対	$(2.44+3.03)*1/2*10.00$		27.4	
②	〃	$(3.03+3.56)*1/2*10.00$		33.0	
③	〃	$(3.56+4.09)*1/2*10.00$		38.3	
	妻部	$0.820+1.087+1.378$		3.3	
			計	m2	101.8
目地材	エラストイト t=10	$1.087+1.378+1.708$		m2	4.2
水抜きパイプ	VP管 φ 75				
	地上部の該当面積	$(0.60+0.86)*1/2*10.00+(0.86+1.13)*1/2*10.00+(1.13+1.40)*1/2*10.00$		m2	29.90
	2m2に1本	$29.9/2.00$		箇所	15.0
	平均長	$(29.90/30.00*0.50+0.40+0.40)*1/2$		m	0.65
	VP管必要長さ	$15.0*0.65$		m	9.8
透水マット	300*300*50	水抜きパイプ設置箇所より			15.0

区分：壁高H=2.0~5.0m 延長L=14.00m 1式当り					
項目	規格寸法	算式	単位	数量	摘要
均しコンクリート	18-8-40 t=100				
④		$(1.76+1.87)*1/2*7.00$		12.71	
⑤		$(1.87+1.97)*1/2*7.00$		13.44	
			計	m2	26.15
コンクリート	18-8-40				
④		$(1.891+2.184)*1/2*7.00$		14.26	
⑤		$(2.184+2.485)*1/2*7.00$		16.34	
			計	m3	30.60
型 枠					
④	軀対	$(4.18+4.57)*1/2*7.00$		30.6	
⑤	〃	$(4.57+4.96)*1/2*7.00$		33.4	
	妻部	$1.891+2.184+2.485$		6.6	
			計	m2	70.5
目地材	エラストイト t=10	2.184		m2	2.2
水抜きパイプ	VP管 φ 75				
	地上部の該当面積	$(1.40+1.59)*1/2*7.00+(1.59+1.79)*1/2*7.00$		m2	22.30
	2m2に1本	$22.3/2.00$		箇所	11.2
	平均長	$(22.3/14.00*0.60+0.40+0.40)*1/2$		m	0.88
	VP管必要長さ	$11.2*0.88$		m	9.9
透水マット	300*300*50	水抜きパイプ設置箇所より			11.2

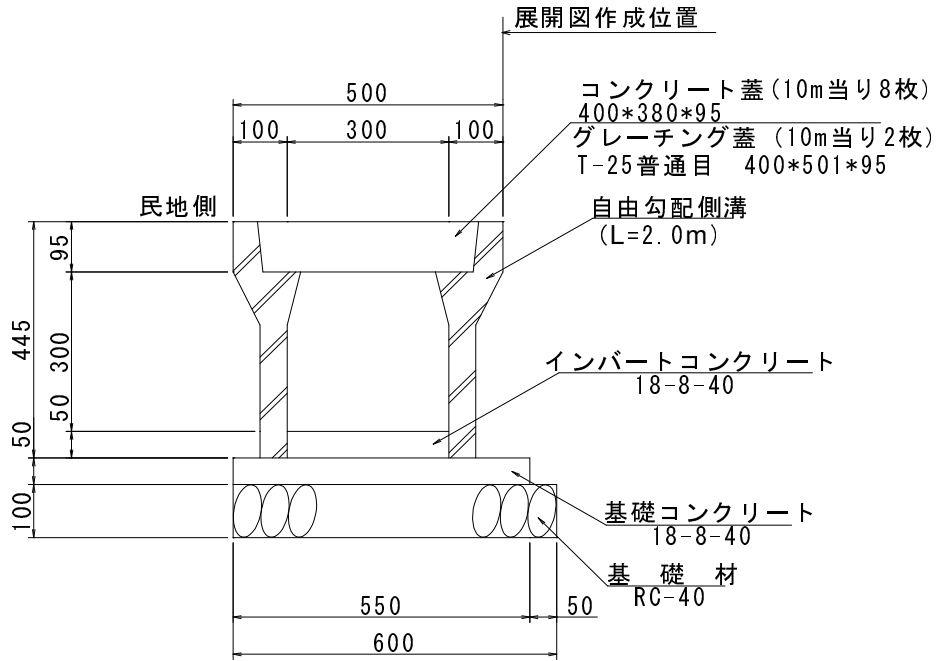
5. 单位数量

材 料 計 算 書

名 称	自由勾配側溝(300*300*2000)	10.0 m当り
-----	----------------------	----------

数量算出の根拠となる図面

縦 断 用 (L=2000)



