

# 本 工 事 数 量 集 計 表

No. 1

工 種 ・ 細 目	規 格	算 式	設計数量	単位	備 考
道路改良			1	式	
構造物撤去工			1	式	
構造物取壊し工			1	式	
舗装版切断	アスファルト舗装版、t=15cm以下	構造物撤去工数量調書より 152.1	150	m	
舗装版破碎	アスファルト舗装版、t=15cm以下	構造物撤去工数量調書より 122.8	123	m2	
コンクリート構造物取壊し	無筋構造物、機械施工	構造物撤去工数量調書より 9.9	10	m3	
コンクリート構造物取壊し	鉄筋構造物、機械施工	構造物撤去工数量調書より 13.4	13	m3	
防護柵撤去工			1	式	
防護柵撤去(ガードレール)	Gr-C-4E	構造物撤去工数量調書より 62.6	63	m	
防護柵撤去(ガードレール)	Gr-C-2B	構造物撤去工数量調書より 9.0	9	m	
中低木移植工			1	式	
中低木掘取	樹高200cm以上300cm未満、根巻あり	構造物撤去工数量調書より 1.0	1	本	
植樹	樹高200cm以上300cm未満、10本未満、土壌改良剤：有	1.0	1	本	
運搬処理工			1	式	
殻運搬	AS殻	122.8*0.05 6.1	6	m3	
殻運搬	C0殻(無筋)	9.9	10	m3	
殻運搬	C0殻(有筋)	13.4	13	m3	
殻処分	AS殻	122.8*0.05 6.1	6	m3	

# 本 工 事 数 量 集 計 表

No. 2

工 種 ・ 細 目	規 格	算 式	設計数量	単位	備 考
殻処分	C0殻(無筋)	9. 9	10	m3	
殻処分	C0殻(有筋)	13. 4	13	m3	
現場発生品運搬		1. 15	1. 15	t	
鉄スクラップ	ヘビ - H3	$(62. 6 \times 16 + 9. 0 \times 16. 4) / 1000$	1. 15	t	
道路土工			1	式	
作業土工			1	式	
床掘り	土砂、平均施工幅1m以上2m未満、土留方式：無	数量計算書より 380. 2+51. 8	432. 0	430	m3
床掘り	土砂、平均施工幅1m以上2m未満、土留方式：自立式	数量計算書より 30. 1+26. 6	56. 7	60	m3
埋戻し	最大埋戻幅1m以上4m未満	数量計算書より 219. 0+48. 7	267. 7	270	m3 流用土
埋戻し	小規模	数量計算書より 53. 8+13. 5	67. 3	70	m3 流用土
残土処理工			1	式	
土砂等運搬	土砂、現場～処分地	$(432. 0 + 56. 7) - 267. 7 - 67. 3$	153. 7	150	m3
残土等処分	礫質土	153. 7	150	m3	
擁壁工			1	式	
プレキャスト擁壁工			1	式	
プレキャストL型擁壁	H=1600、B=1250、フェンス建込穴付き	構造物工数量調書より	22. 0	22	m
プレキャストL型擁壁	H=1100、B=950、フェンス建込穴付き	構造物工数量調書より	4. 0	4	m
場所打擁壁工			1	式	

# 本 工 事 数 量 集 計 表

No. 3

工 種 ・ 細 目	規 格	算 式	設計数量	単位	備 考
重力式擁壁	①H=1417(1390～1443)	構造物工数量調書より 10.7/10*5.5 5.5	5.5	m	5.9m <sup>3</sup>
重力式擁壁	②H=1439(1435～1443)	構造物工数量調書より 10.9/10*2.0 2.0	2.0	m	2.2m <sup>3</sup>
重力式擁壁	③H=1586(1552～1619)	構造物工数量調書より 12.6/10*7.9 7.9	7.9	m	10.0m <sup>3</sup>
重力式擁壁	④H=1560(1552～1568)	構造物工数量調書より 12.3/10*10.1 10.1	10.1	m	12.4m <sup>3</sup>
重力式擁壁	⑤H=1595(1568～1622)	構造物工数量調書より 12.7/10*1.6 1.6	1.6	m	2.0m <sup>3</sup>
重力式擁壁	⑥H=1643(1622～1664)	構造物工数量調書より 13.3/10*18.4 18.4	18.4	m	24.5m <sup>3</sup>
重力式擁壁	⑦H=1700(1664～1735)	構造物工数量調書より 14.0/10*20.0 20.0	20.0	m	28.0m <sup>3</sup>
重力式擁壁	⑧H=1729(1723～1735)	構造物工数量調書より 14.4/10*5.1 5.1	5.1	m	7.3m <sup>3</sup>
加ハート工			1	式	
場所打函渠工			1	式	
函渠工	B3700-H1800	構造物工数量調書より 2.0	2	箇所	
排水構造物工			1	式	
側溝工			1	式	
自由勾配側溝	B300-H700	構造物工数量調書より 11.0	11	m	
自由勾配側溝	B300-H800	構造物工数量調書より 5.0	5	m	
自由勾配側溝(土留型)	B300-H700	構造物工数量調書より 16.2	16	m	
自由勾配側溝(土留型)	B300-H800	構造物工数量調書より 11.3	11	m	
側溝蓋	内幅300タイ°、車道用、蓋2枚掛けタイ°	構造物工数量調書より 23.0	23	枚	

# 本 工 事 数 量 集 計 表

No. 4

工 種 ・ 細 目	規 格	算 式	設計数量	単位	備 考
側溝蓋	T-25、内幅300タイプ、L=50cm、ゴム付き、すべり止め	構造物工数量調書より 20.0	20	枚	
インバートコンクリート	18-8-25BB	インバートコンクリート数量計算書より 1.4	1.4	m3	
インバート修正	18-8-25BB	インバートコンクリート数量計算書より 1.2	1.2	m3	
巻コンクリート①	18-8-40BB	構造物工数量調書より 1.0	1	箇所	
巻コンクリート②	18-8-40BB	構造物工数量調書より 1.0	1	箇所	
暗渠排水管	VPΦ200	1.0*2 2.0	2	m	
現場打ち側溝蓋①	24-12-25BB	構造物工数量調書より 1.0	1	箇所	
現場打ち側溝蓋②	24-12-25BB	構造物工数量調書より 1.0	1	箇所	
道路付属施設工			1	式	
道路付属物工			1	式	
ガードレール	Gr-C-2B	道路付属施設工数量調書より 73.4	73	m	
転落(横断)防止柵	H=1.1m	道路付属施設工数量調書より 25.0	25	m	
門扉	1.0m片開	道路付属施設工数量調書より 1.0	1	基	
階段工	18-8-40BB	道路付属施設工数量調書より 1.0	1	箇所	
視線誘導標	片面、コンクリート建込、反射体径Φ100以下 支柱径Φ60.5、10本未満	道路付属施設工数量調書より 2.0	2	本	
舗装工			1	式	
アスファルト舗装工			1	式	
下層路盤	再生碎石(RC-30)、t=10cm	数量計算書より 217.8+64.0 281.8	282	m2	

## No. 5

[illegible]

本 工 事 数 量 集 計 表

No. 6

[illegible]

