

§ 1. 総括表

数量総括表 (1)

工種	種別	細別	規格	単位	設計数量	計上数量	備考
土工	掘削工	掘削	土砂	m ³	1.1	1	
	盛土工	盛土	土砂, 2.5m未満	m ³	2.0	2	
	法面整形工	法面整形(切土部)	土砂	m ²	5.5	6	
		法面整形(盛土部)	土砂	m ²	1.4	1	
	残土処理工	不整地運搬車	土砂, 運搬距離130m以下	m ³	149.1	150	
		積込(ルーズ)	土砂	m ³	149.1	150	
		土砂等運搬	土砂	m ³	149.1	150	
		残土等処分	土砂	m ³	149.1	150	
排水構造物工	作業土工	床掘	土砂	m ³	173.9	170	
		埋戻し	土砂	m ³	70.2	70	
		基面整正		m ²	78.8	80	
	側溝工	1号自由勾配側溝	B700×H700	式	1.0	1	L=8.4m
		2号自由勾配側溝	片土留式、B700×H900～H1400	式	1.0	1	L=9.5m
		3号自由勾配側溝	B700×H800～H1100	式	1.0	1	L=14.1m
		4号自由勾配側溝	スリム型 B400×H1200(MH対応型)	式	1.0	1	L=7.5m
		5号自由勾配側溝	片土留式 スリム型 B500×H1100～H1200(Co増打ち型)	式	1.0	1	L=12.0m
		6号自由勾配側溝	スリム型 B500×H1000	式	1.0	1	L=3.0m
		7号自由勾配側溝	B700×H700～H900	式	1.0	1	L=11.2m
		U型側溝	B300×H240	m	1.0	1	
			B450×H450	m	1.7	2	

数 量 総 括 表 (2)

工種	種別	細別	規格	単位	設計数量	計上数量	備考
	集水桝工	現場打ち集水桝	1号集水桝 B800×L800×H950	箇所	1.0	1	
		〃	2号集水桝 B1000×L1000×H1400	箇所	1.0	1	
		〃	3号集水桝 B700×L700×H1200	箇所	1.0	1	
		〃	4号集水桝 B700×L700×H1300	箇所	1.0	1	
舗装工	コンクリート舗装工	コンクリート舗装	t=120mm, 18-8-25BB	m ²	136.9	137	
		路盤	t=150mm, RC-40	m ²	136.9	137	
構造物撤去工	構造物取壊し工	コンクリート構造物取壊し	無筋コンクリート	m ³	9.0	9	
		舗装版切断	t=12cm	m	11.4	11	
		舗装版破碎	t=12cm	m ²	184.3	180	
	運搬処理工	殻運搬	無筋コンクリート	m ³	31.1	31	
		殻処分	無筋コンクリート	m ³	31.1	31	
仮設工							
【1-1期工事】							
【設置時】	仮締切工	土のう	仕拵・設置, 620×480	m ²	0.2	0	
		高密度ポリエチレン管	設置, シングル管, φ500	m	48.3	48	
		床掘	土砂, 小規模	m ³	5.0	5	
		埋戻し	土砂, 小規模	m ³	5.0	5	
		盛土	土砂, 小規模	m ³	2.2	2	
	工事用道路工	仮設盛土	土砂, 2.5m以上4m未満	m ³	17.6	20	
			土砂, W≧4m	m ³	9.2	9	
		購入土 (ルーズ)		m ³	35.7	40	

数 量 総 括 表 (3)

工種	種別	細別	規格	単位	設計数量	計上数量	備考
		碎石舗装	設置, RC-40, t=10cm	m ²	34.1	34	
		大型土のう	設置	袋	13	13	
		敷鉄板	設置, 1524×3048	m ²	387.1	387	
		敷鉄板賃料	t=22mm, 1524×3048	枚	83	83	
	土留工	軽量鋼矢板	賃料, 鋼矢板長 L2000	枚	196	196	
		軽量鋼矢板建込工(両側)	設置	m	24.5	25	
		軽量金属支保工	設置	m	24.5	25	
		大型土のう	設置	袋	4	4	
	運搬	軽量鋼矢板		t	5.8	6	
		敷鉄板	t=22mm, 1524×3048	t	66.6	67	
【撤去時】	仮締切工	土のう	撤去, 620×480	m ²	0.2	0	
		高密度ポリエチレン管	撤去, シングル管, φ500	m	48.3	48	
	工事用道路工	積込(ルーズ)	土砂	m ³	20.9	20	
		碎石舗装	撤去, RC-40, t=10cm	m ³	2.1	2	20.8 m ²
		大型土のう	撤去	袋	8	8	
		敷鉄板	撤去, 1524×3048	m ²	252.8	253	
	土留工	軽量鋼矢板建込工(両側)	撤去	m	24.5	25	
		軽量金属支保工	撤去	m	24.5	25	
		大型土のう	撤去	枚	4	4	

数 量 総 括 表 (4)

工種	種別	細別	規格	単位	設計数量	計上数量	備考
	運搬処理工	殻運搬	RC-40	m ³	2.1	2	
		殻処分	RC-40	m ³	2.1	2	
	運搬	軽量鋼矢板		t	5.8	6	
		敷鉄板	t=22mm, 1524×3048	t	43.3	43	
【1-2期工事】							
【設置時】	土留工	軽量鋼矢板	賃料, 鋼矢板長 L2000	枚	156	156	
		軽量鋼矢板建込工(両側)	設置	m	19.5	20	
		軽量金属支保工	設置	m	19.5	20	
		大型土のう	設置	枚	13	13	
	運搬	軽量鋼矢板		t	4.6	5	
【撤去時】	土留工	軽量鋼矢板建込工(両側)	撤去	m	19.5	20	
		軽量金属支保工	撤去	m	19.5	20	
		大型土のう	撤去	枚	13	13	
	工事用道路工	積込(ルーズ)	土砂	m ³	8.9	9	
		碎石舗装	撤去, RC-40, t=10cm	m ³	1.3	1	13.3 m ²
		大型土のう	撤去	袋	5	5	
		敷鉄板	撤去, 1524×3048	m ²	134.3	134	
	運搬処理工	殻運搬	RC-40	m ³	1.3	1	
		殻処分	RC-40	m ³	1.3	1	

数量総括表 (5)

[illegible]

§ 2. 土工

土工数量集計表

[illegible]

土工予備集計

種別		単位	1期工事	合計
掘削	土砂	m ³	1.1	1.1
床掘	土砂 標準	m ³	90.4	90.4
	土砂 1.0m≦W1<2.0m	m ³	1.6	1.6
	土砂 標準 切梁腹起式	m ³	33.7	33.7
	土砂 1.0m≦W1<2.0m 切梁腹起式	m ³	48.2	48.2
埋戻し	土砂 W1<1.0m	m ³	57.2	57.2
	土砂 1.0m≦W1<4.0m	m ³	13.0	13.0
盛土	2.5m<W	m ³	2.0	2.0
基面整正		m ²	78.8	78.8
法面整形	切土部	m ²	5.5	5.5
	盛土部	m ²	1.4	1.4
不整地運搬車	土砂	m ³	—	149.1
積込(ルーズ)	土砂	m ³	—	149.1
土砂等運搬	土砂	m ³	—	149.1
残土等処分	土砂	m ³	—	149.1

土 量 計 算 書 (その1)

測点	単距離	掘削 土砂 (m ³)			床掘 土砂 標準 (m ³)			床掘 土砂 1.0m≤W1<2.0m (m ³)			備考
		断面積	平均	数量	断面積	平均	数量	断面積	平均	数量	
NO. 0+4. 7	-	0. 1	-	-	2. 3	-	-	0. 0	-	-	No. 0+10. 0を準用
NO. 0+10. 0	5. 3	0. 1	0. 10	0. 5	2. 3	2. 30	12. 2	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 0+15. 5	5. 5	0. 1	0. 10	0. 6	2. 3	2. 30	12. 7	0. 0	0. 00	0. 0	No. 0+10. 0を準用
NO. 0+15. 5	-	0. 0	-	-	2. 9	-	-	0. 0	-	-	No. 0+20. 0を準用
NO. 0+20. 0	4. 5	0. 0	0. 00	0. 0	2. 9	2. 90	13. 1	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 0+22. 7	2. 7	0. 0	0. 00	0. 0	2. 9	2. 90	7. 8	0. 0	0. 00	0. 0	No. 0+20. 0を準用
NO. 0+22. 7	-	0. 0	-	-	0. 1	1. 50	-	0. 0	-	-	No. 0+30. 0を準用
NO. 0+30. 0	7. 3	0. 0	0. 00	0. 0	0. 1	0. 10	0. 7	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 0+35. 0	5. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 1	0. 10	0. 5	0. 0	0. 00	0. 0	No. 0+30. 0を準用
NO. 0+35. 0	-	0. 0	-	-	0. 1	-	-	0. 0	-	-	No. 0+40. 0を準用
NO. 0+40. 0	5. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 1	0. 10	0. 5	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 0+43. 4	3. 4	0. 0	0. 00	0. 0	0. 1	0. 10	0. 3	0. 0	0. 00	0. 0	No. 0+40. 0を準用
NO. 0+43. 4	-	0. 0	-	-	0. 0	0. 05	-	0. 0	-	-	No. 0+47. 1下流側 を準用
NO. 0+47. 1	3. 7	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	下流側
NO. 0+47. 1	-	0. 0	0. 00	-	0. 0	-	-	0. 0	-	-	上流側
NO. 0+50. 0	2. 9	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 1	0. 05	0. 1	
NO. 0+60. 0	10. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 1	0. 10	1. 0	
NO. 0+64. 8	4. 8	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 1	0. 10	0. 5	No. 0+60. 0を準用
NO. 0+64. 8	-	0. 0	-	-	2. 9	-	-	0. 0	-	-	No. 0+70. 0を準用
NO. 0+70. 0	5. 2	0. 0	0. 00	0. 0	2. 9	2. 90	15. 1	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 0+80. 0	10. 0	0. 0	0. 00	0. 0	2. 6	2. 75	27. 5	0. 0	0. 00	0. 0	
合計	75. 3	1. 1			90. 4			1. 6			

土 量 計 算 書 (その2)

測点	単距離	床掘 土砂 標準 切梁腹起式 (m ³)			床掘 土砂 1.0m≦W1<2.0m 切梁腹起式 (m ³)			埋戻し 土砂 W1<1.0m (m ³)			備考
		断面積	平均	数量	断面積	平均	数量	断面積	平均	数量	
NO. 0+4. 7	-	0. 0	-	-	0. 0	-	-	1. 4	-	-	No. 0+10. 0を準用
NO. 0+10. 0	5. 3	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	1. 4	1. 40	7. 4	
NO. 0+15. 5	5. 5	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	1. 4	1. 40	7. 7	No. 0+10. 0を準用
NO. 0+15. 5	-	0. 0	-	-	0. 0	-	-	0. 5	-	-	No. 0+20. 0を準用
NO. 0+20. 0	4. 5	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 5	0. 50	2. 3	
NO. 0+22. 7	2. 7	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 5	0. 50	1. 4	No. 0+20. 0を準用
NO. 0+22. 7	-	0. 0	-	-	1. 8	-	-	0. 5	-	-	No. 0+30. 0を準用
NO. 0+30. 0	7. 3	0. 0	0. 00	0. 0	1. 8	1. 80	13. 1	0. 5	0. 50	3. 7	
NO. 0+35. 0	5. 0	0. 0	0. 00	0. 0	1. 8	1. 80	9. 0	0. 5	0. 50	2. 5	No. 0+30. 0を準用
NO. 0+35. 0	-	2. 9	-	-	0. 0	-	-	1. 6	-	-	No. 0+40. 0を準用
NO. 0+40. 0	5. 0	2. 9	2. 90	14. 5	0. 0	0. 00	0. 0	1. 6	1. 60	8. 0	
NO. 0+43. 4	3. 4	2. 9	2. 90	9. 9	0. 0	0. 00	0. 0	1. 6	1. 60	5. 4	No. 0+40. 0を準用
NO. 0+43. 4	-	2. 5	-	-	0. 0	0. 00	-	0. 3	-	-	No. 0+47. 1下流側を準用
NO. 0+47. 1	3. 7	2. 5	2. 50	9. 3	0. 0	0. 00	0. 0	0. 3	0. 30	1. 1	下流側
NO. 0+47. 1	-	0. 0	-	-	1. 4	-	-	0. 3	-	-	上流側
NO. 0+50. 0	2. 9	0. 0	0. 00	0. 0	1. 6	1. 50	4. 4	0. 3	0. 30	0. 9	
NO. 0+60. 0	10. 0	0. 0	0. 00	0. 0	1. 4	1. 50	15. 0	0. 2	0. 25	2. 5	
NO. 0+64. 8	4. 8	0. 0	0. 00	0. 0	1. 4	1. 40	6. 7	0. 2	0. 20	1. 0	No. 0+60. 0を準用
NO. 0+64. 8	-	0. 0	-	-	0. 0	-	-	1. 3	-	-	No. 0+70. 0を準用
NO. 0+70. 0	5. 2	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	1. 3	1. 30	6. 8	
NO. 0+80. 0	10. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 65	6. 5	
合計	75. 3	33. 7			48. 2			57. 2			

土 量 計 算 書 (その3)