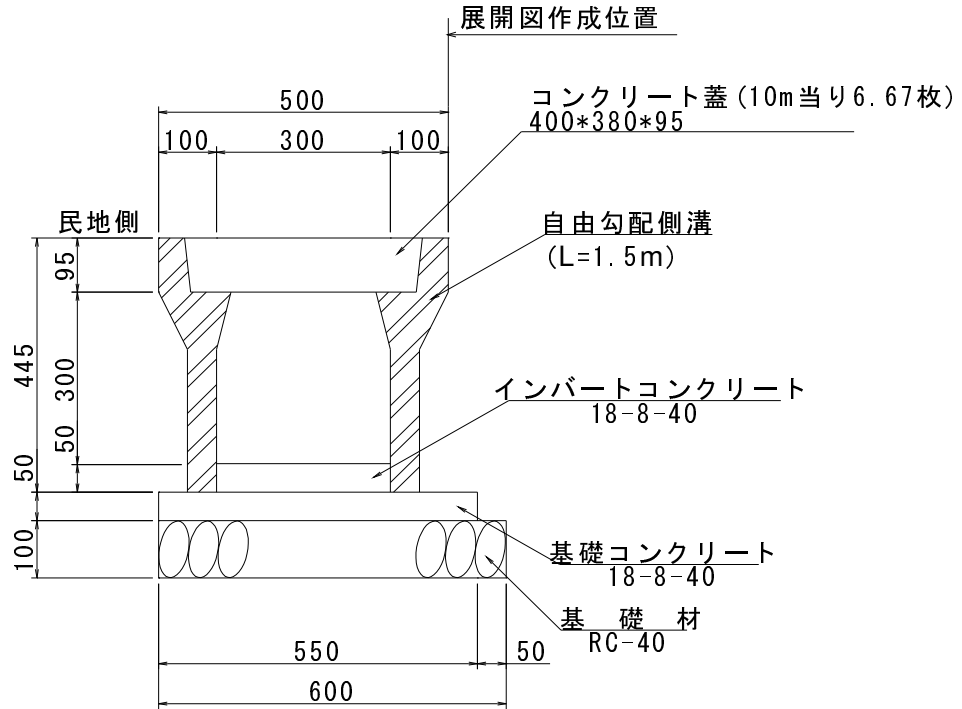
項 目	規格寸法	算 式	単 位	数 量	摘 要
作業土工					
床掘	土砂	本線で別途計上	m3		
埋戻	(D)	〃	m3		
基面整正		0.60*10.00	m2	6.000	
基礎材	再生クラッシュランRC-40 t=100	0.60*10.00	m2	6.000	
均しコンクリート	18-8-40	0.55*0.05*10.00	m3	0.275	
同上型枠		0.05*2*10.00	m2	1.000	
インバートコンクリート	18-8-40	0.30*0.05*10.00	m3	0.150	
自由勾配側溝	縦断用(300*300*2000)	10.00/2.00	個	5	
コンクリート蓋	T-25(300用)		枚	8	
グレーチング蓋	T-25(縦断用普通目0.5mもの)		枚	2	

材 料 計 算 書

名 称	自由勾配側溝(300*300*1500)	10.0 m当り
-----	----------------------	----------

数量算出の根拠となる図面

縦 断 用 (L=1500)

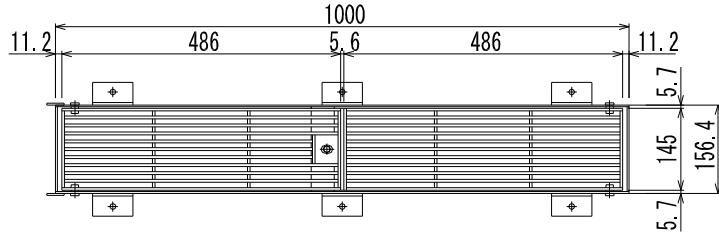


項 目	規格寸法	算 式	単 位	数 量	摘 要
作業土工					
床掘	土砂	本線で別途計上	m3		
埋戻	(D)	//	m3		
基面整正		0.60*10.00	m2	6.000	
基礎材	再生クラッシュランRC-40 t=100	0.60*10.00	m2	6.000	
均しコンクリート	18-8-40	0.55*0.05*10.00	m3	0.275	
同上型枠		0.05*2*10.00	m2	1.000	
インバートコンクリート	18-8-40	0.30*0.05*10.00	m3	0.150	
自由勾配側溝	縦断用(300*300*2000)	10.00/1.5	個	7	
コンクリート蓋	T-25(300用)		枚	7	