数 量 計 算 書

R

No. 1

測 点	区間距離	床掘り 【平均施工幅1m以上2m 未満 土留方式:無】			床掘り 【平均施工幅1m以上2m 未満 土留方式:自立式】			埋戻し(流用土) 【1.0m≦W<4.0m】			埋戻し(流用土) 【小規模】					
		断 面	平 均 断 面	断 面	断 面	平 均 断 面	断 面	断 面	平 均 断 面	断 面	断 面	平 均 断 面	断 面			
No.0 + 5.60		2.7						2.2			0.8					
+ 7.80	2.2(2.5)	2.7	2.70	6.8				2.2	2.20	5.5	0.8	0.80	2.0			
+ 10.80 (BC-1)	3.0	3.1	2.90	8.7				1.5	1.85	5.6	0.5	0.65	2.0			
+ 11.50	0.7	3.1	3.10	2.2				1.5	1.50	1.1	0.5	0.50	0.4			
+ 11.50	0.0	4.1	3.60	0.0				2.9	2.20	0.0	0.5	0.50	0.0			
+ 20.00	8.5	4.1	4.10	34.9				2.9	2.90	24.7	0.5	0.50	4.3			
+ 22.90	2.9	4.1	4.10	11.9				2.9	2.90	8.4	0.5	0.50	1.5			
+ 33.50	10.6	4.1	4.10	43.5				2.9	2.90	30.7	0.5	0.50	5.3			
+ 33.50	0.0	2.3	3.20	0.0				1.4	2.15	0.0	0.5	0.50	0.0			
+ 34.00	0.5	2.3	2.30	1.2				1.4	1.40	0.7	0.50	0.50	0.3			
+ 36.20 (SP-1)	2.2	2.4	2.35	5.2				1.5	1.45	3.2	0.50	0.50	1.1			
+ 37.50	1.3	2.4	2.40	3.1				1.5	1.50	2.0	0.50	0.50	0.7			
No.0+37.5~42.0	4.5				函渠工 詳細図より		30.1	函渠工 詳細図より		22.1						
No.0 + 42.00		3.9						1.7			0.50					
+ 49.90	7.9	3.9	3.90	30.8				1.7	1.70	13.4	0.50	0.50	4.0			
+ 60.00	10.1	3.5	3.70	37.4				1.6	1.65	16.7	0.50	0.50	5.1			
+ 61.60 (EC-1)	1.6	3.9	3.70	5.9				1.7	1.65	2.6	0.50	0.50	0.8			
+ 80.00	18.4	4.1	4.00	73.6				1.9	1.80	33.1	0.50	0.50	9.2			
No.1 + 0.00	20.0	4.9	4.50	90.0				2.0	1.95	39.0	0.80	0.65	13.0			
+ 5.10	5.1	4.9	4.90	25.0				2.0	2.00	10.2	0.80	0.80	4.1			
合 計	99.5			380.2			30.1			219.0			53.8			

数 量 計 算 書

L

No.2

測 点	区間距離	床掘り 【平均施工幅1m以上2m 未満 土留方式:無】			床掘り 【平均施工幅1m以上2m 未満 土留方式:自立式】			埋戻し(流用土) 【1.0m≦W<4.0m】			埋戻し(流用土) 【小規模】					
		断 面	平 均 断 面	断 面	断 面	平 均 断 面	断 面	断 面	平 均 断 面	断 面	断 面	平 均 断 面	断 面			
No.0 + 5.10		1.6						0.8			0.2					
+ 6.70	1.6(2.3)	1.6	1.60	3.7				0.8	0.80	1.8	0.2	0.20	0.5			
+ 6.70	0.0	1.2	1.40	0.0				0.7	0.75	0.0	0.2	0.20	0.0			
+ 10.80 (BC-1)	4.1	1.2	1.20	4.9				0.7	0.70	2.9	0.2	0.20	0.8			
+ 20.00	9.2	1.2	1.20	11.0				0.7	0.70	6.4	0.2	0.20	1.8			
+ 22.90	2.9	1.2	1.20	3.5				0.7	0.70	2.0	0.2	0.20	0.6			
+ 22.90	0.0	1.5	1.35	0.0				0.9	0.80	0.0	0.2	0.20	0.0			
+ 31.90	9.0	1.5	1.50	13.5				0.9	0.90	8.1	0.2	0.20	1.8			
+ 31.90	0.0	0.9	1.20	0.0				0.5	0.70	0.0	0.4	0.30	0.0			
+ 34.00	2.1	0.9	0.90	1.9				0.5	0.50	1.1	0.4	0.40	0.8			
+ 36.20 (SP-1)	2.2	0.7	0.80	1.8				0.5	0.50	1.1	0.3	0.35	0.8			
+ 37.50	1.3	0.7	0.70	0.9				0.5	0.50	0.7	0.3	0.30	0.4			
No.0+37.5~42.0	4.5				函渠工 詳細図より			26.6	函渠工 詳細図より			18.6				
No.0 + 42.00		0.9						0.5			0.5					
+ 49.90	7.9	0.9	0.90	7.1				0.5	0.50	4.0	0.5	0.50	4.0			
+ 53.80	3.9	0.9	0.90	3.5				0.5	0.50	2.0	0.5	0.50	2.0			
合計	48.7			51.8			26.6			48.7			13.5			



数 量 計 算 書

R

No.3

測 点	区間距離	舗装版破碎			下層路盤			上層路盤			表層(車道・路肩部) 【1.4m≦W<3.0m】					
		幅 員	平 均 幅 員	平 積	幅 員	平 均 幅 員	平 積	幅 員	平 均 幅 員	平 積	幅 員	平 均 幅 員	平 積			
No.0 + 5.60		0.50			2.70			2.70			2.70					
+ 7.80	2.2(2.5)	0.50	0.50	1.3	2.70	2.70	6.8	2.70	2.70	6.8	2.70	2.70	6.8			
+ 10.80 (BC-1)	3.0	1.15	0.83	2.5	2.00	2.35	7.1	2.00	2.35	7.1	2.00	2.35	7.1			
+ 20.00	9.2	1.30	1.23	11.3	2.50	2.25	20.7	2.50	2.25	20.7	2.50	2.25	20.7			
+ 22.90	2.9	1.30	1.30	3.8	2.50	2.50	7.3	2.50	2.50	7.3	2.50	2.50	7.3			
+ 34.00	11.1	0.60	0.95	10.5	1.90	2.20	24.4	1.90	2.20	24.4	1.90	2.20	24.4			
+ 36.20 (SP-1)	2.2	0.75	0.68	1.5	1.95	1.93	4.2	1.95	1.93	4.2	1.95	1.93	4.2			
+ 37.50	1.3	0.75	0.75	1.0	1.95	1.95	2.5	1.95	1.95	2.5	1.95	1.95	2.5			
+ 37.50	0.0	0.00	0.38	0.0	1.35	1.65	0.0	1.35	1.65	0.0	1.35	1.65	0.0			
+ 40.00	2.5	0.00	0.00	0.0	1.35	1.35	3.4	1.35	1.35	3.4	1.35	1.35	3.4			
+ 42.00	2.0	0.00	0.00	0.0	1.35	1.35	2.7	1.35	1.35	2.7	1.35	1.35	2.7			
+ 42.00	0.0	1.20	0.60	0.0	2.15	1.75	0.0	2.15	1.75	0.0	2.15	1.75	0.0			
+ 49.90	7.9	1.20	1.20	9.5	2.15	2.15	17.0	2.15	2.15	17.0	2.15	2.15	17.0			
+ 60.00	10.1	1.10	1.15	11.6	2.10	2.13	21.5	2.10	2.13	21.5	2.10	2.13	21.5			
+ 61.60 (EC-1)	1.6	1.15	1.13	1.8	2.15	2.13	3.4	2.15	2.13	3.4	2.15	2.13	3.4			
+ 80.00	18.4	1.20	1.18	21.7	2.20	2.18	40.1	2.20	2.18	40.1	2.20	2.18	40.1			
No.1 + 0.00	20.0	1.15	1.18	23.6	2.30	2.25	45.0	2.30	2.25	45.0	2.30	2.25	45.0			
5.10	5.1	1.15	1.15	5.9	2.30	2.30	11.7	2.30	2.30	11.7	2.30	2.30	11.7			
No.0 + 4.20		構造物 撤去平面図より		1.1												
合 計	99.5			107.1			217.8			217.8			217.8			