測点	単距離	埋戻し 土砂 $1.0\text{m} \leq W1 < 4.0\text{m}$ (m ³)			盛土 $2.5\text{m} < W$ (m ³)			基面整正			備考
		断面積	平均	数量	断面積	平均	数量	延長	平均	数量	
NO. 0+4. 7	-	0. 0	-	-	0. 0	-	-	1. 1	-	-	No. 0+10. 0を準用
NO. 0+10. 0	5. 3	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	1. 1	1. 10	5. 8	
NO. 0+15. 5	5. 5	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	1. 1	1. 10	6. 1	No. 0+10. 0を準用
NO. 0+15. 5	-	1. 2	-	-	0. 1	-	-	1. 4	-	-	No. 0+20. 0を準用
NO. 0+20. 0	4. 5	1. 2	1. 20	5. 4	0. 1	0. 10	0. 5	1. 4	1. 40	6. 3	
NO. 0+22. 7	2. 7	1. 2	1. 20	3. 2	0. 1	0. 10	0. 3	1. 4	1. 40	3. 8	No. 0+20. 0を準用
NO. 0+22. 7	-	0. 0	-	-	0. 1	-	-	1. 1	-	-	No. 0+30. 0を準用
NO. 0+30. 0	7. 3	0. 0	0. 00	0. 0	0. 1	0. 10	0. 7	1. 1	1. 10	8. 0	
NO. 0+35. 0	5. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 1	0. 10	0. 5	1. 1	1. 10	5. 5	No. 0+30. 0を準用
NO. 0+35. 0	-	0. 0	-	-	0. 0	-	-	1. 1	-	-	No. 0+40. 0を準用
NO. 0+40. 0	5. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	1. 1	1. 10	5. 5	
NO. 0+43. 4	3. 4	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	1. 1	1. 10	3. 7	No. 0+40. 0を準用
NO. 0+43. 4	-	1. 2	-	-	0. 0	0. 00	-	1. 4	-	-	No. 0+47. 1下流側を準用
NO. 0+47. 1	3. 7	1. 2	1. 20	4. 4	0. 0	0. 00	0. 0	1. 4	1. 40	5. 2	下流側
NO. 0+47. 1	-	0. 0	-	-	0. 0	-	-	1. 0	-	-	上流側
NO. 0+50. 0	2. 9	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	1. 0	1. 00	2. 9	
NO. 0+60. 0	10. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	1. 0	1. 00	10. 0	
NO. 0+64. 8	4. 8	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	1. 0	1. 00	4. 8	No. 0+60. 0を準用
NO. 0+64. 8	-	0. 0	-	-	0. 0	-	-	1. 1	-	-	No. 0+70. 0を準用
NO. 0+70. 0	5. 2	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	1. 1	1. 10	5. 7	
NO. 0+80. 0	10. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 55	5. 5	
合計	75. 3	13. 0			2. 0			78. 8			

土 量 計 算 書 (その4)

測点	単距離	法面整形 切土部 (m ²)			法面整形 盛土部 (m ²)						備考
		距離	平均	数量	距離	平均	数量				
NO. 0+4. 7	-	0. 5	-	-	0. 0	-	-				No. 0+10. 0を準用
NO. 0+10. 0	5. 3	0. 5	0. 50	2. 7	0. 0	0. 00	0. 0				
NO. 0+15. 5	5. 5	0. 5	0. 50	2. 8	0. 0	0. 00	0. 0				No. 0+10. 0を準用
NO. 0+15. 5	-	0. 0	-	-	0. 2	-	-				No. 0+20. 0を準用
NO. 0+20. 0	4. 5	0. 0	0. 00	0. 0	0. 2	0. 20	0. 9				
NO. 0+22. 7	2. 7	0. 0	0. 00	0. 0	0. 2	0. 20	0. 5				No. 0+20. 0を準用
NO. 0+22. 7	-	0. 0	-	-	0. 0	-	-				No. 0+30. 0を準用
NO. 0+30. 0	7. 3	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0				
NO. 0+35. 0	5. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0				No. 0+30. 0を準用
NO. 0+35. 0	-	0. 0	-	-	0. 0	-	-				No. 0+40. 0を準用
NO. 0+40. 0	5. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0				
NO. 0+43. 4	3. 4	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0				No. 0+40. 0を準用
NO. 0+43. 4	-	0. 0	-	-	0. 0	0. 00	-				No. 0+47. 1下流側 を準用
NO. 0+47. 1	3. 7	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0				下流側
NO. 0+47. 1	-	0. 0	-	-	0. 0	-	-				上流側
NO. 0+50. 0	2. 9	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0				
NO. 0+60. 0	10. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0				
NO. 0+64. 8	4. 8	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0				No. 0+60. 0を準用
NO. 0+64. 8	-	0. 0	-	-	0. 0	-	-				No. 0+70. 0を準用
NO. 0+70. 0	5. 2	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0				
NO. 0+80. 0	10. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0				
合計	75. 3	5. 5			1. 4						

土 配 表

細 別	規 格	計算式	単位	数 量	摘 要
発生土					
掘削	土砂		m3	1.1	
床掘	土砂 標準		m3	90.4	
	土砂 1.0m≦W1<2.0m		m3	1.6	
	土砂 標準 切梁腹起式		m3	33.7	
	土砂 1.0m≦W1<2.0m 切梁腹起式		m3	48.2	
発生土(土砂)計			m3	175.0	
流用土					
埋戻	W<1.0m		m3	57.2	
	1.0m≦W<4.0m		m3	13.0	
盛土	W<2.5m		m3	2.0	
流用土(土砂)計			m3	72.2	
残土処理	土砂	175.0 - 72.2 / 0.9	m3	94.8	
	＜工事用道路工＞				
	盛土 2.5m≦W<4m	17.6 / 0.9	m3	19.6	
	盛土 W≧4m	9.2 / 0.9	m3	10.2	
	大型土のう	13 / 1.2	m3	10.8	
	＜仮締切工＞				
	床掘		m3	5.0	
	埋戻し	- 5.0 / 0.9	m3	-5.6	
	土のう	0.34 × 0.2	m3	0.1	
	＜土留工＞				
	大型土のう	(4 + 13) / 1.2	m3	14.2	
			合計	149.1	
購入土(真砂土)	ルーズ				
	＜工事用道路工＞				
	盛土 2.5m≦W<4m	17.6 / 0.9 × 1.2	m3	23.5	
	盛土 W≧4m	9.2 / 0.9 × 1.2	m3	12.3	
	大型土のう		m3	13.0	
	＜仮締切工＞				
	土のう		m3	0.1	
	＜土留工＞				
	大型土のう	4 + 13	m3	17.0	
			合計	65.9	

計画平面図(1)

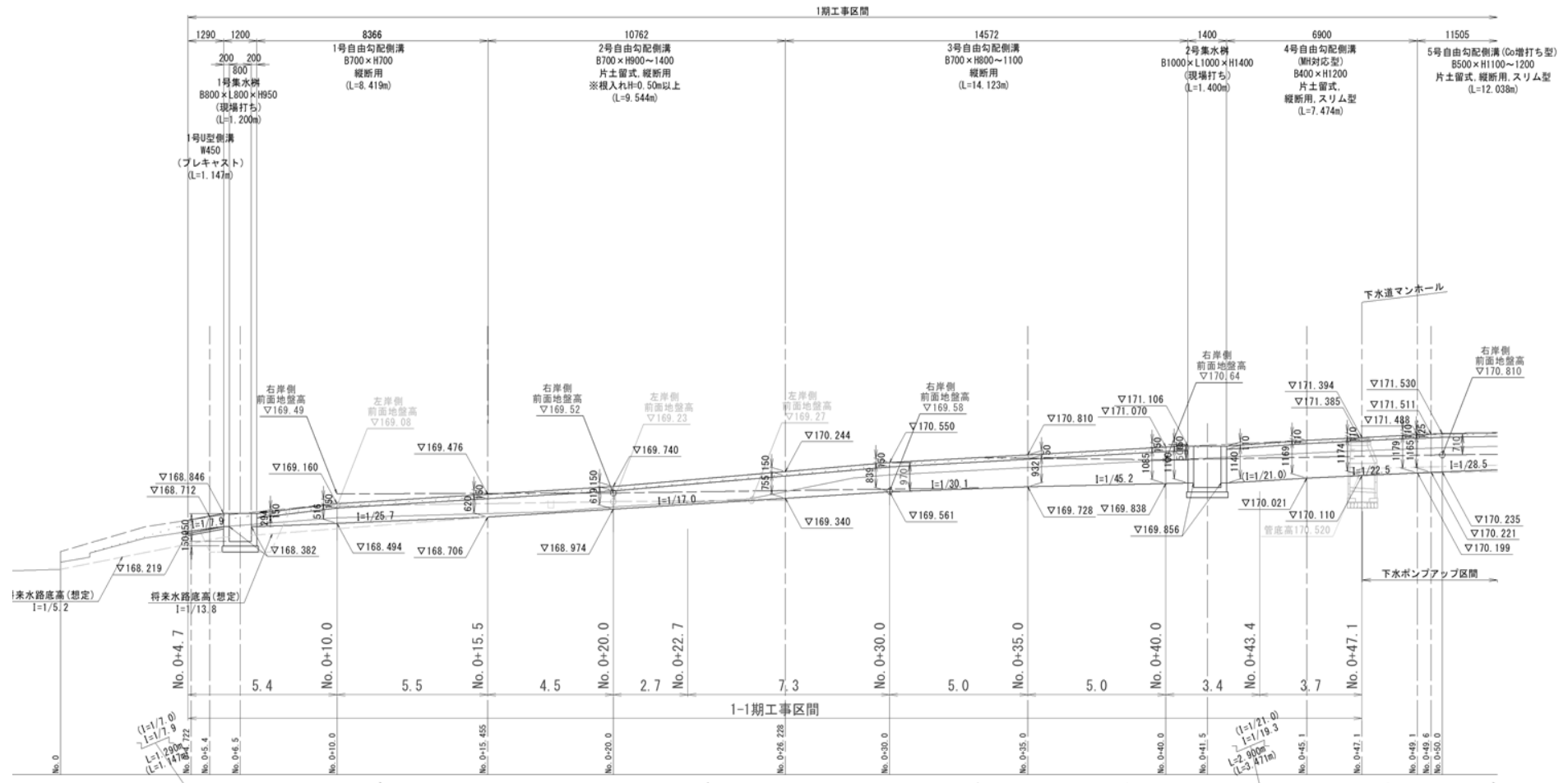
S=1:200

高市郡明日香村大字稲渚

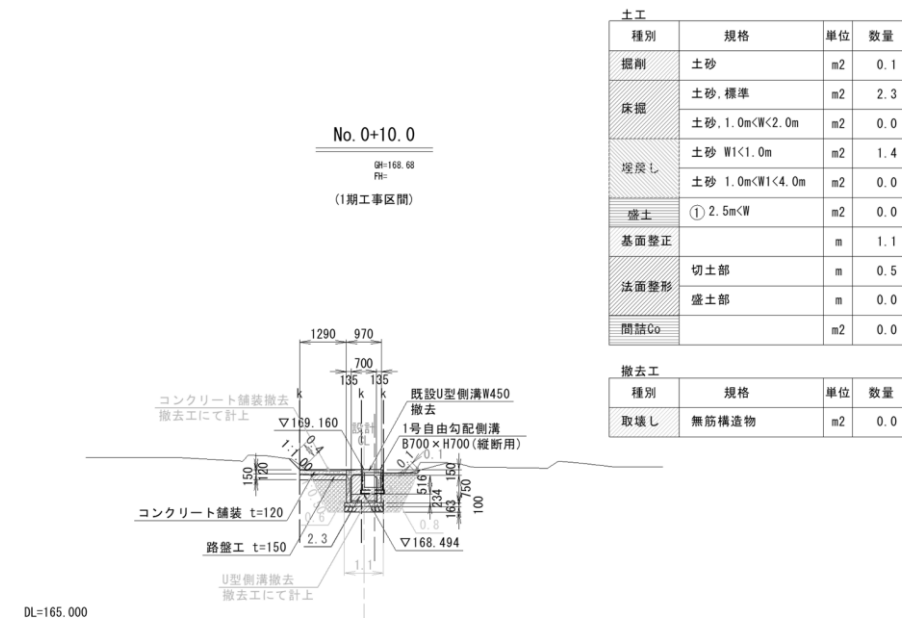
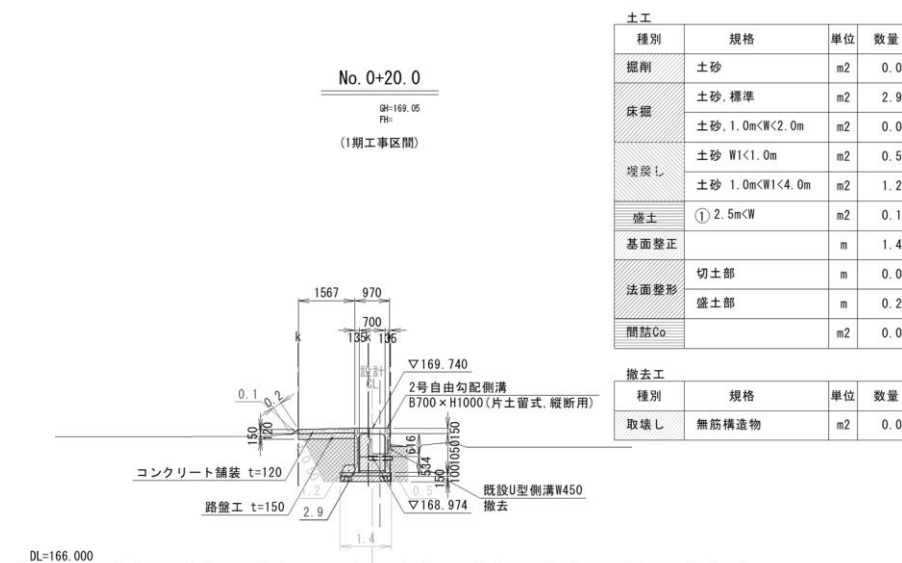