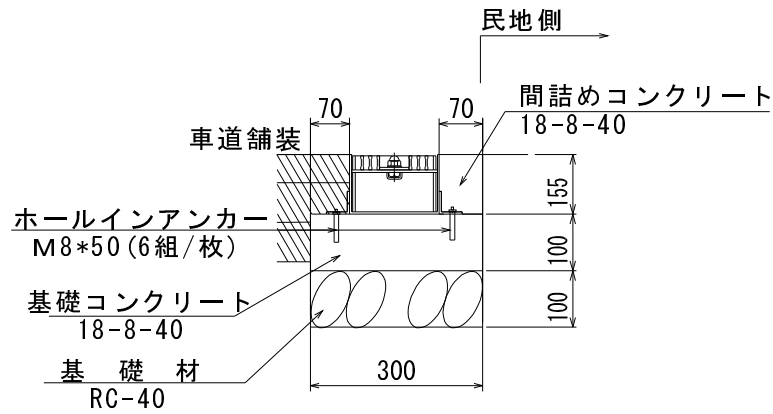
材料計算書

名称	ドレンゲッター	10m当り
----	---------	-------

数量算出の根拠となる図面



基礎詳細図

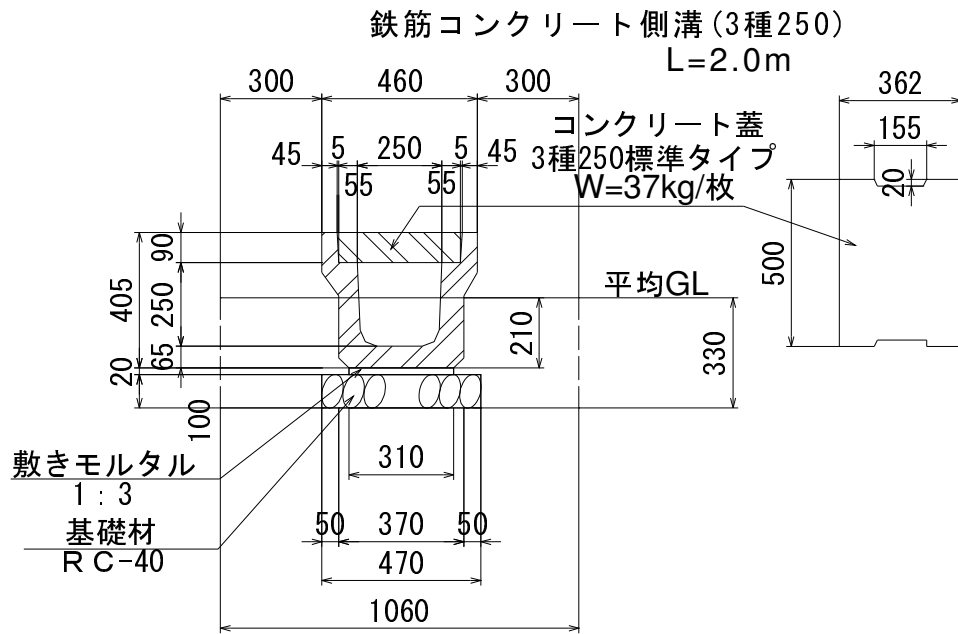


項目	規格寸法	算式	単位	数量	摘要
基面整正		0.30*10.00	m ²	3.000	
基礎材	再生クラッシュラン RC-40 t=100	0.30*10.00	m ²	3.000	
基礎コンクリート	18-8-40	0.30*0.10*10.00	m ³	0.300	
間詰めコンクリート	18-8-40	0.07*0.155*10.00	m ³	0.109	
ホールインアンカー	M8*50	10.00/1.00*6	組	60.000	
ドレンゲッター	H150用普通目	10.00/1.00	組	10.000	