数 量 計 算 書

L

No.4

測 点	区間距離	舗装版破碎			下層路盤			上層路盤			表層(車道・路肩部) 【W<1.4m】					
		幅 員	平 均 幅 員	平 積	幅 員	平 均 幅 員	平 積	幅 員	平 均 幅 員	平 積	幅 員	平 均 幅 員	平 積			
No.0 + 5.10		0.75			1.30			1.30			1.30					
+ 6.70	1.6(2.3)	0.75	0.75	1.7	1.30	1.30	3.0	1.30	1.30	3.0	1.30	1.30	3.0			
+ 10.80 (BC-1)	4.1	0.35	0.55	2.3	1.25	1.28	5.2	1.25	1.28	5.2	1.25	1.28	5.2			
+ 20.00	9.2	0.20	0.28	2.6	1.30	1.28	11.8	1.30	1.28	11.8	1.30	1.28	11.8			
+ 22.90	2.9	0.35	0.28	0.8	1.40	1.35	3.9	1.40	1.35	3.9	1.40	1.35	3.9			
+ 34.00	11.1	0.50	0.43	4.8	1.60	1.50	16.7	1.60	1.50	16.7	1.60	1.50	16.7			
+ 36.20 (SP-1)	2.2	0.40	0.45	1.0	1.60	1.60	3.5	1.60	1.60	3.5	1.60	1.60	3.5			
+ 37.50	1.3	0.40	0.40	0.5	1.60	1.60	2.1	1.60	1.60	2.1	1.60	1.60	2.1			
+ 37.50	0.0	0.00	0.20	0.0	1.60	1.60	0.0	1.60	1.60	0.0	1.60	1.60	0.0			
+ 40.00	2.5	0.00	0.00	0.0	1.60	1.60	4.0	1.60	1.60	4.0	1.60	1.60	4.0			
+ 42.00	2.0	0.00	0.00	0.0	1.60	1.60	3.2	1.60	1.60	3.2	1.60	1.60	3.2			
+ 42.00	0.0	0.10	0.05	0.0	0.90	1.25	0.0	0.90	1.25	0.0	0.90	1.25	0.0			
+ 49.90	7.9	0.10	0.10	0.8	0.90	0.90	7.1	0.90	0.90	7.1	0.90	0.90	7.1			
+ 53.80	3.9	0.10	0.10	0.4	0.90	0.90	3.5	0.90	0.90	3.5	0.90	0.90	3.5			
No.0 + 4.20		構造物 撤去平面図より		0.8												
合 計	48.7			15.7			64.0			64.0			64.0			

# 構造物撤去工数量調書

No.1

工 種	規 格	位 置	測 点	数 量	単 位	摘 要
構造物取壊し工						
舗装版切断	アスファルト舗装版 t=5cm	右	No.0+4. 2 構造物撤去平面図より	4. 2	m	
		右	No.0+5. 6～No.0+37. 5	32. 9	m	縦断方向
		右	No.0+34. 0	0. 7	m	
		右	No.0+37. 5	0. 8	m	
		右	No.0+42. 0～No.1+5. 1	63. 2	m	縦断方向
		右	No.0+42. 0	1. 2	m	
		右	No.1+5. 1	1. 2	m	
		左	No.0+4. 2 構造物撤去平面図より	3. 2	m	
		左	No.0+5. 2～No.0+37. 5	32. 7	m	縦断方向
		左	No.0+37. 5	0. 4	m	
		左	No.0+42. 5～No.0+53. 8	11. 4	m	縦断方向
		左	No.0+42. 3	0. 1	m	
		左	No.0+53. 8	0. 1	m	
			計	152. 1	m	
舗装版破碎	アスファルト舗装版 t=5cm	右	No.0+5. 6～No.1+5. 1 別紙平積計算書より	107. 1	m <sup>2</sup>	
		左	No.0+5. 0～No.0+53. 8 別紙平積計算書より	15. 7	m <sup>2</sup>	
			計	122. 8	m <sup>2</sup>	
コンクリート構造物取壊し	無筋コンクリート	右	No.0+4. 2 構造物撤去平面図より	0. 1	m <sup>3</sup>	既設水路側壁①
		右	No.0+5. 6～No.0+7. 8 構造物撤去平面図より	1. 6	m <sup>3</sup>	重力式擁壁
		右	No.0+41. 8～No.1+5. 1 構造物撤去平面図より	4. 4	m <sup>3</sup>	均しコンクリート
		左	No.0+4. 2 構造物撤去平面図より	0. 1	m <sup>3</sup>	既設水路側壁②
		左	No.0+5. 1～No.0+7. 7 構造物撤去平面図より	0. 8	m <sup>3</sup>	水路(1)
		左	No.0+7. 7～No.0+37. 3、No.0+42. 3～No.0+45. 5 構造物撤去平面図より	2. 8	m <sup>3</sup>	水路(2)
		左	No.0+49. 9 構造物撤去平面図より	0. 1	m <sup>3</sup>	渡版受台
			計	9. 9	m <sup>3</sup>	

# 構造物撤去工数量調書

No.2

[illegible]

# 構造物工数量調書

No.1

工 種	規 格	位 置	測 点	数 量	単 位	摘 要
擁壁工						
プレキャスト型擁壁	H=1600、B=1250 フェンス建込穴付き	右	No.0+11.5～No.0+33.5	22.0	m	
	H=1100、B=950 フェンス建込穴付き	右	No.0+33.5～No.0+37.5	4.0	m	
重力式擁壁	①H=1417 (1390～1443)	右	No.0+5.6～No.0+9.5	5.5	m	
	②H=1439 (1435～1443)	右	No.0+9.5～No.0+11.5	2.0	m	
	③H=1586 (1552～1619)	右	No.0+42.0～No.0+49.9	7.9	m	
	④H=1560 (1552～1568)	右	No.0+49.9～No.0+60	10.1	m	
	⑤H=1595 (1568～1622)	右	No.0+60～No.0+61.6 (EC-1)	1.6	m	
	⑥H=1643 (1622～1664)	右	No.0+61.6 (EC-1) ～No.0+80	18.4	m	
	⑦H=1700 (1664～1735)	右	No.0+80～No.1	20.0	m	
	⑧H=1729 (1723～1735)	右	No.1～No.1+5.1	5.1	m	
カルバート工						
函渠工		右	No.0+37.5～No.0+42.0	1.0	箇所	
		左	No.0+37.5～No.0+42.0	1.0	箇所	
側溝工						
自由勾配側溝	B300-H700(縦断用)	左	No.0+42.6～No.0+53.6	11.0	m	
	B300-H800(縦断用)	左	No.0+31.9～No.0+36.9	5.0	m	
土留型自由勾配側溝	B300-H700(縦断用)	左	No.0+6.7～No.0+22.9	16.2	m	
	B300-H800(縦断用)	左	No.0+5.1～No.0+6.7・・・2.3m No.0+22.9～No.0+31.9・・・9.0m	11.3	m	
巻コンクリート	①	左	No.0+36.9～No.0+37.5	1.0	箇所	0.6m
	②	左	No.0+42.0～No.0+42.6	1.0	箇所	0.6m

# 構造物工数量調書

No.2

[illegible]

[illegible][illegible]

10.0m当り



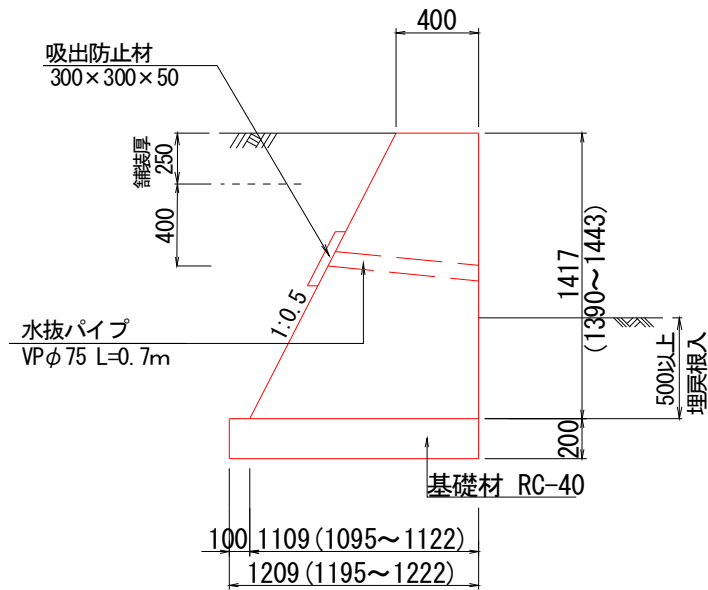
\* 必要地耐力は、土の内部摩擦角30度の場合を示す。  
\* 寸法値及び地耐力は、標準製品の値を示す。