土工延長平面図

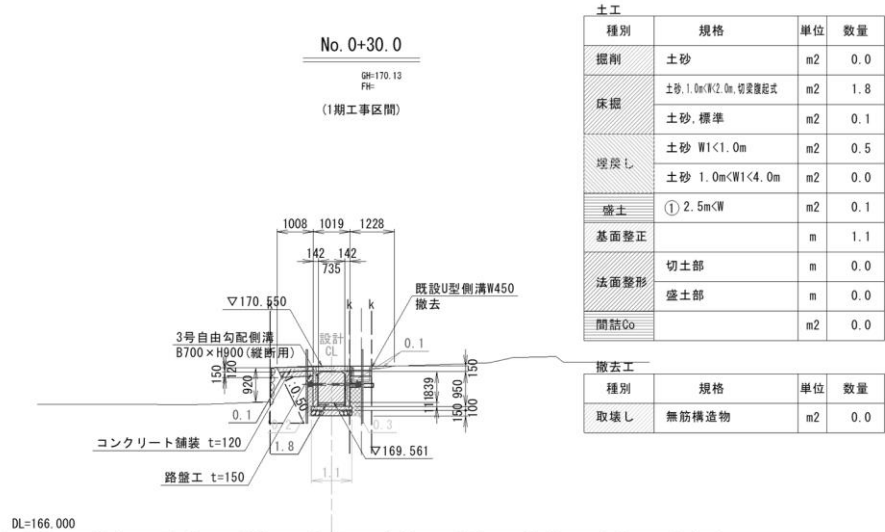
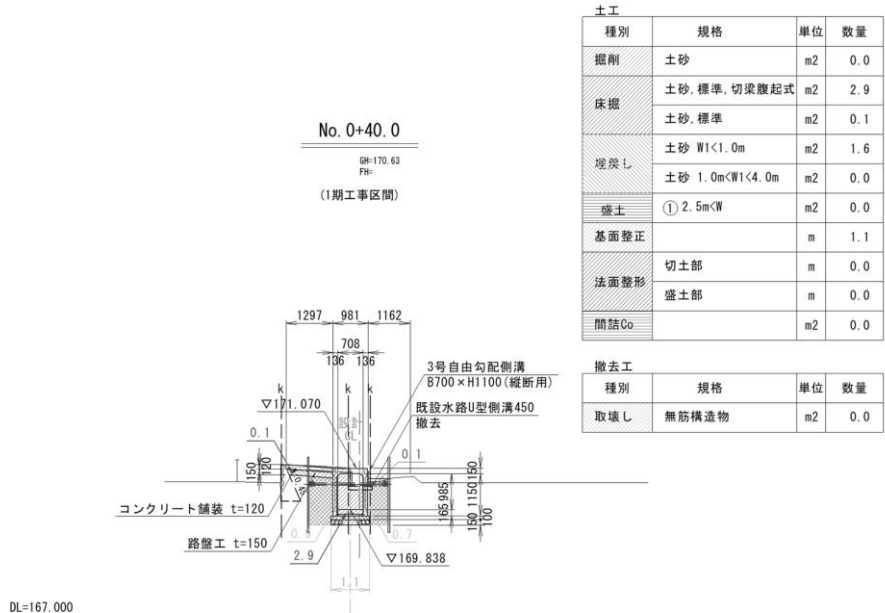
土工延長縦断図(1/2)



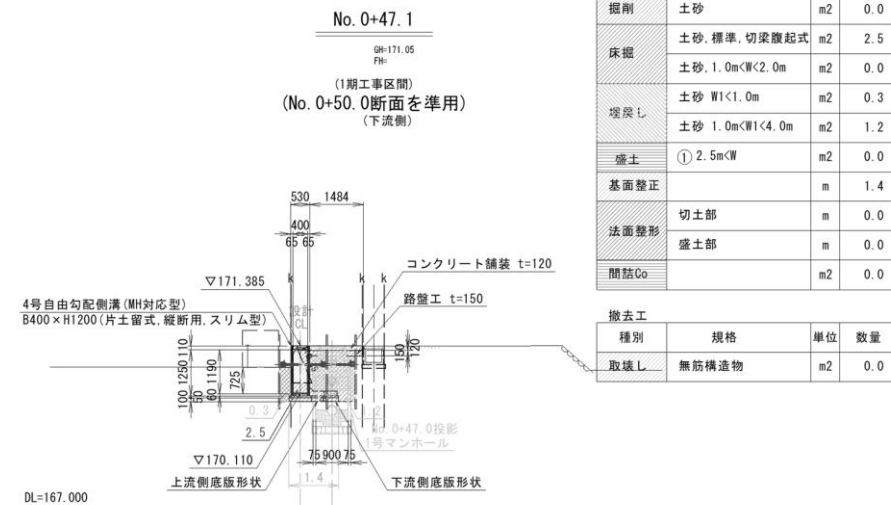
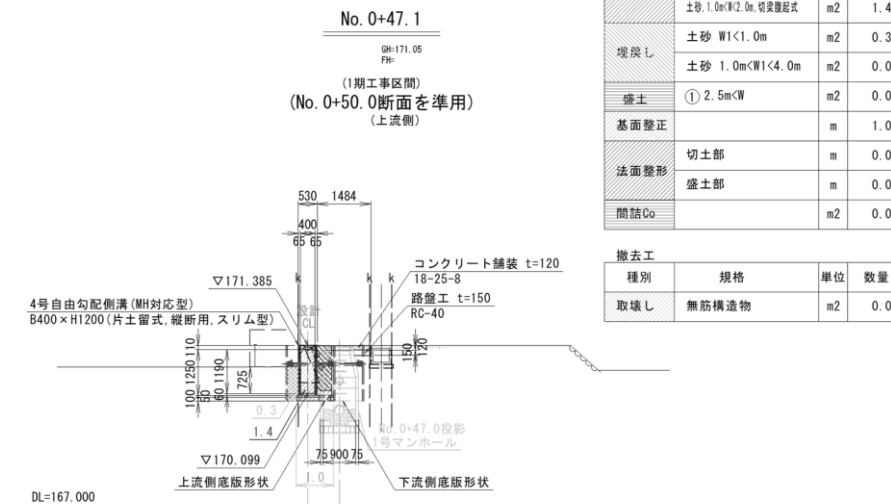
土工横断図(1)



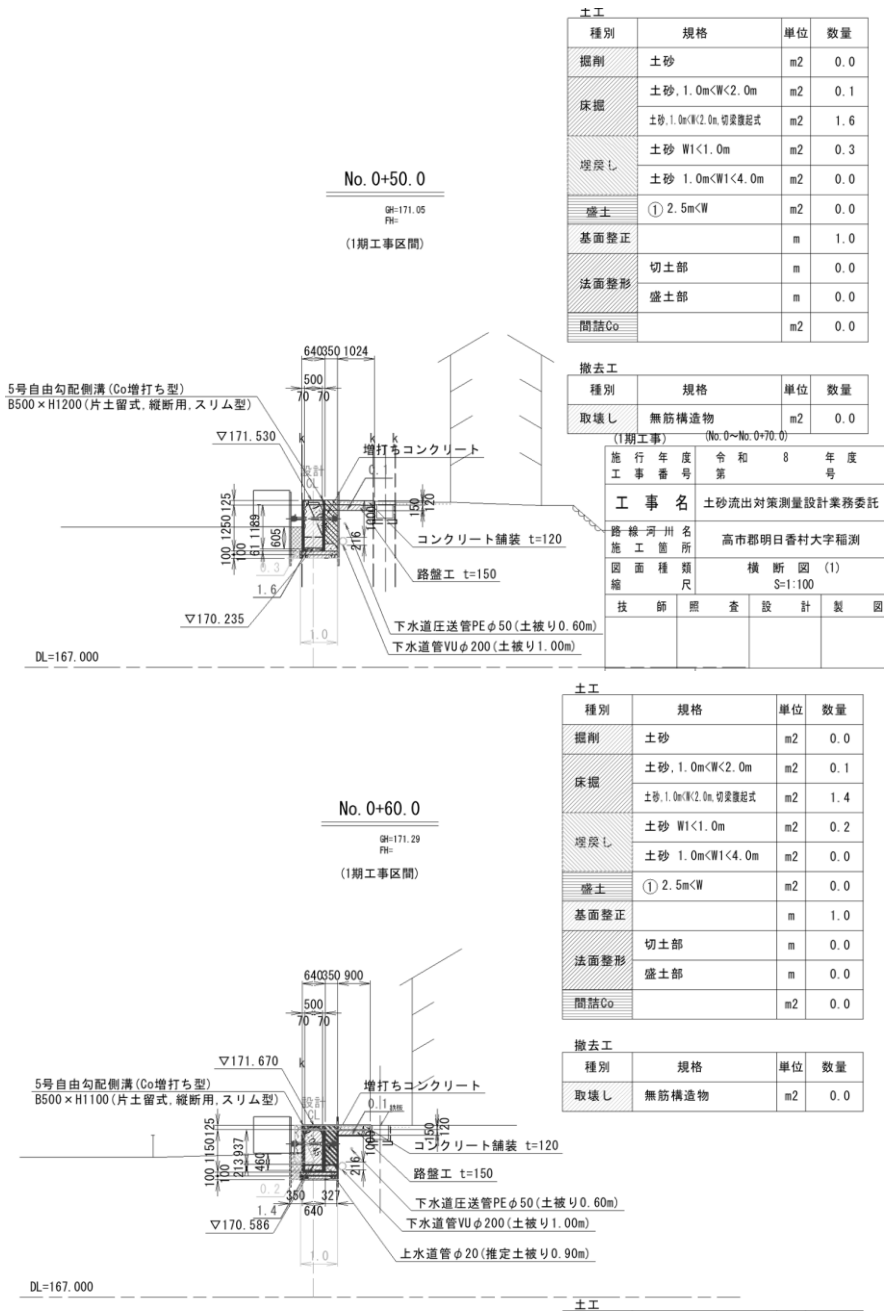
土工横断面(2)



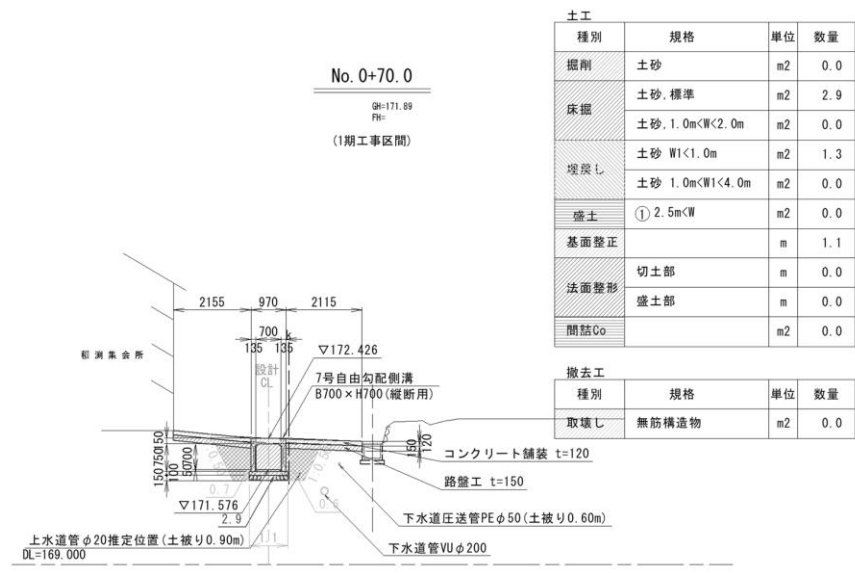
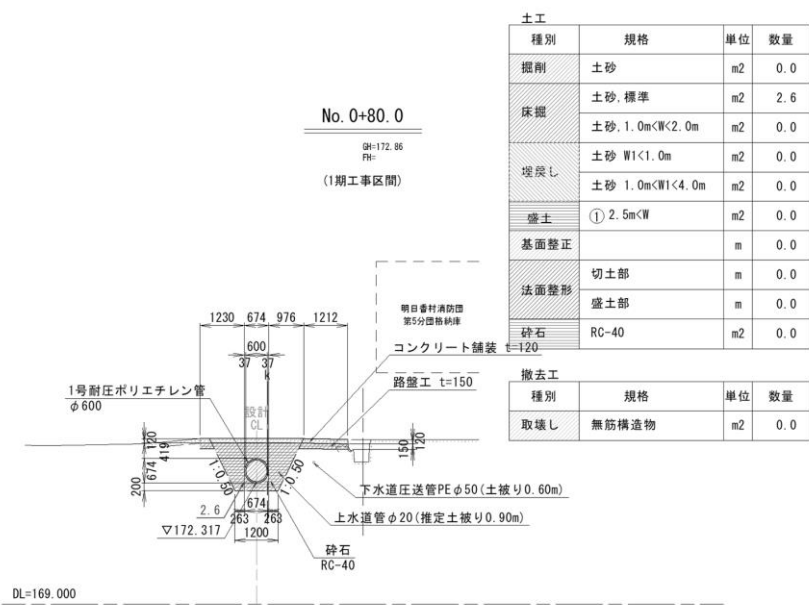
土工横断図(3)



土工横断面図(4)



土工横断図(5)



§ 3. 排水構造物工

排水構造物工数量集計表

種別	細別	規格	単位	数量	備考
側溝工	自由勾配側溝材料	1号自由勾配側溝	式	1.0	L=8.4m
	〃	2号自由勾配側溝	式	1.0	L=9.5m
	〃	3号自由勾配側溝	式	1.0	L=14.1m
	〃	4号自由勾配側溝	式	1.0	L=7.5m
	〃	5号自由勾配側溝	式	1.0	L=12.0m
	〃	6号自由勾配側溝	式	1.0	L=3.0m
	〃	7号自由勾配側溝	式	1.0	L=11.2m
	自由勾配側溝設置	縦断用 スリム型 B400×H1200	m	1.0	
	〃	縦断用 スリム型 B500×H1000	m	3.1	
	〃	縦断用 B700×H700	m	17.6	
	〃	縦断用 B700×H800	m	1.0	
	〃	縦断用 B700×H900	m	6.0	
	〃	縦断用 B700×H1000	m	4.8	
	〃	縦断用 B700×H1100	m	4.3	
	〃	片土留式 縦断用 スリム型 B400×H1200	m	6.5	
	〃	片土留式 縦断用 スリム型 B500×H1100	m	6.2	
	〃	片土留式 縦断用 スリム型 B500×H1200	m	5.8	
	〃	片土留式 縦断用 B700×H900	m	3.5	
	〃	片土留式 縦断用 B700×H1000	m	2.0	
	〃	片土留式 縦断用 B700×H1200	m	2.9	
	〃	片土留式 縦断用 B700×H1400	m	1.1	
	インパートコンクリート	18-8-25BB	m ³	8.4	
	均しコンクリート	t=50, 18-8-40BB	m ²	8.6	
		t=100, 18-8-40BB	m ²	65.6	
	型枠	均しコンクリート	m ²	12.3	
	基礎材	t=100, RC-40	m ²	24.0	
		t=150, RC-40	m ²	50.2	
	間詰コンクリート	18-8-25BB	m ³	2.4	
	間詰型枠		m ²	10.7	
	後打ちコンクリート(1)	18-8-40BB	m ³	0.7	
	後打ちコンクリート(2)	18-8-40BB	m ³	2.6	
	後打ちコンクリート(3)	18-8-40BB	m ³	2.5	
	型枠	後打ちコンクリート	m ²	2.0	
	調整コンクリート	18-8-25BB	m ³	0.0	
	型枠	調整コンクリート	m ²	0.6	
	コンクリート蓋(車道用)	自由勾配側溝B400用, L=500	枚	5.0	
	〃	自由勾配側溝B500用, L=500	枚	13.0	
	〃	自由勾配側溝B700用, L=500	枚	21.0	

排水構造物工数量集計表

[illegible]