材 料 計 算 書

名 称	鉄筋コンクリート側溝(3種250)	10.000 m当り
-----	-------------------	------------

数量算出の根拠となる図面



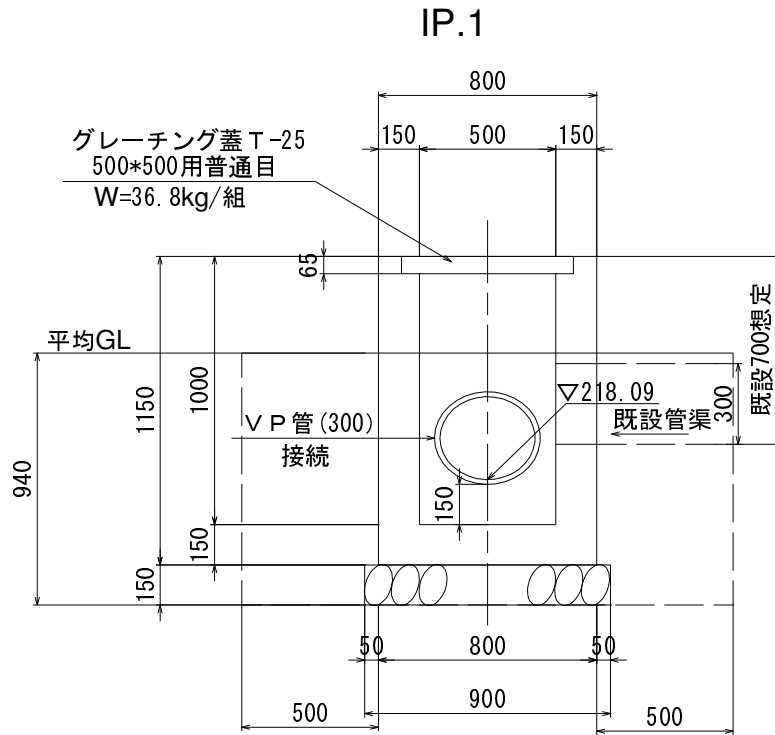
延長L=1.60m

項 目	規格寸法	算 式	単 位	数 量	摘 要
作業土工					
床 掘	土砂	$1.06 \times 0.33 \times 1.60$	m ³	0.6	1式当り
埋 戻	D	$0.6 - 0.47 \times 0.10 \times 1.60 - 0.37 \times 0.23 \times 1.60$	m ³	0.4	"
基面整正		0.47×10.00	m ²	4.7	
基礎材	再生クラッシュラン RC-40 t=100	0.47×10.00	m ²	4.700	
敷モルタル	1:3	$0.31 \times 0.02 \times 10.00$	m ³	0.062	
鉄筋コンクリート側溝	3種250	$10.00 / 2.00$	個	5.000	
コンクリート蓋	3種250標準タイプ	$10.00 / 0.5$	個	20.000	

材料計算書

名称	集水柵(500*500*1000)	1.0	箇所当り
----	-------------------	-----	------

数量算出の根拠となる図面

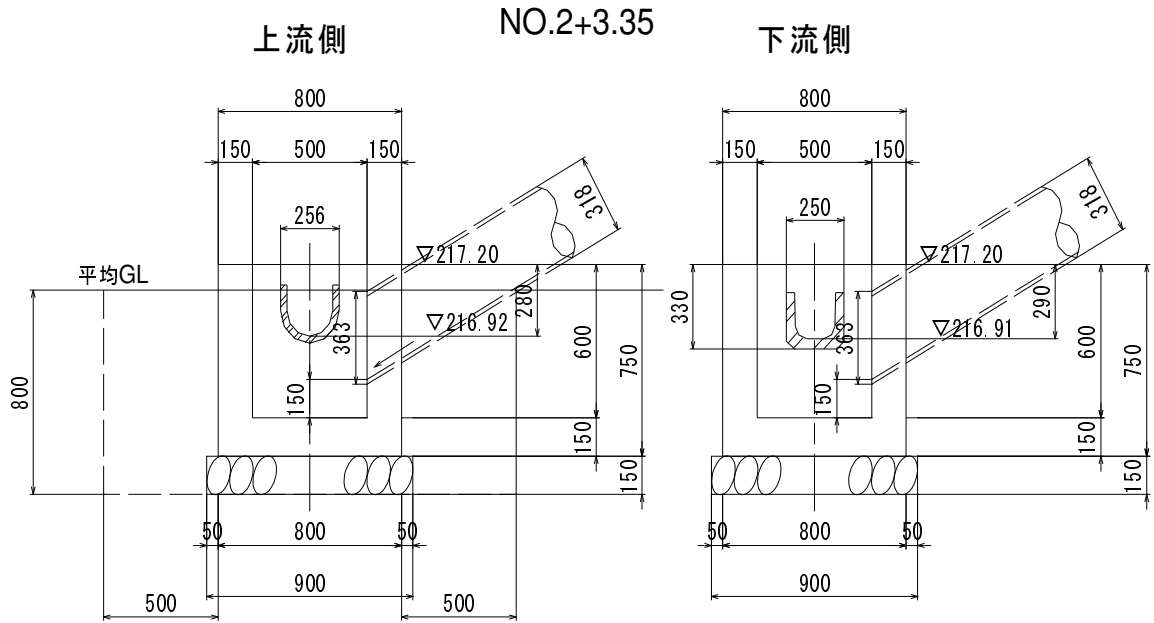


項目	規格寸法	算式	単位	数量	摘要
作業土工					
床掘	土砂	1.80*1.80*0.94	m3	3.0	
埋戻	(D)	3.0-0.9*0.90*0.15-0.8*0.8*0.89	m3	2.3	
基面整正		0.90*0.90	m2	0.8	
基礎材	再生クラッシュラン RC-40.t=150	0.90*0.90	m2	0.8	
コンクリート	18-8-40	0.80*0.80*1.15-0.50*0.50*1.00			
	(控除既設管)	-0.15*0.15*3.142*0.15			
	(控除VP管300)	-0.159*0.159*3.142*0.15*1.221	m3	0.46	
型 枠		(0.80+0.50)*4*1.15			
	(控除既設管)	-0.15*0.15*3.142*2			
	(控除VP管300)	-0.159*0.159*3.142*1.221*2	m2	5.6	
グレーチング蓋	T-25 500*500用普通目		組	1	