[illegible]





10.0m当り

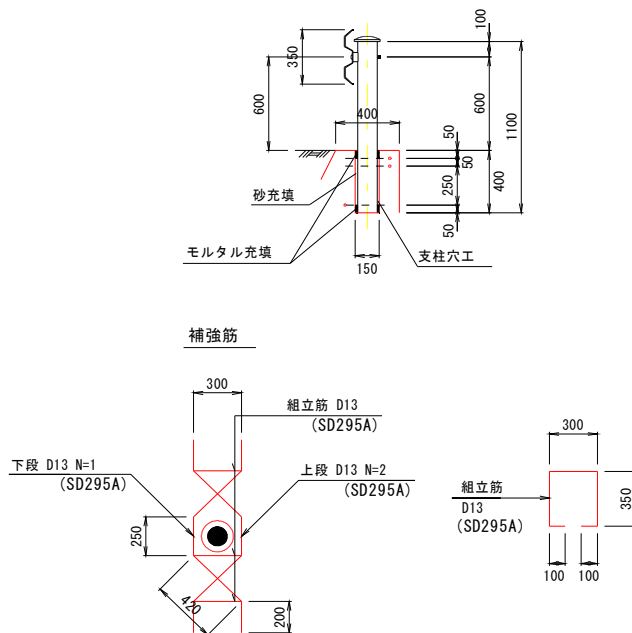
[illegible]

10.0m当り



10.0m当り

S=1 : 30

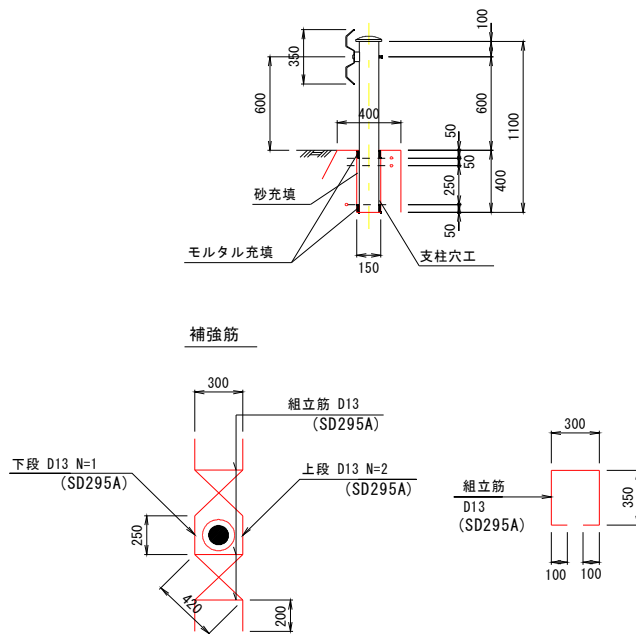
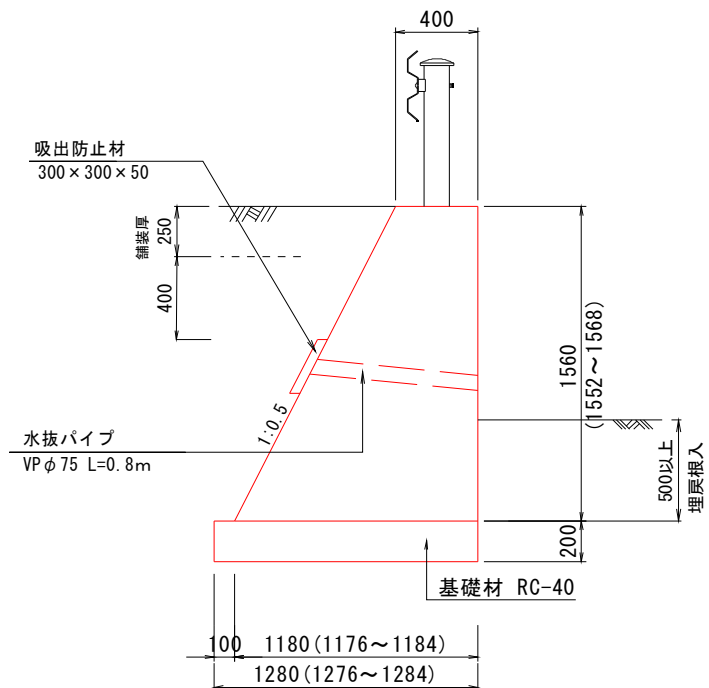
[illegible]

H=1560 (1552~1568)

10.0m当り

ガードレール支柱補強図

S=1 : 30

[illegible]

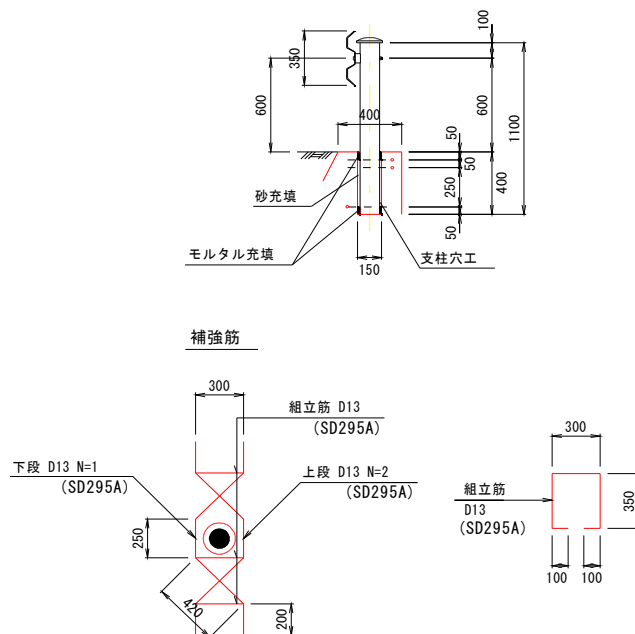
10.0m当り



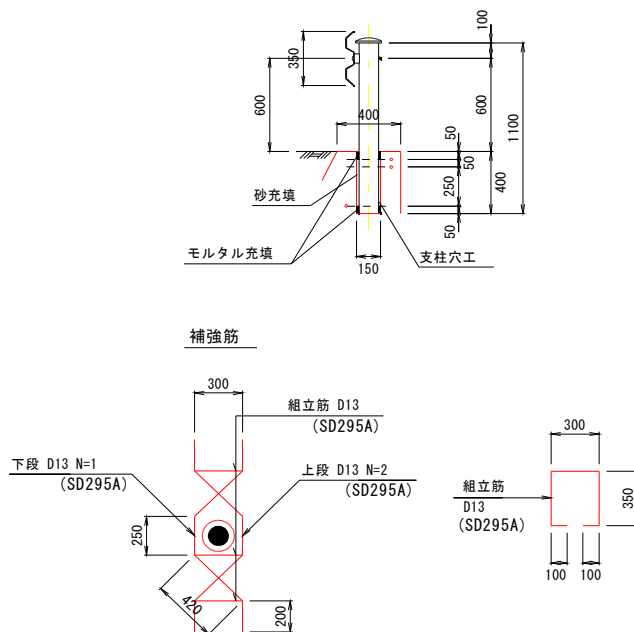
10.0m当り

---

S=1 : 30

[illegible]