排水構造物工数量計算書

種別・細別	規格	算 式	単位	数 量
排水構造物工 側溝工 自由勾配側溝材料	1号自由勾配側溝	側溝工 材料集計表より	式	1.0
	2号自由勾配側溝	側溝工 材料集計表より	式	1.0
	3号自由勾配側溝	側溝工 材料集計表より	式	1.0
	4号自由勾配側溝	側溝工 材料集計表より	式	1.0
	5号自由勾配側溝	側溝工 材料集計表より	式	1.0
	6号自由勾配側溝	側溝工 材料集計表より	式	1.0
	7号自由勾配側溝	側溝工 材料集計表より	式	1.0
	自由勾配側溝設置 縦断用 スリム型 B400×H1200	側溝工 材料集計表より	m	1.0
	縦断用 スリム型 B500×H1000	側溝工 材料集計表より	m	3.1
	縦断用 B700×H700	側溝工 材料集計表より	m	17.6
	縦断用 B700×H800	側溝工 材料集計表より	m	1.0
	縦断用 B700×H900	側溝工 材料集計表より	m	6.0
	縦断用 B700×H1000	側溝工 材料集計表より	m	4.8
	縦断用 B700×H1100	側溝工 材料集計表より	m	4.3
	片土留式 縦断用 スリム型 B400×H1200	側溝工 材料集計表より	m	6.5

排水構造物工数量計算書

種別・細別	規格	算 式	単位	数 量
	片土留式 縦断用 スリム型 B500×H1100	側溝工 材料集計表より	m	6.2
	片土留式 縦断用 スリム型 B500×H1200	側溝工 材料集計表より	m	5.8
	片土留式 縦断用 B700×H900	側溝工 材料集計表より	m	3.5
	片土留式 縦断用 B700×H1000	側溝工 材料集計表より	m	2.0
	片土留式 縦断用 B700×H1200	側溝工 材料集計表より	m	2.9
	片土留式 縦断用 B700×H1400	側溝工 材料集計表より	m	1.1
インバートコンクリート	18-8-25BB	側溝工 材料集計表より	m ³	8.4
均しコンクリート	t=50 18-8-40BB	側溝工 材料集計表より	m ²	8.6
	t=100 18-8-40BB	側溝工 材料集計表より	m ²	65.6
型枠	均しコンクリート	側溝工 材料集計表より	m ²	12.3
基礎材	t=100 RC-40	側溝工 材料集計表より	m ²	24.0
	t=150 RC-40	側溝工 材料集計表より	m ²	50.2
間詰コンクリート	18-8-25BB	側溝工 材料集計表より	m ³	2.4

排水構造物工数量計算書

種別・細別	規格	算 式	単位	数 量
間詰型枠		側溝工 材料集計表より	m ²	10.7
後打ちコンクリート(1)	18-8-40BB	側溝工 材料集計表より	m ³	0.7
後打ちコンクリート(2)	18-8-40BB	側溝工 材料集計表より	m ³	2.6
後打ちコンクリート(3)	18-8-40BB	側溝工 材料集計表より	m ³	2.5
型枠	後打ちコンクリート	側溝工 材料集計表より	m ²	2.0
調整コンクリート	18-8-40BB	側溝工 材料集計表より	m ³	0.0
型枠	調整コンクリート	側溝工 材料集計表より	m ²	0.6
コンクリート蓋 (車道用)	自由勾配側溝 B400用 L=500	側溝工 材料集計表より	枚	5.0
	自由勾配側溝 B500用 L=500	側溝工 材料集計表より	枚	13.0
	自由勾配側溝 B700用 L=500	側溝工 材料集計表より	枚	21.0
グレーチング 蓋 (車道用)	自由勾配側溝 B400用 粗目, L=500	側溝工 材料集計表より	枚	1.0
	自由勾配側溝 B500用 粗目, L=500	側溝工 材料集計表より	枚	1.0
	自由勾配側溝 B700用 粗目, L=500	側溝工 材料集計表より	枚	3.0
	自由勾配側溝 B700用 粗目, L=500 5枚割	側溝工 材料集計表より	組	1.0

排水構造物工数量計算書

種別・細別	規格	算 式	単位	数 量
硬質ポリ塩化ビニル管	VPφ100	側溝工 材料集計表より	m	4.6
エルボ	45° VPφ100用	側溝工 材料集計表より	個	1.0
	100° VPφ100用	側溝工 材料集計表より	個	1.0
取水栓	φ100	側溝工 材料集計表より	個	1.0
U型側溝	W300 B300×H240	L = 0.985	m	1.0
	W450 B450×H450	L = 1.147 + 0.563 = 1.710	m	1.7
集水枡工				
現場打ち集水枡	1号集水枡 B800×L800×H950	無筋コンクリート	箇所	1.0
	2号集水枡 B1000×L1000×H1400	無筋コンクリート	箇所	1.0
	3号集水枡 B700×L700×H1200	無筋コンクリート	箇所	1.0
	4号集水枡 B700×L700×H1300	無筋コンクリート	箇所	1.0

側溝工 材料集計表

細別・規格	規格	自由勾配側溝							単位	数 量
		1号	2号	3号	4号	5号	6号	7号		
1号自由勾配側溝 材料		1.0	－	－	－	－	－	－	式	1.0
2号自由勾配側溝 材料		－	1.0	－	－	－	－	－	式	1.0
3号自由勾配側溝 材料		－	－	1.0	－	－	－	－	式	1.0
4号自由勾配側溝 材料		－	－	－	1.0	－	－	－	式	1.0
5号自由勾配側溝 材料		－	－	－	－	1.0	－	－	式	1.0
6号自由勾配側溝 材料		－	－	－	－	－	1.0	－	式	1.0
7号自由勾配側溝 材料		－	－	－	－	－	－	1.0	式	1.0
自由勾配側溝 設置										
縦断用 スリム型										
B400×H1200		－	－	－	1.0	－	－	－	m	1.0
B500×H1000		－	－	－	－	－	3.1	－	m	3.1
自由勾配側溝 設置										
縦断用										
B700×H700		8.4	－	－	－	－	－	9.2	m	17.6
B700×H800		－	－	1.0	－	－	－	－	m	1.0
B700×H900		－	－	4.0	－	－	－	2.0	m	6.0
B700×H1000		－	－	4.8	－	－	－	－	m	4.8
B700×H1100		－	－	4.3	－	－	－	－	m	4.3
自由勾配側溝 設置										
片土留式 縦断用 スリム型										
B400×H1200		－	－	－	6.5	－	－	－	m	6.5
B500×H1100		－	－	－	－	6.2	－	－	m	6.2
B500×H1200		－	－	－	－	5.8	－	－	m	5.8
自由勾配側溝 設置										
片土留式 縦断用										
B700×H900		－	3.5	－	－	－	－	－	m	3.5
B700×H1000		－	2.0	－	－	－	－	－	m	2.0

側溝工 材料集計表

細別・規格	規格	自由勾配側溝							単位	数 量
		1号	2号	3号	4号	5号	6号	7号		
B700×H1200		-	2.9	-	-	-	-	-	m	2.9
B700×H1400		-	1.1	-	-	-	-	-	m	1.1
インバートコンクリート	18-8-25BB	1.4	3.3	1.2	0.3	0.8	0.8	0.6	m ³	8.4
均しコンクリート	t=50,18-8-40BB	-	-	-	8.6	-	-	-	m ²	8.6
	t=100,18-8-40BB	9.0	14.1	15.1	-	13.1	2.3	12.0	m ²	65.6
型枠	均しコンクリート	1.7	1.9	2.8	0.7	2.4	0.6	2.2	m ²	12.3
基礎材	t=100,RC-40	-	-	-	8.6	13.1	2.3	-	m ²	24.0
	t=150,RC-40	9.0	14.1	15.1	-	-	-	12.0	m ²	50.2
間詰コンクリート	18-8-25BB	-	0.7	1.2	0.3	0.2	-	-	m ³	2.4
間詰型枠		-	2.8	4.8	1.8	1.3	-	-	m ²	10.7
後打ちコンクリート(1)	4号用,18-8-40BB	-	-	-	0.7	-	-	-	m ³	0.7
後打ちコンクリート(2)	5号用,18-8-40BB	-	-	-	-	2.6	-	-	m ³	2.6
後打ちコンクリート(3)	5号用,18-8-40BB	-	-	-	-	2.5	-	-	m ³	2.5
型枠	後打ちコンクリート	-	-	-	2.0	-	-	-	m ²	2.0
調整コンクリート	18-8-40BB	-	-	-	-	0.0	-	-	m ³	0.0
型枠	調整コンクリート	-	-	-	-	0.6	-	-	m ²	0.6
コンクリート蓋(車道用)	B400用,L=500	-	-	-	5.0	-	-	-	枚	5.0
	B500用,L=500	-	-	-	-	10.0	3.0	-	枚	13.0
	B700用,L=500	5.0	4.0	5.0	-	-	-	7.0	枚	21.0
グレーチング蓋(車道用)	B400用,粗目,L=500	-	-	-	1.0	-	-	-	枚	1.0
	B500用,粗目,L=500	-	-	-	-	1.0	-	-	枚	1.0
	B700用,粗目,L=500	1.0	-	1.0	-	-	-	1.0	枚	3.0
	B700用,粗目,L=1000,5枚割	-	-	1.0	-	-	-	-	組	1.0
硬質ポリ塩化ビニル	VP φ 100	-	0.8	3.8	-	-	-	-	m	4.6
エルボ	45° VP φ 100用	-	1.0	-	-	-	-	-	個	1.0
	90° VP φ 100用	-	-	1.0	-	-	-	-	個	1.0
取水栓	φ 100	-	-	1.0	-	-	-	-	個	1.0

1号自由勾配側溝 集計表

8. 4m当り

[illegible]

1号自由勾配側溝 材料

8. 4m当り

[illegible]

1号自由勾配側溝		数量計算書		8.4m当り	
名 称	計 算 式	単位	数 量		
自由勾配側溝 縦断用 B700×H700	$L = 8.419$	m	8.4		
インバートコンクリート 18-8-25BB	$V1 = \frac{1}{2} \times (0.436 + 0.235) \times 2.933 \times 0.70 = 0.689$ $V2 = \frac{1}{2} \times (0.235 + 0.129) \times 5.486 \times 0.70 = 0.699$ 計 1.388	m3	1.4		
均しコンクリート 18-8-40BB	$A = 1.070 \times 8.419 = 9.008$ $V = 0.100 \times 9.008 = 0.901$	m2 m3	0.9		
型枠 均しコンクリート	$N = 1$ $A = 0.100 \times 8.419 \times 2 = 1.684$	式 (m2)	1 (1.7)		
基礎材 RC-40	$A = 1.070 \times 8.419 = 9.008$ $V = 0.150 \times 9.008 = 1.351$	m2 m3	1.4		
コンクリート蓋 B700 車道用 L=500	$N = \frac{3 \times 2}{6 - 8.419 / 10.000} = 6$ $N = 5$	枚	5		
グレーチング蓋 B700 粗目 車道用 L=500	$N = 6 - 5 = 1$	枚	1		

9.5m当り

[illegible]

2号自由勾配側溝 材料

9.5m当り

[illegible]

2号自由勾配側溝		数量計算書		9.5m当り	
名 称	計 算 式	単位	数 量		
自由勾配側溝 片土留式, 縦断用 B700×H900	$L = 3.526$ $= 3.526$	m	3.5		
自由勾配側溝 片土留式, 縦断用 B700×H1000	$L = 2.012$ $= 2.012$	m	2.0		
自由勾配側溝 片土留式, 縦断用 B700×H1200	$L = 2.878$ $= 2.878$	m	2.9		
自由勾配側溝 片土留式, 縦断用 B700×H1400	$L = 1.128$ $= 1.128$	m	1.1		
	計 9.544				
インバートコンクリート 18-8-25BB	$V1 = \frac{1}{2} \times (0.329 + 0.365) \times 3.526 \times 0.70 = 0.856$ $V2 = \frac{1}{2} \times (0.465 + 0.443) \times 2.012 \times 0.70 = 0.639$ $V3 = \frac{1}{2} \times (0.643 + 0.548) \times 2.878 \times 0.70 = 1.200$ $V4 = \frac{1}{2} \times (0.748 + 0.711) \times 1.128 \times 0.70 = 0.576$ 計 3.271	m3	3.3		
均しコンクリート 18-8-40BB	$A1 = 1.420 \times 3.526 = 5.007$ $A2 = 1.420 \times 2.012 = 2.857$ $A3 = 1.520 \times 2.878 = 4.375$ $A4 = 1.620 \times 1.128 = 1.827$ 計 14.066	m2			
	$V = 0.100 \times 14.066 = 1.407$	m3	1.4		
型枠 均しコンクリート	$N = 1 = 1$ $A = 0.100 \times 9.544 \times 2 = 1.909$	式 (m2)	1 (1.9)		
基礎材 RC-40	$A1 = 1.420 \times 3.526 = 5.007$ $A2 = 1.420 \times 2.012 = 2.857$ $A3 = 1.520 \times 2.878 = 4.375$ $A4 = 1.620 \times 1.128 = 1.827$ 計 14.066	m2			
	$V = 0.150 \times 14.066 = 2.110$	m3	2.1		

2号自由勾配側溝		数量計算書		9.5m当り	
名 称	計 算 式		単位	数 量	
コンクリート蓋 B700 車道用 L=500	N= 4 (蓋2枚掛け製品2本)	= 4	枚	4	
間詰コンクリート 18-8-25BB	V= 0.5 × 1.4	= 0.700	m3	0.7	
型枠 小型構造物	N= 1 A= 2.0 × 1.4	= 1 = 2.800	式 (m2)	1 (2.8)	
硬質ポリ塩化ビニル管 VP φ100	L= 0.800	= 0.800	m	0.8	
エルボ 45° VP φ100用	N= 1	= 1	個	1	

3号自由勾配側溝 集計表

14. 1m当り

[illegible]

3号自由勾配側溝 材料

14. 1m当り

[illegible]