材料計算書

名称	集水桝(500*500*600)	1.0	箇所当り
----	------------------	-----	------

数量算出の根拠となる図面



鉄筋コンクリートフリューム (200)

鉄筋コンクリートU型 (180)



コンクリート控除面積A=0.077m²

コンクリート控除面積A=0.054m²

項目	規格寸法	算式	単位	数量	摘要
作業土工					
床掘	土砂	1.80*1.80*0.80	m ³	2.6	
埋戻	(D)	2.6-0.90*0.90*0.15-0.80*0.80*0.65	m ³	2.1	
基面整正		0.90*0.90	m ²	0.8	
基礎材	再生クラッシュラン RC-40.t=150	0.90*0.90	m ²	0.8	
コンクリート	18-8-40	0.80*0.80*0.75-0.50*0.50*0.60			
	(控除VP管300)	-0.077*0.15*1.142			
	(控除U型180)	-0.054*0.15	m ³	0.31	
型枠		(0.80+0.50)*4*0.75			
	(控除VP管300)	-0.077*2*1.142			
	(控除U型180)	-0.054*2	m ²	3.6	

材料計算書

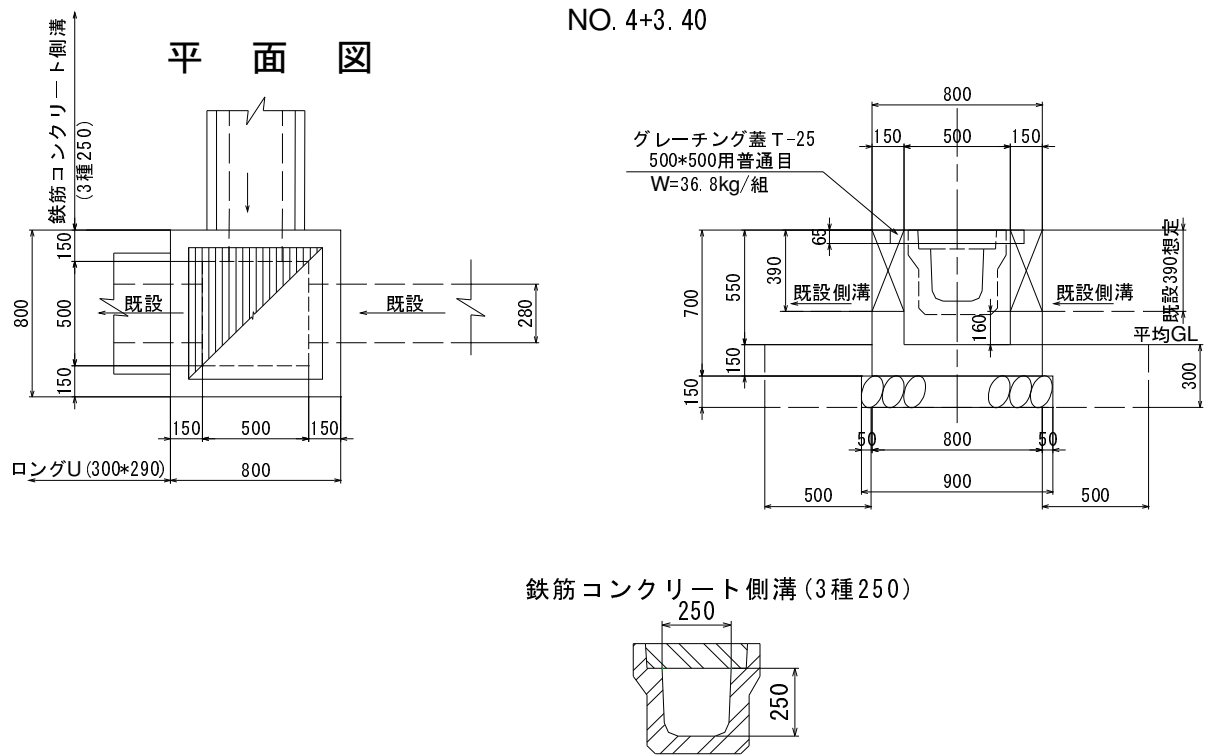
名称

集水桝(500*500*550)

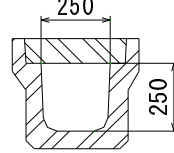
1.0

箇所当り

数量算出の根拠となる図面



鉄筋コンクリート側溝 (3種250)