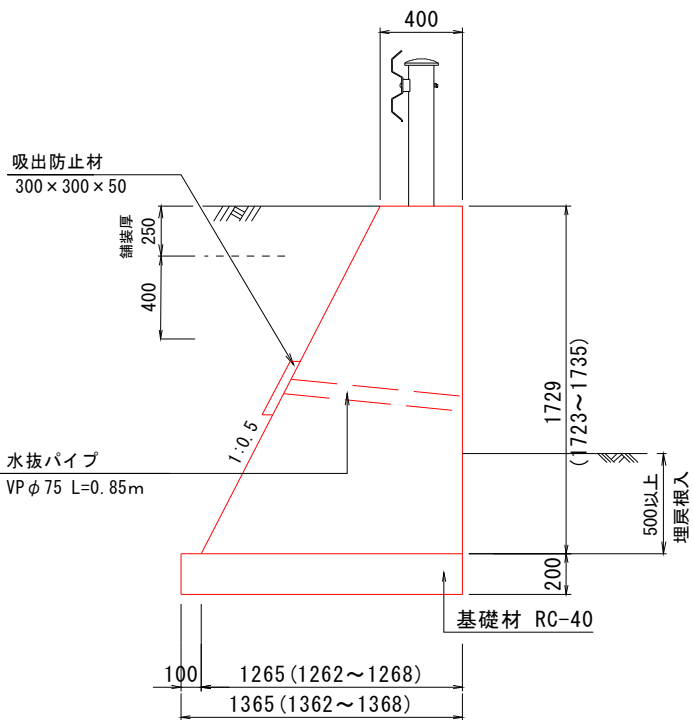
10.0m当り

[illegible]



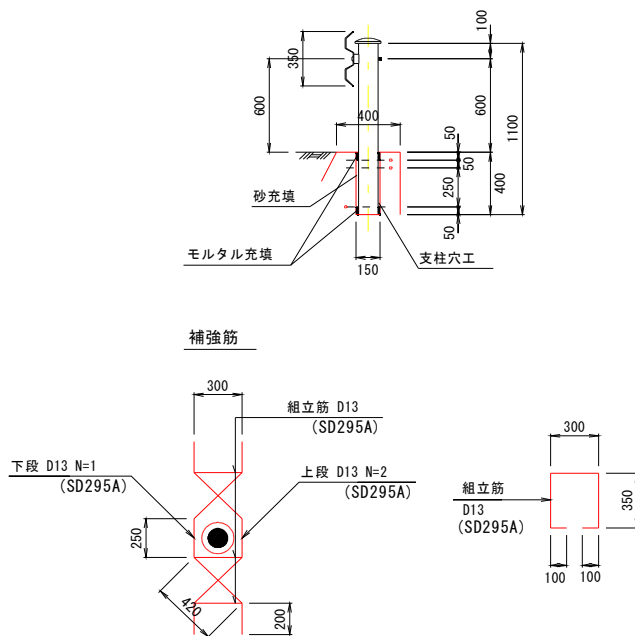
H=1729 (1723~1735)

10.0m当り



ガードレール支柱補強図

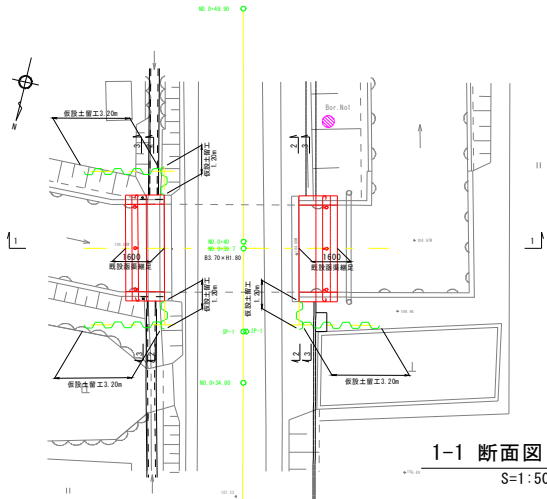
S=1:30

[illegible]

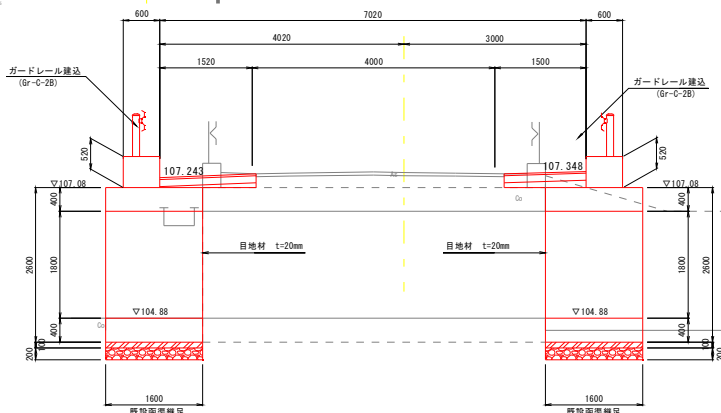
# 函渠工 B3700-H1800

1.0箇所当り

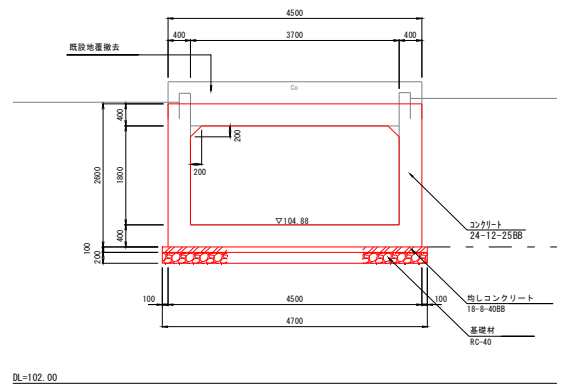
平面図  
S=1:100



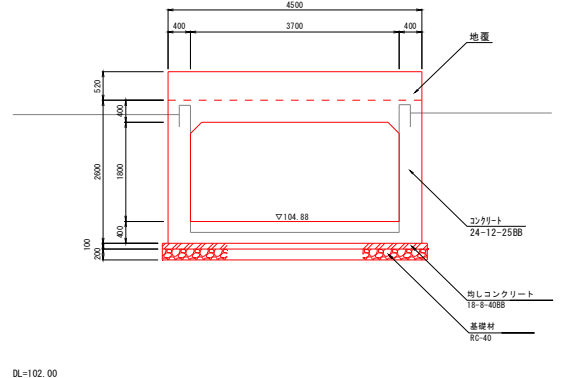
1-1 断面図  
S=1:50



2-2 断面図  
S=1:50



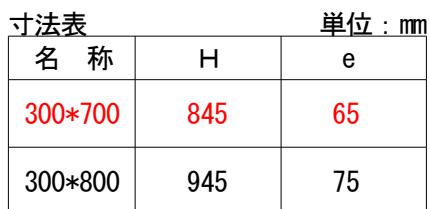
3-3 断面図  
S=1:50



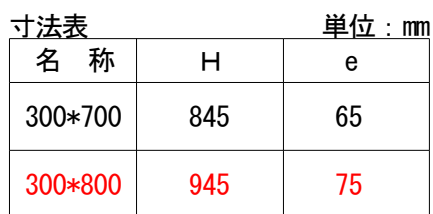
(※) ボックスカルバートの支持地盤における地耐力は700N/m<sup>2</sup>以上とする。  
工事の実施にあたり、支持地盤の確認を行うものとする。

名 称	形 状 ・ 寸 法	計 算 式	数 量	単 位	摘 要
基 面 整 正		4.7*1.6	= 7.5	m <sup>2</sup>	
基 礎 砕 石	RC-40、t=20cm	4.7*1.6	= 7.5	m <sup>2</sup>	
型 枠	均し型枠	0.1*1.6*2	= 0.3	m <sup>2</sup>	
均 し コ ン ク リ ー ト	18-8-40BB	4.7*0.1*1.6	= 0.8	m <sup>3</sup>	
型 枠	鉄筋構造物	((1.6+0.2*1.414)*2+3.3)*1.6+(2.6*1.6*2)+ ((0.52+4.5)*2*0.6)+(4.5*2.6)-(3.7*1.8)+0.2*0.2	= 30.7	m <sup>2</sup>	
コ ン ク リ ー ト	24-12-25BB	(4.5*2.6-3.7*1.8+0.2*0.2)*1.6+(0.52*0.6*4.5)	= 9.5	m <sup>3</sup>	
鉄 筋	SD345、D16~25	(図面)函渠工 配筋図 鉄筋表より 439.7kg 228.4kg(D19)+91.5kg(D22)+119.8kg(D25)	= 0.44	t	
鉄 筋	SD345、D13	(図面)函渠工 配筋図 鉄筋表より 306.3kg	= 0.31	t	
目 地 板	歴青繊維質目地板、t=20mm	(4.5*2.6)-(3.7*1.8)+(0.2*0.2)	= 5.1	m <sup>2</sup>	
足 場 工	単管足場	2.6*1.6*2.0	= 8.3	掛m <sup>2</sup>	
支 保 工		3.7*1.8*1.6	= 10.7	空m <sup>3</sup>	