3号自由勾配側溝		数量計算書		14.1m当り	
名 称	計 算 式	単位	数 量		
自由勾配側溝 縦断用 B700×H800	$L = 1.019$	$= 1.019$	m	1.0	
自由勾配側溝 縦断用 B700×H900	$L = 4.004$	$= 4.004$	m	4.0	
自由勾配側溝 縦断用 B700×H1000	$L = 4.762$	$= 4.762$	m	4.8	
自由勾配側溝 縦断用 B700×H1100	$L = 4.338$	$= 4.338$	m	4.3	
	計	14.123			
インバートコンクリート 18-8-25BB	$V1 = \frac{1}{2} \times (0.111 + 0.077) \times 1.019 \times 0.70 = 0.067$ $V2 = \frac{1}{2} \times (0.177 + 0.111) \times 2.000 \times 0.70 = 0.202$ $V3 = \frac{1}{2} \times (0.111 + 0.075) \times 2.004 \times 0.70 = 0.130$ $V4 = \frac{1}{2} \times (0.175 + 0.118) \times 3.231 \times 0.70 = 0.331$ $V5 = \frac{1}{2} \times (0.118 + 0.073) \times 1.531 \times 0.70 = 0.102$ $V6 = \frac{1}{2} \times (0.173 + 0.069) \times 3.538 \times 0.70 = 0.300$ $V7 = \frac{1}{2} \times (0.069 + 0.050) \times 0.800 \times 0.70 = 0.033$				
	計	1.165	m3	1.2	
均しコンクリート 18-8-40BB	$A = 1.070 \times 14.123$	$= 15.112$	m2		
	$V = 0.100 \times 15.112$	$= 1.511$	m3	1.5	
型枠 均しコンクリート	$N = 1$	$= 1$	式	1	
	$A = 0.100 \times 14.123 \times 2$	$= 2.825$	(m2)	(2.8)	
基礎材 RC-40	$A = 1.070 \times 14.123$	$= 15.112$	m2		
	$V = 0.150 \times 15.112$	$= 2.267$	m3	2.3	
コンクリート蓋 B700 車道用 L=500	$N = \frac{4 - 1}{6 - 14.123 / 10.000} \times 2$ (蓋2枚掛け製品4本、5枚割グレーチング1組)	$= 6$			
	$N = \frac{6 - 14.123}{10.000}$	$= 5$	枚	5	
グレーチング蓋 B700 粗目 車道用 L=500	$N = 6 - 5$	$= 1$	枚	1	
グレーチング蓋 B700 粗目 車道用 L=1000 5枚割L170, L150, L355	$N = 1$	$= 1$	組	1	

3号自由勾配側溝		数量計算書		14.1m当り	
名 称	計 算 式	単位	数 量		
間詰コンクリート 18-8-25BB	$V = 1.1 \times 1.1 = 1.210$	m3	1.2		
型枠 小型構造物	$N = 1 = 1$	式	1		
	$A = 4.4 \times 1.1 = 4.840$	(m2)	(4.8)		
硬質ポリ塩化ビニル管 VP φ100	$L = 3.070 + 0.250 + 0.500 = 3.820$	m	3.8		
エルボ 90° VP φ100用	$N = 1 = 1$	個	1		
取水栓 φ100	$N = 1 = 1$	個	1		

4号自由勾配側溝 集計表

7.5m当り

[illegible]

4号自由勾配側溝 材料

7.5m当り

[illegible]

4号自由勾配側溝		数量計算書		7.5m当り	
名 称	計 算 式	単位	数 量		
自由勾配側溝 縦断用, スリム型 B400×H1200	$L = 0.050 + 0.906 + 0.002 = 0.958$	m	1.0		
自由勾配側溝 片土留式, 縦断用, スリム型 B400×H1200	$L = 1.092 + 0.025 + 0.025 + 1.368 + 0.002 + 2.002 = 4.514$	m	4.5		
自由勾配側溝 (CO増打型) 片土留式, 縦断用, スリム型 B400×H1200	$L = 2.002 = 2.002$	m	2.0		
	計 7.474				
インバートコンクリート 18-8-25BB	$V1 = \frac{1}{2} \times (0.110 + 0.081) \times 3.469 \times 0.40 = 0.133$ $V2 = \frac{1}{2} \times (0.081 + 0.071) \times 4.005 \times 0.40 = 0.122$ 計 0.255	m3	0.3		
均しコンクリート 18-8-40BB	$A1 = 0.630 \times 0.958 = 0.604$ $A2 = 1.130 \times 1.117 = 1.262$ $A3 = 1.380 \times 3.397 = 4.688$ $A4 = 1.030 \times 2.002 = 2.062$ 計 8.616	m2			
	$V = 0.050 \times 8.616 = 0.431$	m3	0.4		
型枠 均しコンクリート	$N = 1 = 1$ $A = 0.050 \times 7.474 \times 2 = 0.747$	式 (m2)	1 (0.7)		
基礎材 RC-40	$A1 = 0.630 \times 0.958 = 0.604$ $A2 = 1.130 \times 1.117 = 1.262$ $A3 = 1.380 \times 3.397 = 4.688$ $A4 = 1.030 \times 2.002 = 2.062$ 計 8.616	m2			
	$V = 0.100 \times 8.616 = 0.862$	m3	0.9		
コンクリート蓋 B400 車道用 L=500	$N = \frac{2 \times 2 + 2 \times 1}{6 - 7.474 / 10.000} = 6$ (蓋2枚掛け製品2本、蓋1枚掛け製品2本) $N = 5$	枚	5		
グレーチング蓋 B400 粗目 車道用 L=500	$N = 6 - 5 = 1$	枚	1		

4号自由勾配側溝		数量計算書		7.5m当り	
名 称	計 算 式	単位	数 量		
間詰コンクリート 18-8-25BB	$V = 0.2 \times 1.4 = 0.280$	m3	0.3		
型枠 小型構造物	$N = 1 = 1$	式	1		
	$A = 1.3 \times 1.4 = 1.820$	(m2)	(1.8)		
後打ちコンクリート(1) 18-8-40BB	$V1 = 1.360 \times 1.452 \times 0.40 = 0.790$ $V2 = -184 / 2350 = -0.078$ <small>(底版b-400-1.5m用 : 184kg、メーカー単位体積重量2350kg/m3)</small>				
	計 0.712	m3	0.7		
型枠 小型構造物	$N = 1 = 1$	式	1		
	$A = 1.360 \times 1.452 = 1.975$	(m2)	(2.0)		

5号自由勾配側溝 集計表

12.0m当り

[illegible]

5号自由勾配側溝 材料

12.0m当り

[illegible]

5号自由勾配側溝		数量計算書		12.0m当り	
名 称	計 算 式	単位	数 量		
自由勾配側溝 (C0増打型) 片土留式, 縦断用, スリム型 B500×H1200	L= 5.830 = 5.830	m	5.8		
自由勾配側溝 (C0増打型) 片土留式, 縦断用, スリム型 B500×H1100	L= 6.208 = 6.208	m	6.2		
	計 12.038				
インパートコンクリート 18-8-25BB	V1= $\frac{1}{2} \times (0.086 + 0.080) \times 0.883 \times 0.50 = 0.037$ V2= $\frac{1}{2} \times (0.080 + 0.185) \times 4.947 \times 0.50 = 0.328$ V3= $\frac{1}{2} \times (0.085 + 0.192) \times 5.055 \times 0.50 = 0.350$ V4= $\frac{1}{2} \times (0.192 + 0.187) \times 1.153 \times 0.50 = 0.109$				
	計 0.824	m3	0.8		
均しコンクリート 18-8-40BB	A1= 1.090 × 5.830 = 6.355 A2= 1.090 × 6.208 = 6.767				
	計 13.122	m2			
	V= 0.100 × 13.122 = 1.312	m3	1.3		
型枠 均しコンクリート	N= 1 = 1	式	1		
	A= 0.100 × 12.038 × 2 = 2.408	(m2)	(2.4)		
基礎材 RC-40	A1= 1.090 × 5.830 = 6.355 A2= 1.090 × 6.208 = 6.767				
	計 13.122	m2			
	V= 0.100 × 13.122 = 1.312	m3	1.3		
コンクリート蓋 B500 車道用 L=500	N= $\frac{4 \times 2}{11} + \frac{3 \times 1}{10.000} = 11$ (蓋2枚掛け製品4本、蓋1枚掛け製品3本) N= $\frac{11 - 12.038}{10.000} = 10$	枚	10		
グレーチング蓋 B500 粗目 車道用 L=500	N= 11 - 10 = 1	枚	1		

5号自由勾配側溝		数量計算書		12.0m当り	
名 称	計 算 式		単位	数 量	
間詰コンクリート 18-8-25BB	V= 0.2 × 1.1 = 0.220		m3	0.2	
型枠 小型構造物	N= 1 = 1		式	1	
	A= 1.2 × 1.1 = 1.320		(m2)	(1.3)	
後打ちコンクリート(2) 18-8-40BB	V1= 1.375 × 5.827 × 0.35 = 2.804 V2= -155 / 2350 × 2 = -0.132 V3= -162 / 2350 × 1 = -0.069 (底版b-350 : 155kg、底版b-350-L1.5m用 : 162kg) (メーカー単位体積重量2350kg/m3)				
	計 2.603		m3	2.6	
後打ちコンクリート(3) 18-8-40BB	V1= 1.275 × 6.148 × 0.35 = 2.744 V2= -155 / 2350 × 2 = -0.132 V3= -94 / 2350 × 2 = -0.080				
	計 2.532		m3	2.5	
	(底版b-350 : 155kg、底版b-350-L1.0m用 : 94kg) (メーカー単位体積重量2350kg/m3)				
型枠 小型構造物	N= 1 = 1		式	1	
	A= 1.375 × 5.827 = 8.012				
	A= 1.275 × 6.148 = 7.839				
	計 15.851				
	※土留工の軽量鋼矢板を型枠としての使用を想定するため、無しとする。				
調整コンクリート 18-8-25BB	V1= 1/2 × 0.105 × 0.500 × 1.250 = 0.033		m3	0.03	
型枠 小型構造物	N= 1 = 1		式	1	
	A=(0.105 ^ 2+ 0.500 ^ 2) ^ 0.5 × 1.250 = 0.639		(m2)	(0.6)	

6号自由勾配側溝 集計表

3. 1m当り

[illegible]

6号自由勾配側溝 材料

3. 1m当り

[illegible]

6号自由勾配側溝		数量計算書		3.1m当り	
名 称	計 算 式	単位	数 量		
自由勾配側溝 縦断用, スリム型 B500×H1000	$L = 3.082$ $= 3.082$	m	3.1		
インバートコンクリート 18-8-25BB	$V1 = 1/2 \times (0.880 + 0.149) \times 3.082 \times 0.50 = 0.793$	m3	0.8		
均しコンクリート 18-8-40BB	$A1 = 0.740 \times 3.082 = 2.281$	m2			
	$V = 0.100 \times 2.281 = 0.228$	m3	0.2		
型枠 均しコンクリート	$N = 1 = 1$	式	1		
	$A = 0.100 \times 3.082 \times 2 = 0.616$	(m2)	(0.6)		
基礎材 RC-40	$A1 = 0.740 \times 3.082 = 2.281$	m2			
	$V = 0.100 \times 2.281 = 0.228$	m3	0.2		
コンクリート蓋 B500 車道用 L=500	$N = \frac{1 \times 2 + 1 \times 1}{3 - 0.000 / 10.000} = 3$ (蓋2枚掛け製品1本、蓋1枚掛け製品1本)				
	$N = 3$	枚	3		

7号自由勾配側溝 集計表

11.2m当り

[illegible]

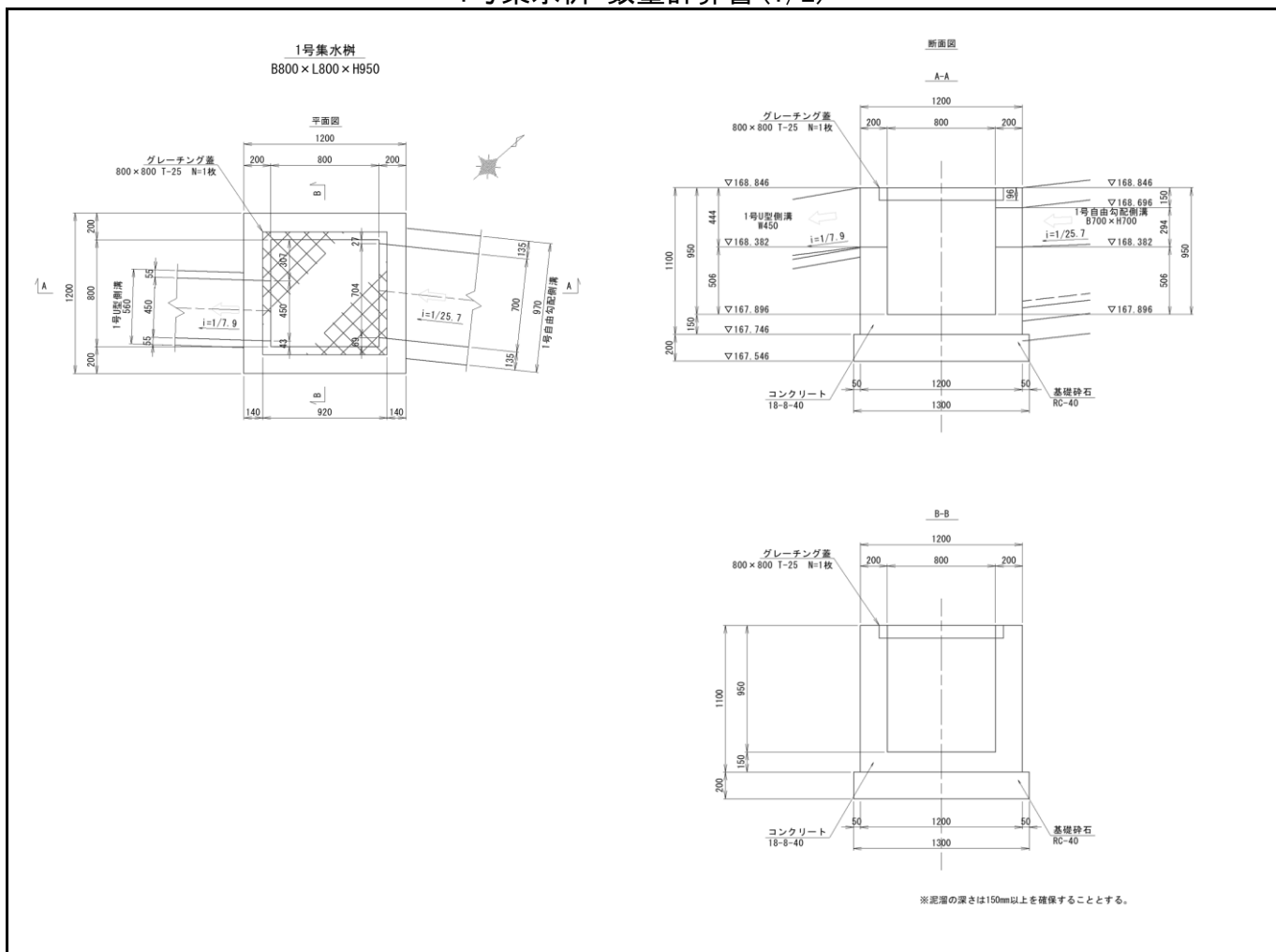
7号自由勾配側溝 材料

11.2m当り

[illegible]