コンクリート控除面積A=0.063m²

項目	規格寸法	算式	単位	数量	摘要
作業土工					
床掘	土砂	1.80*1.80*0.30	m ³	1.0	
埋戻	(D)	1.00-0.90*0.90*0.15	m ³	0.9	
基面整正		0.90*0.90	m ²	0.8	
基礎材	再生クラッシュラン RC-40.t=150	0.90*0.90	m ²	0.8	
コンクリート	18-8-40	0.80*0.80*0.70-0.50*0.50*0.55			
		(控除既設側溝)			
		-0.28*0.39*0.15*2			
		(控除側溝3種250)	m ³	0.27	
		-0.063*0.15			
型枠		(0.80+0.50)*4*0.70			
		(控除既設側溝)			
		-0.28*0.39*2*2			
		(控除側溝3種250)	m ²	3.1	
		-0.063*2			
グレーチング蓋	T-25 500*500用 普通目		組	1	

6. 撤去工

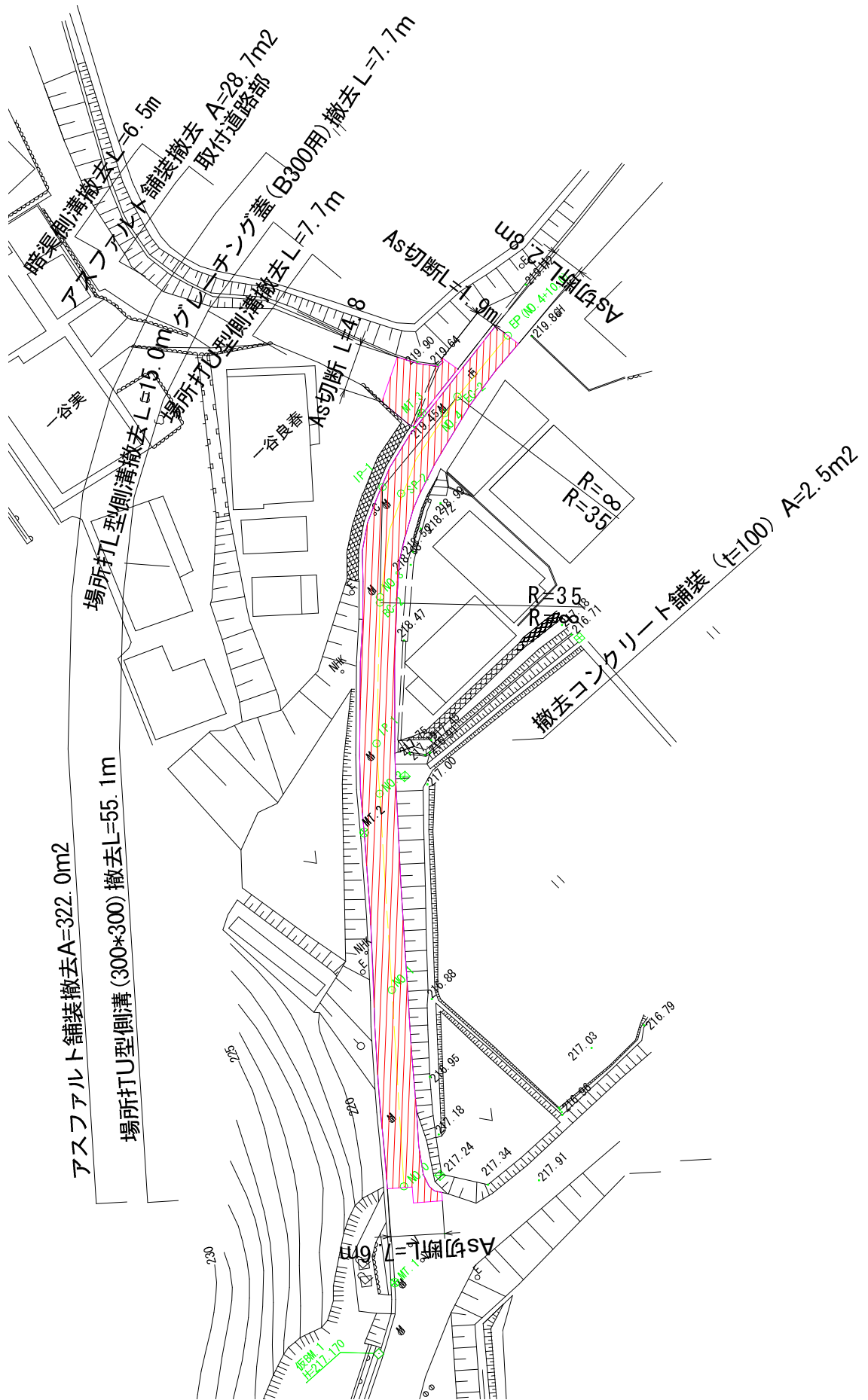
撤 去 工 集 計

構造物取り壊し 工	単位	無筋構造物					AS舗装t=5cm	備 考
		Co舗装t=10cm				計		
	m2	2.5				2.5	350.9	
m3	0.3				0.3	17.5	殻運搬処理	