10.0m当り

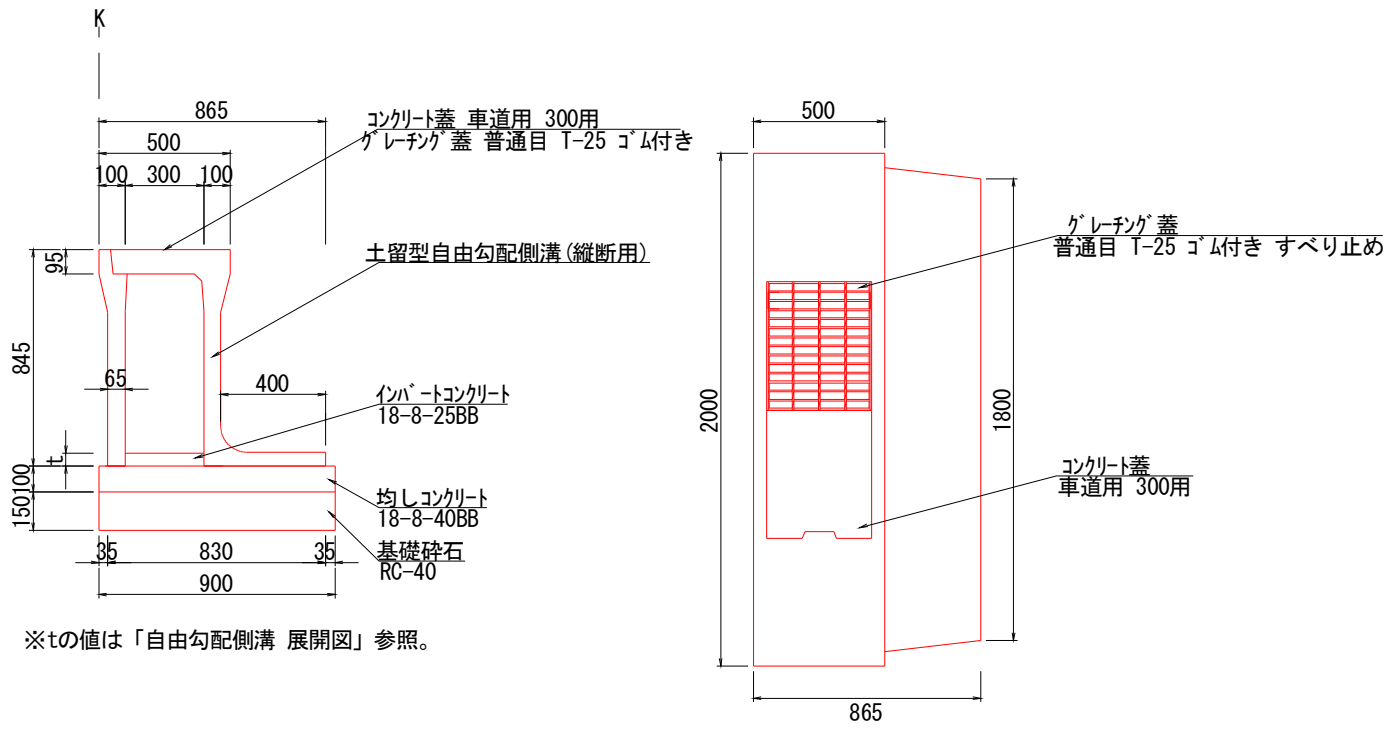
[illegible]

10.0m当り

[illegible]

土留型自由勾配側溝  
B300-H700(縦断用)

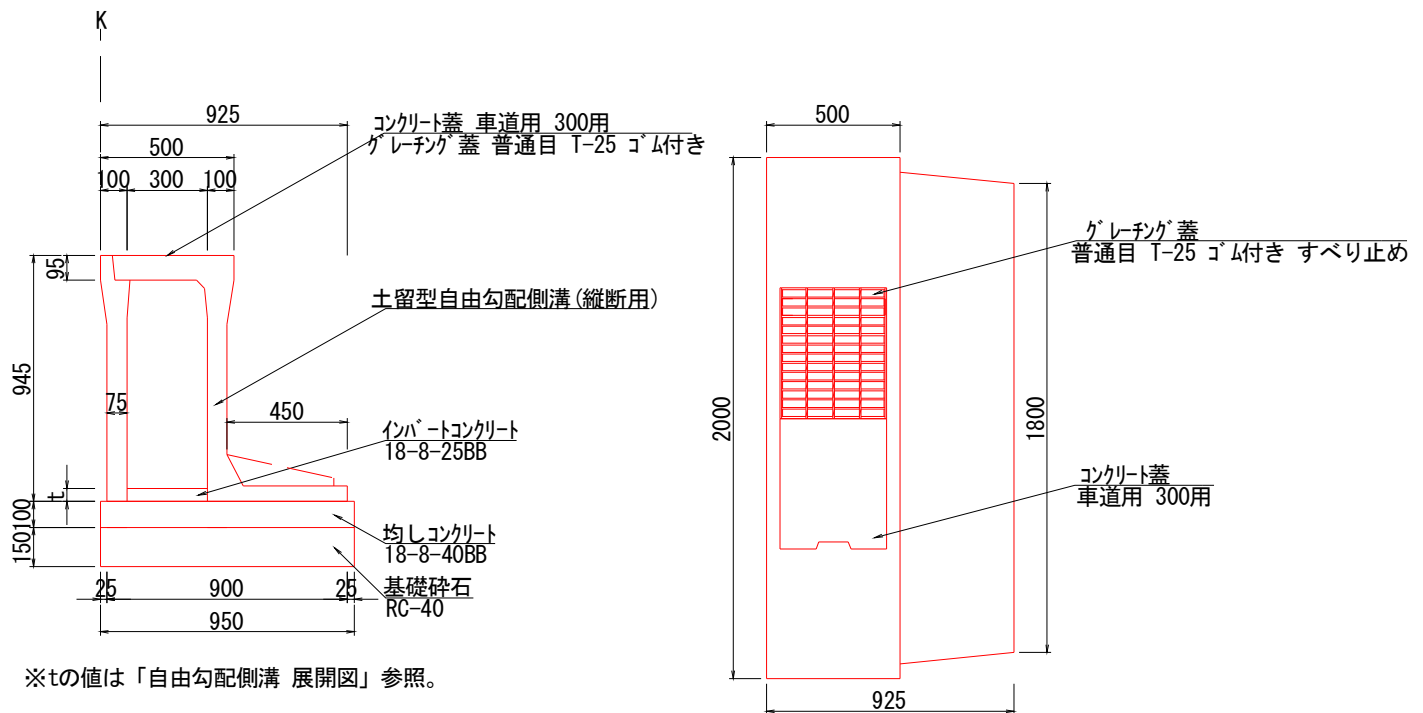
10.0m当り



名 称	形 状 ・ 寸 法	計 算 式	数 量	単 位	摘 要
基 面 整 正		$0.90 \times 10.0$	= 9.0	m <sup>2</sup>	
基 礎 材	RC-40、t=15cm	$0.90 \times 0.15 \times 10.0$	= 1.4	m <sup>3</sup>	
型 枠	均し型枠	$0.1 \times 10.0 \times 2$	= 2.0	m <sup>2</sup>	
均 し コ ン ク リ ー ト	18-8-40BB	$0.90 \times 0.1 \times 10.0$	= 0.9	m <sup>3</sup>	
土留型自由勾配側溝	縦断用 B300-H700	$10.0/2$	= 5.0	本	2m/本 715kg/本
インハートコンクリート	18-8-25BB	—	= —	m <sup>3</sup>	別途計上
コ ン ク リ ー ト 蓋	内幅300タイプ、車道用 蓋2枚掛けタイプ	—	= —	枚	別途計上
グ レ ー チ ン グ 蓋	T-25、内幅300タイプ、L=50cm ゴム付き、すべり止め	—	= —	枚	別途計上