7号自由勾配側溝		数量計算書		11.2m当り	
名 称	計 算 式	単位	数 量		
自由勾配側溝 縦断用 B700×H700	$L = 9.235$ $= 9.235$	m	9.2		
自由勾配側溝 縦断用 B700×H900	$L = 1.950$ $= 1.950$ 計 11.185	m	2.0		
インパートコンクリート 18-8-25BB	$V1 = \frac{1}{2} \times (0.050 + 0.050) \times 5.247 \times 0.70 = 0.184$ $V2 = \frac{1}{2} \times (0.050 + 0.050) \times 3.986 \times 0.70 = 0.140$ $V3 = \frac{1}{2} \times (0.350 + 0.051) \times 1.954 \times 0.70 = 0.274$ 計 0.598	m3	0.6		
均しコンクリート 18-8-40BB	$A = 1.070 \times 11.185$ $= 11.968$ $V = 0.100 \times 11.968$ $= 1.197$	m2 m3	1.2		
型枠 均しコンクリート	$N = 1$ $A = 0.100 \times 11.185 \times 2$ $= 2.237$	式 (m2)	1 (2.2)		
基礎材 RC-40	$A = 1.070 \times 11.185$ $= 11.968$ $V = 0.150 \times 11.968$ $= 1.795$	m2 m3	1.8		
コンクリート蓋 B700 車道用 L=500	$N = \frac{4 \times 2}{8 - 11.185 / 10.000}$ $= 8$ $N = 7$	枚	7		
グレーチング蓋 B700 粗目 車道用 L=500	$N = 8 - 7$ $= 1$	枚	1		

1号集水樹 数量計算書(1/2)

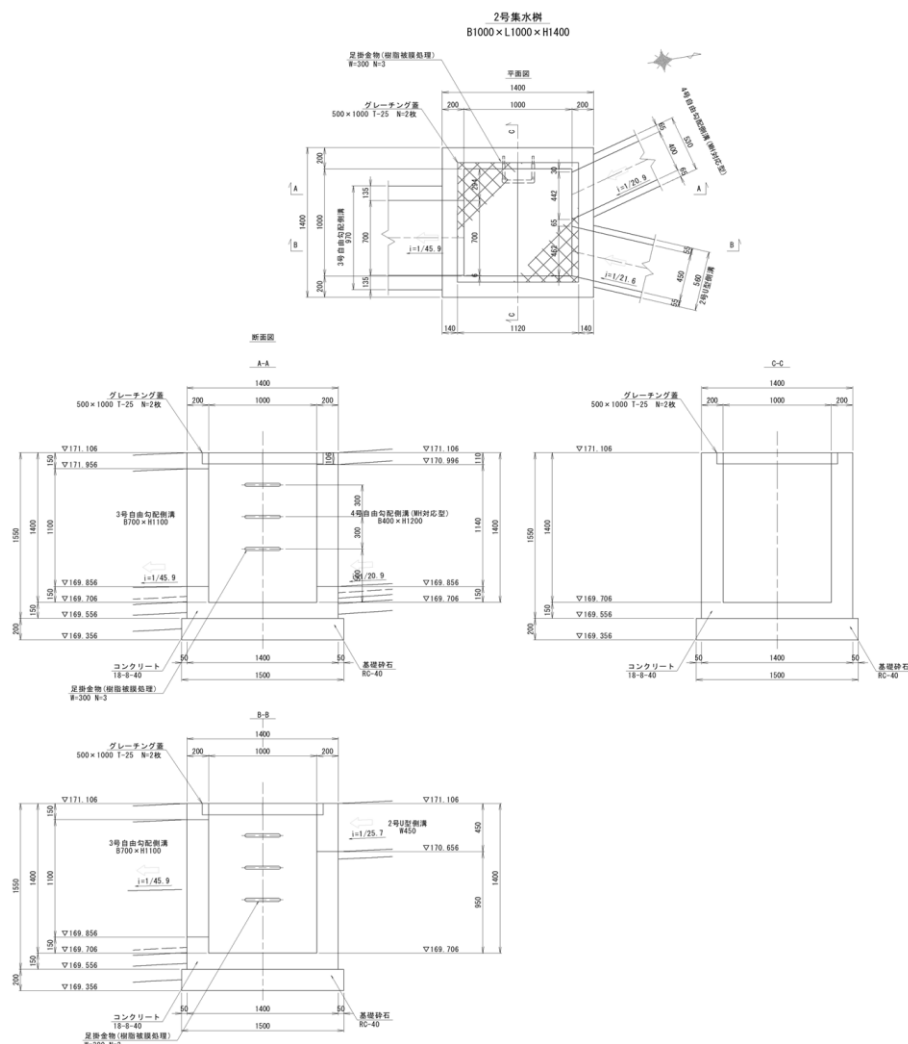


種 別	細別・規格	算 式	単位	数 量
コンクリート	18-8-40BB B800×L800× H950	1.200 × 1.200 × 1.100 = 1.584	m ³	0.875
		0.800 × 0.800 × -0.950 = -0.608	m ³	
		コンクリート控除		
		0.450 × 0.444 × -0.200 = -0.040	m ³	
		コンクリート控除		
		0.704 × 0.294 × -0.200 = -0.041	m ³	
		コンクリート控除		
		0.860 × 0.060 × 0.096 × 4 = -0.020	m ³	
		Σ V = 0.875	m ³	
型 枠	鉄筋構造物	4 × (1.200 × 1.100 + 0.800 × 0.950) = 8.320	m ²	0.875
		型枠控除		
		2 × 0.450 × -0.444 = -0.400	m ²	
		型枠計上		
		2 × 0.444 × 0.200 = 0.178	m ²	
		0.450 × 0.200 = 0.090	m ²	
		型枠控除		
		2 × 0.704 × -0.294 = -0.414	m ²	
		型枠計上		
		2 × 0.294 × 0.200 = 0.118	m ²	
		0.704 × 0.200 = 0.141	m ²	

1号集水桝 数量計算書 (2/2)

種 別	細別・規格	算 式	単位	数 量
グレーチング蓋 基礎碎石	800×800 T-14	型枠計上 4 × 0.860 × 0.096 = 0.330 4 × 0.860 × 0.060 = 0.206 Σ A = 8.569	m ² m ² m ²	8.569
			枚	1
	RC-40	t=20cm 1.300 × 1.300 1.690 × 0.200	m ² m ³	1.690 0.338

2号集水樹 数量計算書(1/2)

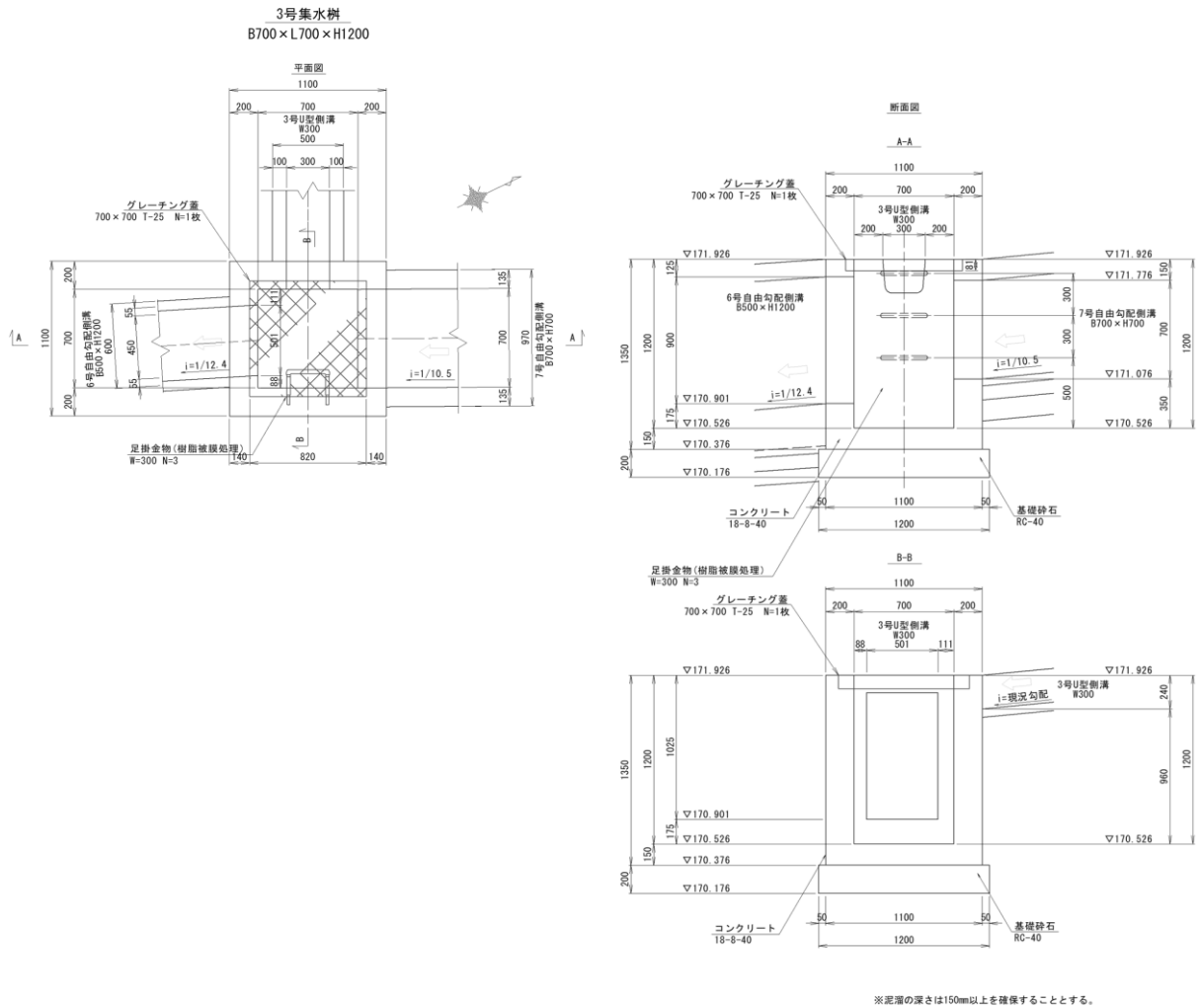


種 別	細別・規格	算 式	単位	数 量
コンクリート	18-8-40BB B1000×L1000 ×H1400	1.400 × 1.400 × 1.550 = 3.038	m ³	1.314
		1.000 × 1.000 × -1.400 = -1.400	m ³	
		コンクリート控除		
		0.700 × 1.100 × -0.200 = -0.154	m ³	
		コンクリート控除		
		0.442 × 1.140 × -0.200 = -0.101	m ³	
		コンクリート控除		
		0.462 × 0.450 × -0.200 = -0.042	m ³	
		コンクリート控除		
		1.060 × 0.060 × 0.106 × 4 = -0.027	m ³	
型 枠	鉄筋構造物	$\Sigma V = 1.314$	m ³	
		4 × (1.400 × 1.550 + 1.000 × 1.400) = 14.280	m ²	
		型枠控除		
		2 × 0.700 × -1.100 = -1.540	m ²	
		型枠計上		
		2 × 1.100 × 0.200 = 0.440	m ²	
		0.700 × 0.200 = 0.140	m ²	
		型枠控除		

2号集水桝 数量計算書(2/2)

種 別	細 別・規格	算 式	単位	数 量
足掛金物	樹脂被覆処理 φ 19 W=300	2 × 0.442 × -1.140 = -1.008	m ²	13.415
		型枠計上		
		2 × 1.140 × 0.200 = 0.456	m ²	
		0.442 × 0.200 = 0.088	m ²	
		型枠控除		
		2 × 0.462 × -0.450 = -0.416	m ²	
		型枠計上		
		2 × 0.450 × 0.200 = 0.180	m ²	
		0.462 × 0.200 = 0.092	m ²	
		型枠計上		
4 × 1.060 × 0.106 = 0.449	m ²	Σ A = 13.415	m ²	
4 × 1.060 × 0.060 = 0.254	m ²			
			m ²	
足掛金物	樹脂被覆処理 φ 19 W=300		個	3
グレーチング蓋	500×1000 T-14		枚	2
基礎碎石	RC-40	t=20cm		
		1.500 × 1.500	m ²	2.250
		2.250 × 0.200	m ³	0.450

3号集水樹 数量計算書 (1/2)