Asカッター工	名 称	延長(m)	備 考
	(t=5cm以下)		17.1

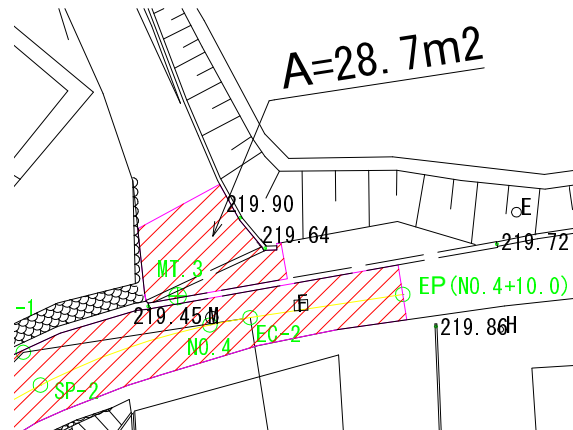
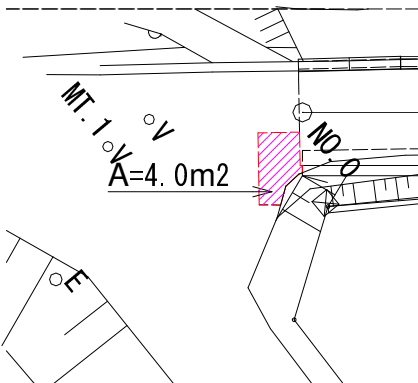
排水構造物撤 去工	単位	無筋構造物					備 考
		U型側溝	蓋付きU型側溝	L型側溝	暗渠側溝	計	
	m	55.1	7.7	15.0	6.5	84.3	グレーチング蓋7.7m,W=578.0kg,8枚
m3	9.9	2.3	1.7	1.0	14.9	殻運搬処理	

撤去工



(取 壊 計 算 書)

測 点	単 距 離 (m)	アスファルト舗装(t=50)		
		断面積 (m ²)	平均断面積 (m ²)	面 積 (m ²)
No.0-0.16	0.000	4.48	-	-
No.0	0.160	4.48	4.48	0.7
No.1	20.000	3.28	3.88	77.6
No.2	20.000	3.42	3.35	67.0
No.2+5.109(IP.1)	5.109	3.60	3.51	17.9
No.3	14.891	3.53	3.57	53.2
N.3+10.765(SP-2)	10.765	3.78	3.66	39.4
No.4	9.235	3.26	3.52	32.5
No.4+10.00	10.000	2.86	3.06	30.6
小計	90.160			318.2



アスファルト舗装取壊し(t=50)

$$A = 318.2 + 4.0 + 28.7 = 350.9 \quad \text{m}^2$$

$$V = 350.9 * 0.05 = 17.5 \quad \text{m}^3$$

コンクリート舗装

昇降路部t=100想定

$$A = 2.5 \text{m}^2$$

$$V = 2.5 * 0.10 = 0.3 \quad \text{m}^3$$

(取 壊 計 算 書)