B300-H800 (縦断用)

10.0m当り

[illegible]

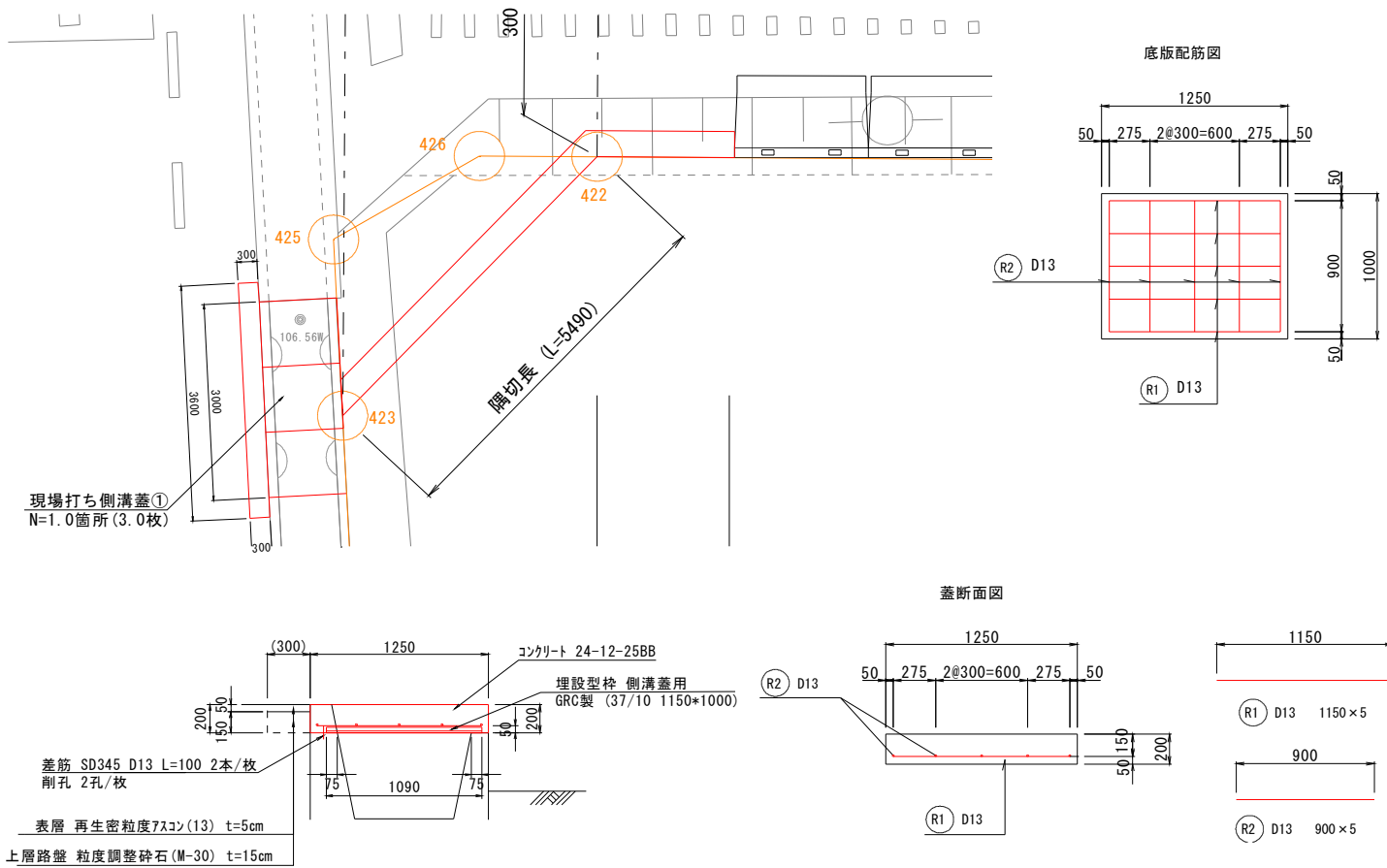






現場打ち側溝蓋①  
24-12-25BB

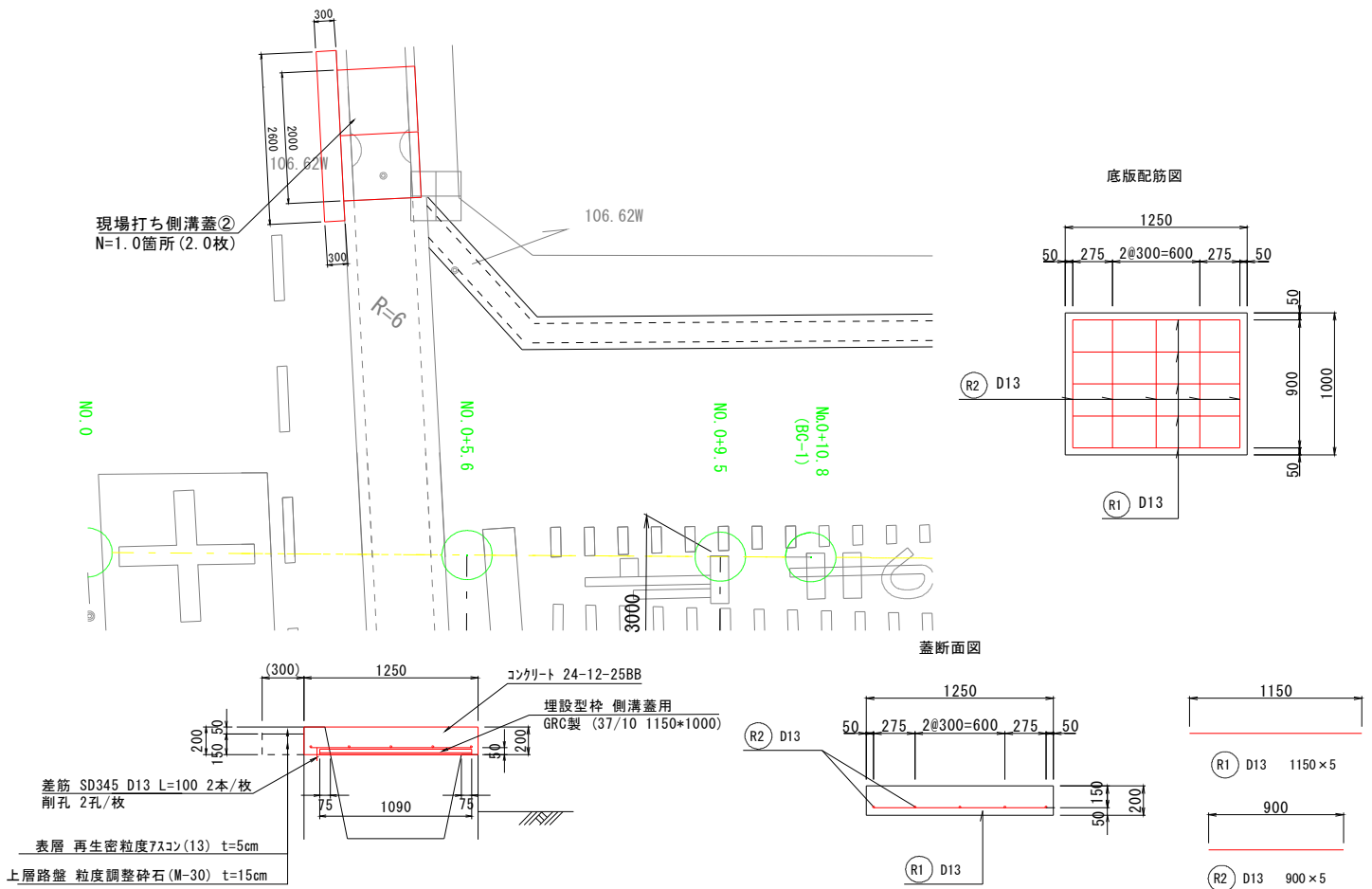
1.0箇所当り



名 称	形 状 ・ 寸 法	計 算 式	数 量	単 位	摘 要
床 掘 り	小規模	$0.15 \times 0.3 \times 3.6$	= 0.2	m3	
埋設鋼板型枠 (現場打側溝蓋用)		$1.09 \times 1.0 \times 3.0$	= 3.3	m2	
埋 設 型 枠	GRC製 (37/10 1150*1000)	3.0	= 3.0	枚	
鉄 筋	SD345、D13	$((1.150 \times 5) + (0.9 \times 5) + (0.1 \times 2)) \times 0.995 / 1000 \times 3.0$	= 0.03	t	
コンクリート削孔	電動ハンマドリル	$2.0 \times 3.0$	= 6.0	孔	
型 枠	鉄筋構造物	$(0.2 \times 3.0 \times 2) + 1.25 \times 0.2$	= 1.5	m2	
コ ン ク リ ー ト	24-12-25BB	$1.25 \times 0.2 \times 3.0 - (1.09 \times 0.037 \times 3.0)$	= 0.6	m3	
上層路盤(歩道部)	粒度調整碎石(M-30) t=15cm	$0.3 \times 3.6$	= 1.1	m2	
表層(車道・路肩部)	再生密粒度AS(13) t=5cm	$0.3 \times 3.6$	= 1.1	m2	

24-12-25BB

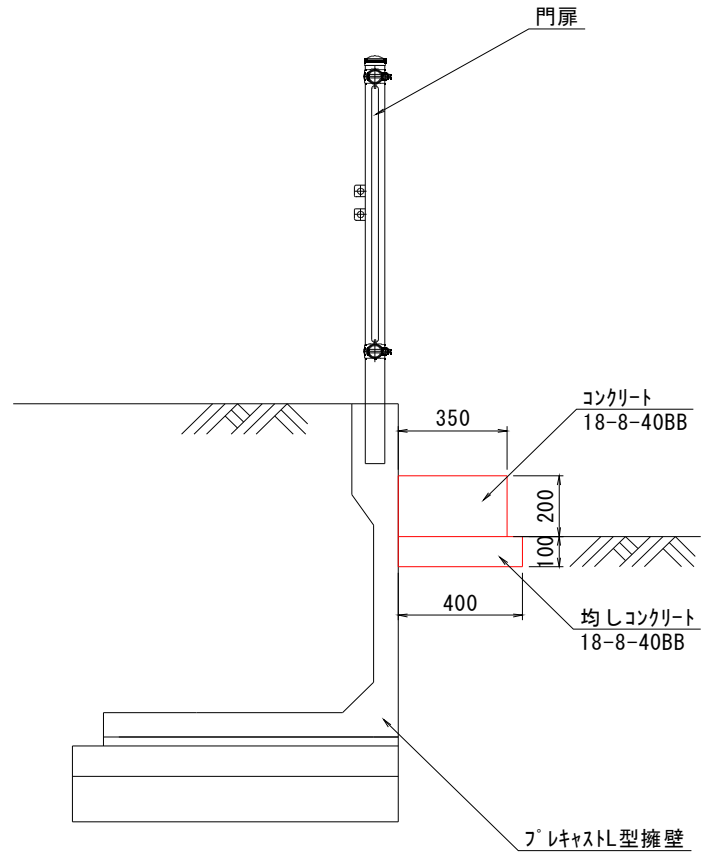
1.0箇所当り



名 称	形 状 ・ 寸 法	計 算 式	数 量	単位	摘 要
床 掘 り	小規模	$0.15 \times 0.3 \times 2.6 =$	0.1	m3	
埋 設 鋼 板 型 枠 (現場打側溝蓋用)		$1.09 \times 1.0 \times 2.0 =$	2.2	m2	
埋 設 型 枠	GRC製(37/10 1150*1000)	$2.0 =$	2.0	枚	
鉄 筋	SD345、D13	$((1.150 \times 5) + (0.9 \times 5) + (0.1 \times 2)) \times 0.995 / 1000 \times 2.0 =$	0.02	t	
コンクリート削孔	電動ハンマドリル	$2.0 \times 2.0 =$	4.0	孔	
型 枠	鉄筋構造物	$(0.2 \times 2.0 \times 2) + 1.25 \times 0.2 =$	1.1	m2	
コンクリート	24-12-25BB	$1.25 \times 0.2 \times 2.0 - (1.09 \times 0.037 \times 2.0) =$	0.4	m3	
上層路盤(歩道部)	粒度調整砕石(M-30) t=15cm	$0.3 \times 2.6 =$	0.8	m2	
表層(車道・路肩部)	再生密粒度AS(13) t=5cm	$0.3 \times 2.6 =$	0.8	m2	