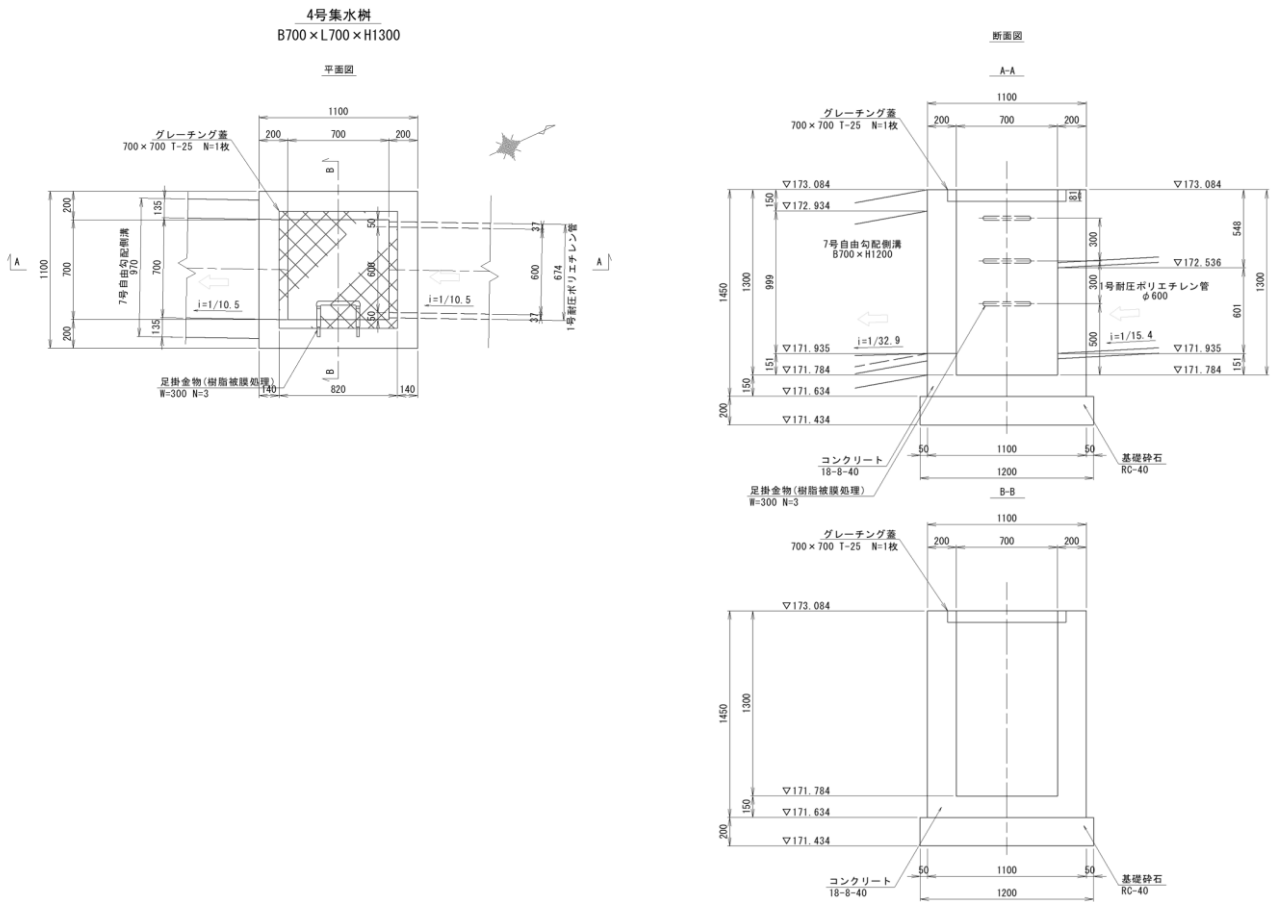


種 別	細別・規格	算 式				単位	数 量			
コンクリート	18-8-40BB B700×L700× H1200	1.100	×	1.100	×	1.350	=	1.634	m ³	
		0.700	×	0.700	×	-1.200	=	-0.588	m ³	
		コンクリート控除								
		0.501	×	0.900	×	-0.200	=	-0.090	m ³	
		コンクリート控除								
		0.700	×	0.700	×	-0.200	=	-0.098	m ³	
		コンクリート控除								
		0.300	×	0.240	×	-0.200	=	-0.014	m ³	
		コンクリート控除								
		0.760	×	0.060	×	0.081	×	4	=	
				Σ V		=	0.829	m ³	0.829	

3号集水桝 数量計算書 (2/2)

種 別	細別・規格	算 式	単位	数 量
型枠	鉄筋構造物	$4 \times (1.100 \times 1.350 + 0.700 \times 1.200)$ $= 9.300$ m^2 型枠控除 $2 \times 0.501 \times -0.900$ $= -0.902$ m^2 型枠計上 $2 \times 0.900 \times 0.200$ $= 0.360$ m^2 0.501×0.200 $= 0.100$ m^2 型枠控除 $2 \times 0.700 \times -0.700$ $= -0.980$ m^2 型枠計上 $2 \times 0.700 \times 0.200$ $= 0.280$ m^2 0.700×0.200 $= 0.140$ m^2 型枠控除 $2 \times 0.300 \times -0.240$ $= -0.144$ m^2 型枠計上 $2 \times 0.240 \times 0.200$ $= 0.096$ m^2 0.300×0.200 $= 0.060$ m^2 型枠計上 $4 \times 0.760 \times 0.081$ $= 0.246$ m^2 $4 \times 0.760 \times 0.060$ $= 0.182$ m^2 $\Sigma A = 8.310$ m^2		8.310
足掛金物	樹脂被覆処理 $\phi 19$ W=300		個	3
グレーチング蓋	700×700 T-25		枚	1
基礎碎石	RC-40	$t=20cm$ 1.200×1.200 1.440×0.200	m^2 m^3	1.440 0.288

4号集水樹 数量計算書(1/2)



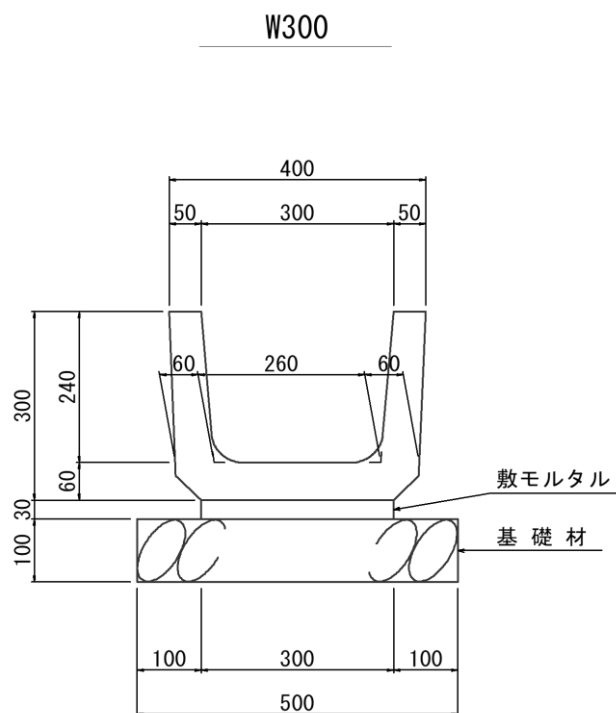
種 別	細別・規格	算 式	単位	数 量
コンクリート	18-8-40BB B700×L700× H1300	1.100 × 1.100 × 1.350 = 1.634	m ³	0.819
		0.700 × 0.700 × -1.200 = -0.588	m ³	
		コンクリート控除		
		0.700 × 0.999 × -0.200 = -0.140	m ³	
		コンクリート控除		
		0.600 × 0.601 × -0.200 = -0.072	m ³	
		コンクリート控除		
		0.760 × 0.060 × 0.081 × 4 = -0.015	m ³	
		Σ V = 0.819	m ³	
型 枠	鉄筋構造物	4 × (1.100 × 1.350 + 0.700 × 1.300) = 9.580	m ²	0.819
		型枠控除		
		2 × 0.700 × -0.999 = -1.399	m ²	
		型枠計上		
		2 × 0.999 × 0.200 = 0.400	m ²	
		0.700 × 0.200 = 0.140	m ²	
		型枠控除		
		2 × 3.14 × 0.601 × 0.601 / 4 = 0.567	m ²	
型 枠	鉄筋構造物	型枠計上		0.819
		3.140 × 0.601 × 0.200 = 0.377	m ²	

4号集水桝 数量計算書 (2/2)

種 別	細別・規格	算 式	単位	数 量
		型枠計上 $4 \times 0.760 \times 0.081 = 0.246$ $4 \times 0.760 \times 0.060 = 0.182$ <hr/> $\Sigma A = 10.093$	m^2 m^2 m^2	10.093
足掛金物	樹脂被覆処理 $\phi 19$ W=300		個	3
グレーチング蓋	700×700 T-25		枚	1
基礎碎石	RC-40	$t=20cm$ 1.200×1.200 1.440×0.200	m^2 m^3	1.440 0.288

U型側溝 W300

10.0m当り

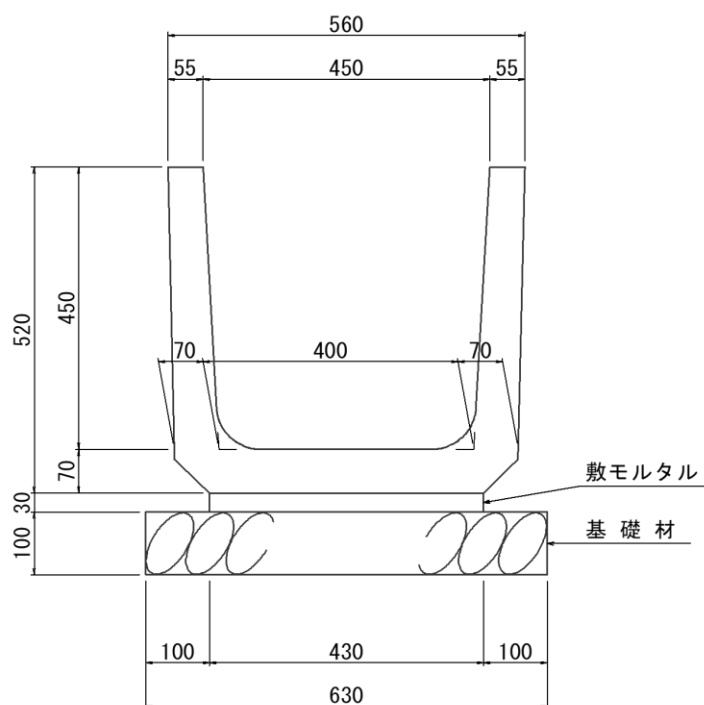


種 別	細別・規格	算 式	単位	数 量
U型側溝	300A	10.000 / 0.6	本	16.667
敷モルタル		t=30mm 0.300 × 10.000 3.000 × 0.030	m ² m ³	3.000 0.090
基礎材	RC-40	t=10cm 0.500 × 10.000 5.000 × 0.100	m ² m ³	5.000 0.500

U型側溝 W450

10.0m当り

W450



種 別	細別・規格	算 式	単位	数 量
U型側溝	450	10.000 / 0.6	本	16.667
敷モルタル		t=30mm 0.430 × 10.000 4.300 × 0.030	m ² m ³	4.300 0.129
基礎材	RC-40	t=10cm 0.630 × 10.000 6.300 × 0.100	m ² m ³	6.300 0.630

自由勾配側溝割付図

自由勾配側溝割付図(1期工事)

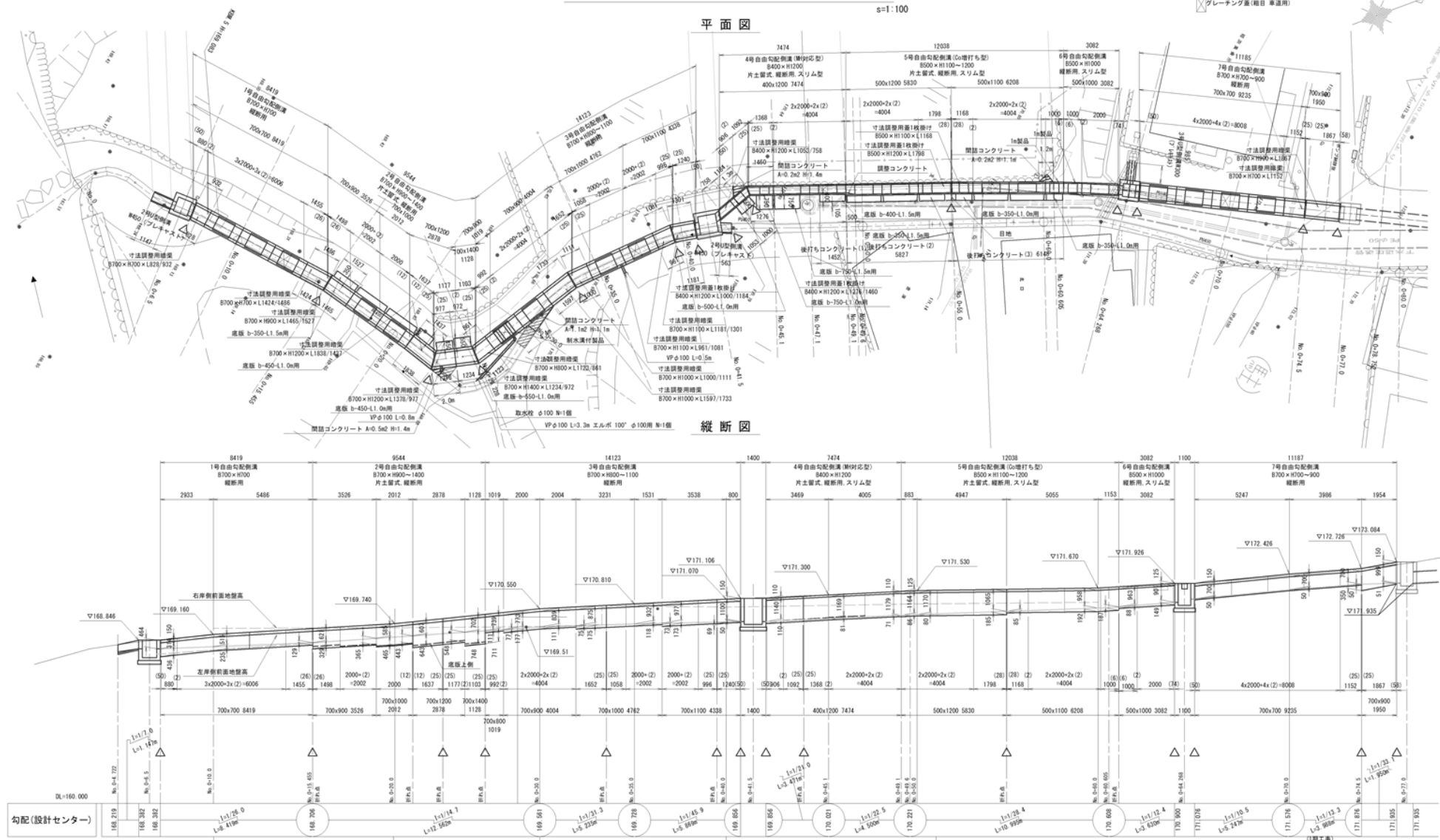
s=1:100

凡例

 グレーチング蓋(細目 車道用)

平面图

縦断図



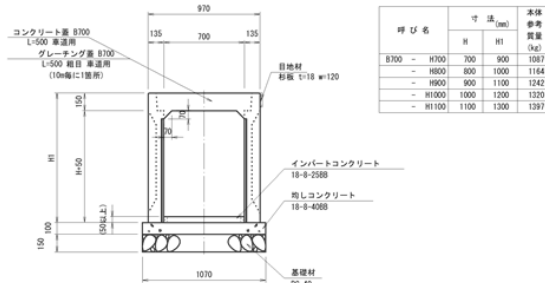
自由勾配側溝構造図(1)