側溝撤去

場所打ちコンクリートU型側溝 L=55.1m 断面積は横断図よりA=0.11m²

無筋コンクリート V= 0.18*55.1= 9.9 m³

場所打ちコンクリートL型側溝 L=15.0m 断面積は横断図よりA=0.11m²

無筋コンクリート V= 0.11*15.0= 1.7 m³

場所打ちコンクリートU型側溝 L=7.7m 断面積は横断図よりA=0.30m²

無筋コンクリート V= 0.30*7.7= 2.3 m³

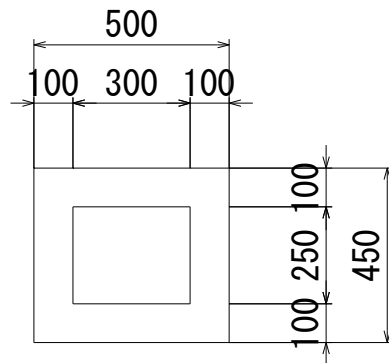
グレーチング蓋300用 L=15.0m

W= 7.7*38.5= 296.5 kg

暗渠側溝

L=6.5m

無筋コンクリート V= (0.50*0.45-0.30*0.25)*6.5= 1.0 m³



Asカッター工

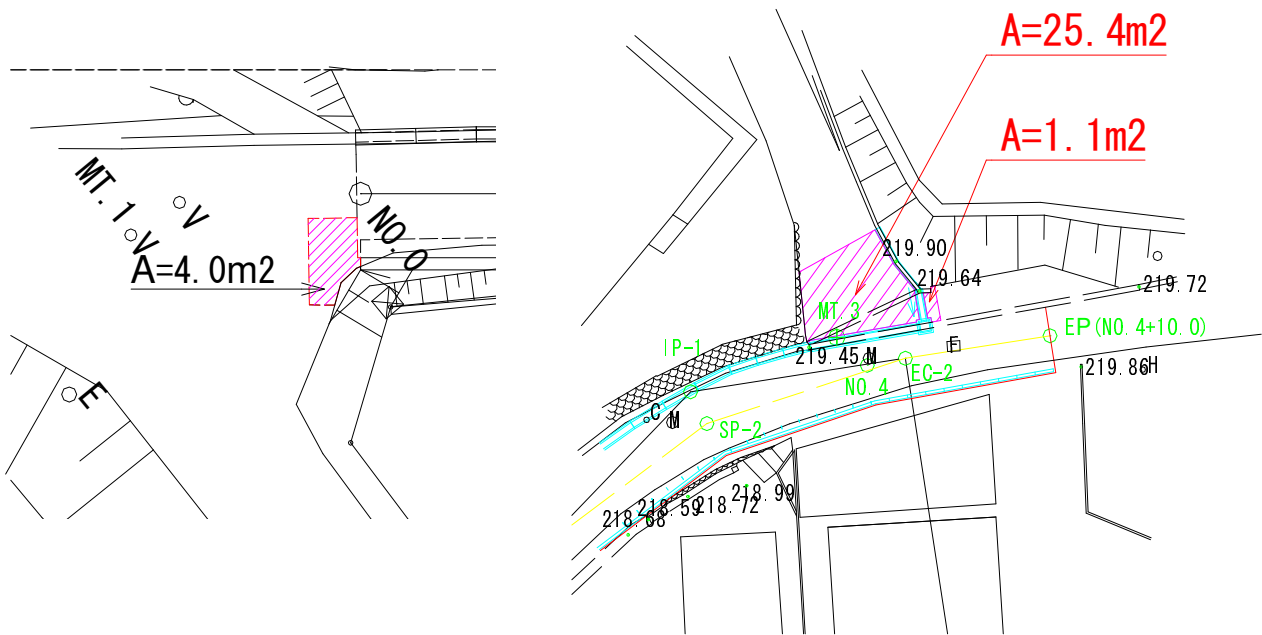
L= 2.8+1.9+4.8+7.6= 17.1 m

7. 舗装工

(舗装面積計算書)

測 点	単距離	表層 : t=5cm		
		幅(m)	平均幅(m)	面積(m ²)
No.0-0.16	0.000	3.60	-	-
No.0	0.160	3.60	3.600	0.58
No.1	20.000	3.71	3.655	73.10
No.2	10.000	3.69	3.700	37.00
No.2+5.109(IP.1)	5.109	3.37	3.530	18.03
No.3	14.891	3.65	3.510	52.27
N.3+10.765(SP-2)	10.765	3.51	3.580	38.54
No.4	9.235	3.03	3.270	30.20
No.4+10.00	10.000	3.12	3.075	30.75
小計				280.47

控除分 マンホール(φ 650) a=0.332m²/箇所 A=0.332*4= 1.33 m²
 消火栓(540*690) a=0.373m²/箇所 A=0.373*1= 0.37 m²



表層:再生密粒度アスコン(t=5cm)

$$A = 280.47 + 4.0 + 25.4 + 1.1 - 1.33 - 0.37 = 309.3 \text{ m}^2$$

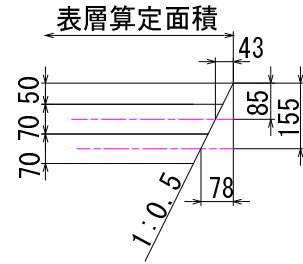
(舗装面積計算書)

擁壁部路盤材控除分

背面勾配1:0.5の区間延長L=30.0

上層路盤 $A=0.043*30.0= 1.29 \text{ m}^2$

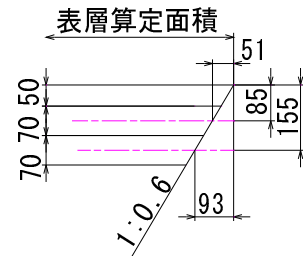
下層路盤 $A=0.078*30.0= 2.34 \text{ m}^2$



背面勾配1:0.6の区間L=14.0

上層路盤 $A=0.051*14.0= 0.71 \text{ m}^2$

下層路盤 $A=0.093*14.0= 1.30 \text{ m}^2$



上層路盤:再生粒度調整碎石(RM-30 t=7cm) $309.3-1.29-0.71= 307.3 \text{ m}^2$

下層路盤:再生クラッシュラン(RC-30t=7cm) $309.3-2.34-1.30= 305.7 \text{ m}^2$

コンクリート舗装

表層:コンクリート(18-8-40 t=10cm) 2.5 m^2

路盤:再生クラッシュラン(RC-30t=7cm) 2.5 m^2