18-8-40BB

1.0箇所当り

[illegible]

インバートコンクリート数量計算書

自由勾配側溝(300*700)					
区間	始点 インバート厚 ai (m)	終点 インバート厚 bi (m)	延長 Li (m)	側溝内幅 A (m)	インバート量 Vi (m <sup>3</sup> )
NO. 0+42.6～ NO. 0+53.6(左)	( 0.050 + 0.116 )	×	2.600	/2× 0.300	= 0.065
	( 0.116 + 0.130 )	×	4.700	/2× 0.300	= 0.173
	( 0.130 + 0.142 )	×	3.700	/2× 0.300	= 0.151
	総延長		11.000	小計	0.389
自由勾配側溝(300*800)					
区間	始点 インバート厚 ai (m)	終点 インバート厚 bi (m)	延長 Li (m)	側溝内幅 A (m)	インバート量 Vi (m <sup>3</sup> )
NO. 0+31.9～ NO. 0+36.9(左)	( 0.120 + 0.114 )	×	2.100	/2× 0.300	= 0.074
	( 0.114 + 0.107 )	×	2.200	/2× 0.300	= 0.073
	( 0.107 + 0.104 )	×	0.700	/2× 0.300	= 0.022
	総延長		5.000	小計	0.169
土留型自由勾配側溝(300*700)					
区間	始点 インバート厚 ai (m)	終点 インバート厚 bi (m)	延長 Li (m)	側溝内幅 A (m)	インバート量 Vi (m <sup>3</sup> )
NO. 0+6.7～ NO. 0+22.9(左)	( 0.101 + 0.089 )	×	4.100	/2× 0.300	= 0.117
	( 0.089 + 0.060 )	×	9.200	/2× 0.300	= 0.206
	( 0.060 + 0.050 )	×	2.900	/2× 0.300	= 0.048
	総延長		16.200	小計	0.371
土留型自由勾配側溝(300*800)					
区間	始点 インバート厚 ai (m)	終点 インバート厚 bi (m)	延長 Li (m)	側溝内幅 A (m)	インバート量 Vi (m <sup>3</sup> )
NO. 0+5.1～ NO. 0+6.7(左)	( 0.135 + 0.201 )	×	2.300	/2× 0.300	= 0.116
NO. 0+22.9～ NO. 0+31.9(左)	( 0.150 + 0.120 )	×	9.000	/2× 0.300	= 0.365
	総延長		11.300	小計	0.481
	合計				1.410
インバート修正					
	始点 インバート厚 ai (m)	終点 インバート厚 bi (m)	延長 Li (m)	側溝内幅 A (m)	インバート量 Vi (m <sup>3</sup> )
No.2+68.5～ No.3+17.9(左)	( 0.030 + 0.083 )	×	16.500	/2× 0.300	= 0.280
	( 0.083 + 0.109 )	×	32.900	/2× 0.300	= 0.948
	総延長		49.400	小計	1.228
	合計				1.228