自由勾配側溝構造図(1)

(1期工事)

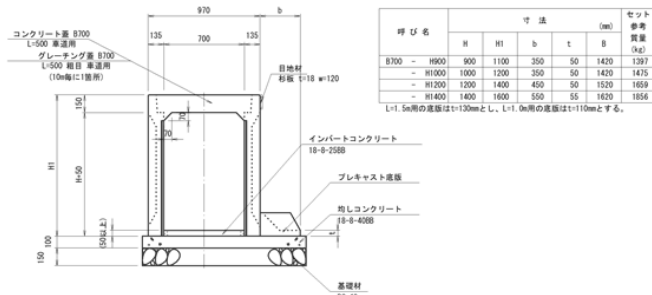
縦断用 B700×H700～H1100

S=1:20



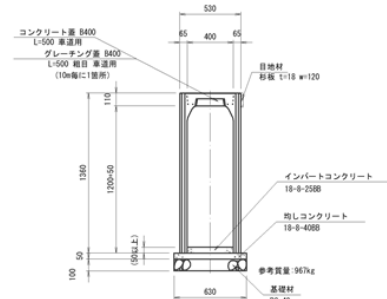
片土留式、縦断用 B700×H900～H1400

S=1:20



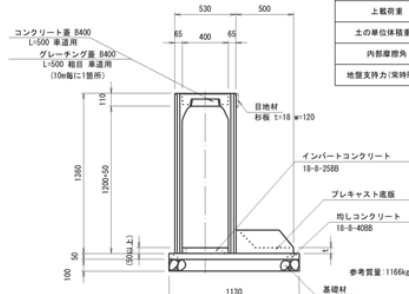
縦断用、スリム型 B400×H1200

S=1:20



片土留式、縦断用、スリム型 B400×H1200

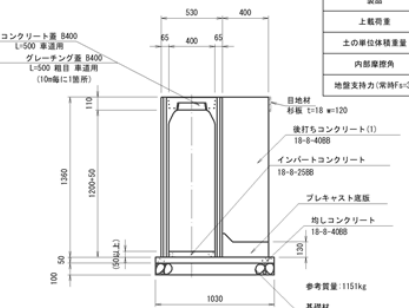
S=1:20



片土留式、縦断用、スリム型 B400×H1200

(Co増打ち型)

S=1:20



片土留式、縦断用、スリム型 B500×H1100～H1200

S=1:20

(Co増打ち型)

設計条件

製品	SVSカセットウォール中空重方式
上載荷重	q=3.5kN/m ²
土の単位体積重量	γ=19kN/m ³
内部摩擦角	φ=30°
地盤支持力(実効F=3)	500×1100 q=1kN/m ²
	500×1200 q=25kN/m ²

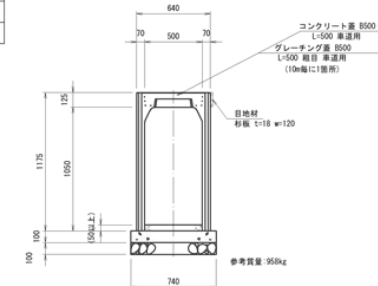
底版幅が同じため、500×1100の検討は省略する

呼び名	寸法 (mm)					セット参考質量 (kg)
B500	H1100	1100	1275	350	50	1090 1179
-	H1200	1200	1375	350	50	1200 1244

L=1.5m用の底版はt=130mmとし、L=1.0m用の底版はt=110mmとする。

縦断用、スリム型 B500×H1000

S=1:20



特記事項

- ・製作図で製品の形状が場合はさらに図うこと。
- ・目地材は隣接の側溝壁が製品に及ぼす影響の対策で設けるものである
- ・補強メ製品が異なる場合は図に示す。

自由勾配側溝構造図(2)

自由勾配側溝構造図(2)
(1期工事)

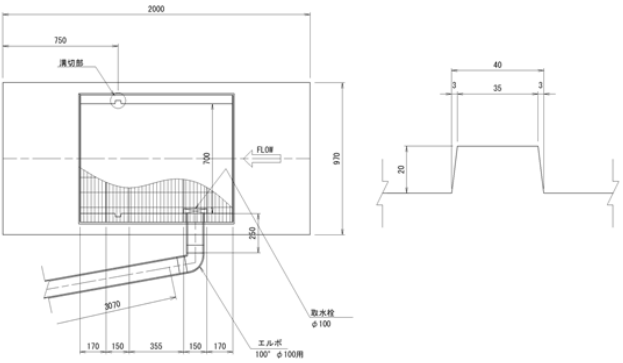
制水溝加工参考図

本体側面図

S=1:15

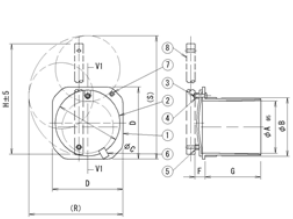
溝切部詳細図

S=free



取水栓参考図

S=1:5



正面図

V1 — V1矢視

⑧ 延長取手はオプション品で、現場にて適当な長さにカットします。

番号	名称	数量	材質
1	本体	1	A B S
2	フタ	1	A B S
3	フタ取付ボルト	1	SUS304
4	フタ取付ナット	2	SUS304
5	ツマミ	1	A B S
6	ツメ	1	A B S
7	ストッパー	1	A B S
8	延長取手	1	H-PVC

単位 : mm										
適用	品番	A	B	C	D	F	G	H	R	S
	A-50	56	65	78	80	16	100		120	145
	A-65	73	84	100	110	18	125		155	185
	A-75	88	99	117	130	24	97	ご指示 寸法	175	220
○	A-100	111	125	140	153	32	115	□500	205	265
	A-125	137	153	166	184	26	128	□1000	245	315
	A-150	162	178	202	222	34	122		300	390

特記事項
・寸法は参考用製品の値は参考値とし、起工測量の結果等を考慮して下さい。
・新設品で製品の指示が優先はそちらに従うこと
・斜切り製品の延長寸法の取上げは「左岸側/右岸側」を示す。

§ 4. 舗装工

舗装工集計表

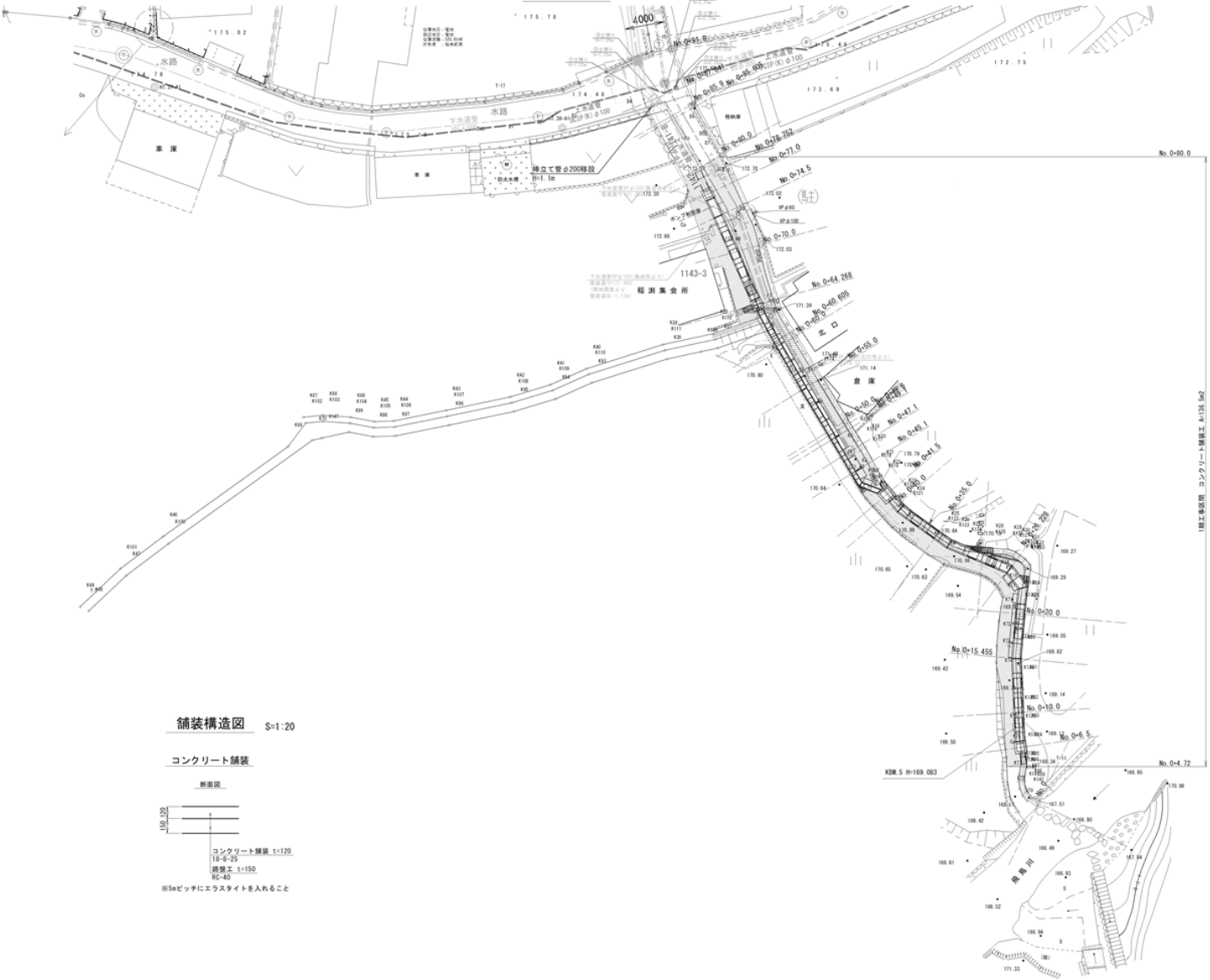
[illegible]

舗装工数量計算書

種 別	細別・規格	算 式	単位	数 量
コンクリート舗装工	コンクリート舗装 18-8-25BB t=120mm	<div>コンクリート舗装(1) コンクリート舗装(2) コンクリート舗装(3) コンクリート舗装(4)</div> <div>A = 48.793 + 3.248 + 24.510 + 3.053</div> <div>コンクリート舗装(5)</div> <div>+ 57.327</div> <div>= 136.931</div>	m2	136.931
	路盤 再生クラッシャーラン (RC-40) t=150mm		m2	136.931

舗装工計画図

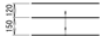
舗装平面図 S=1:200



舗装構造図 S=1:20

コンクリート舗装

断面図

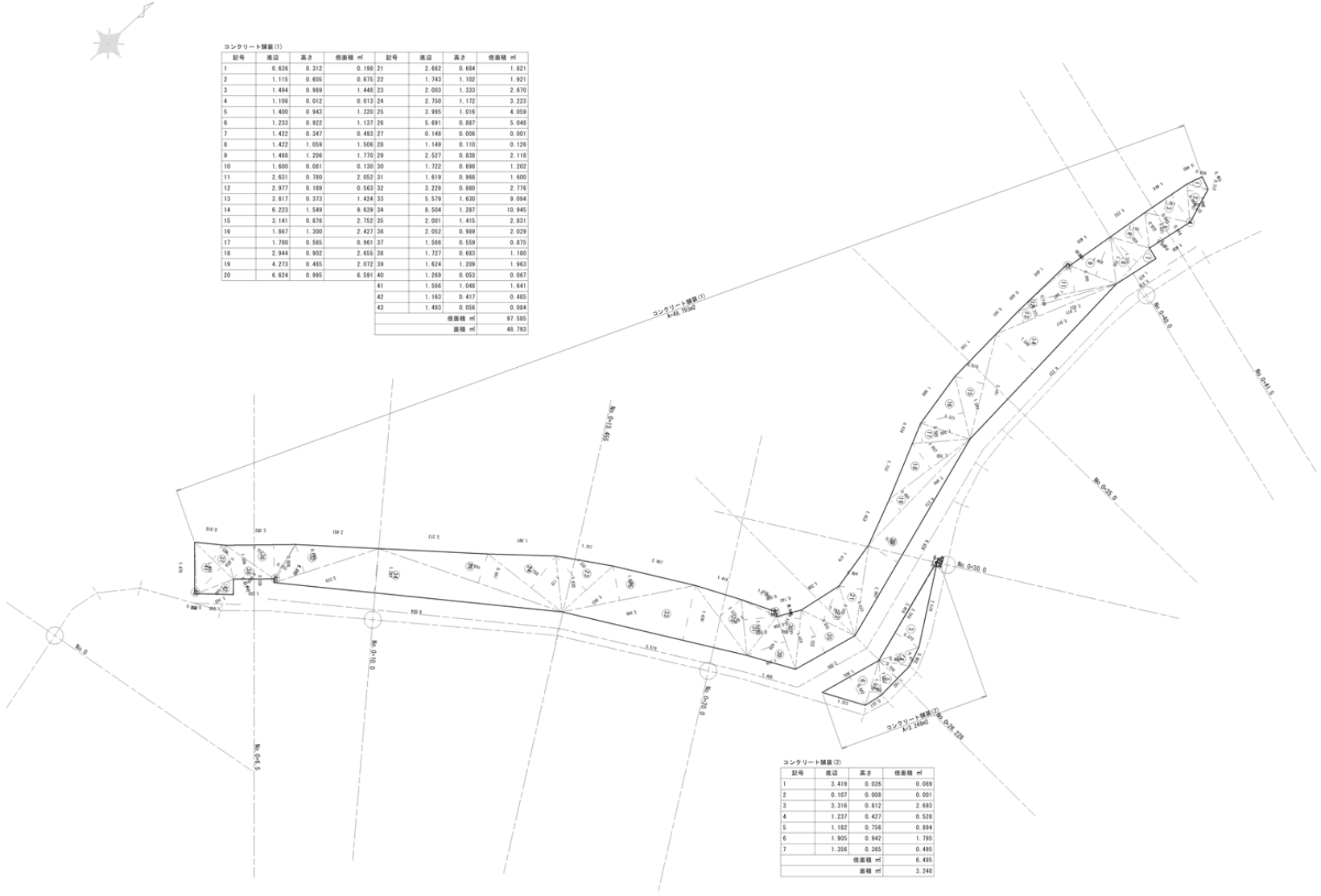


コンクリート舗装 t=120
RC-40

※5mピッチにエラストイトを入れること

舗装工求積図(1)

舗装工求積図(1) S=1:50

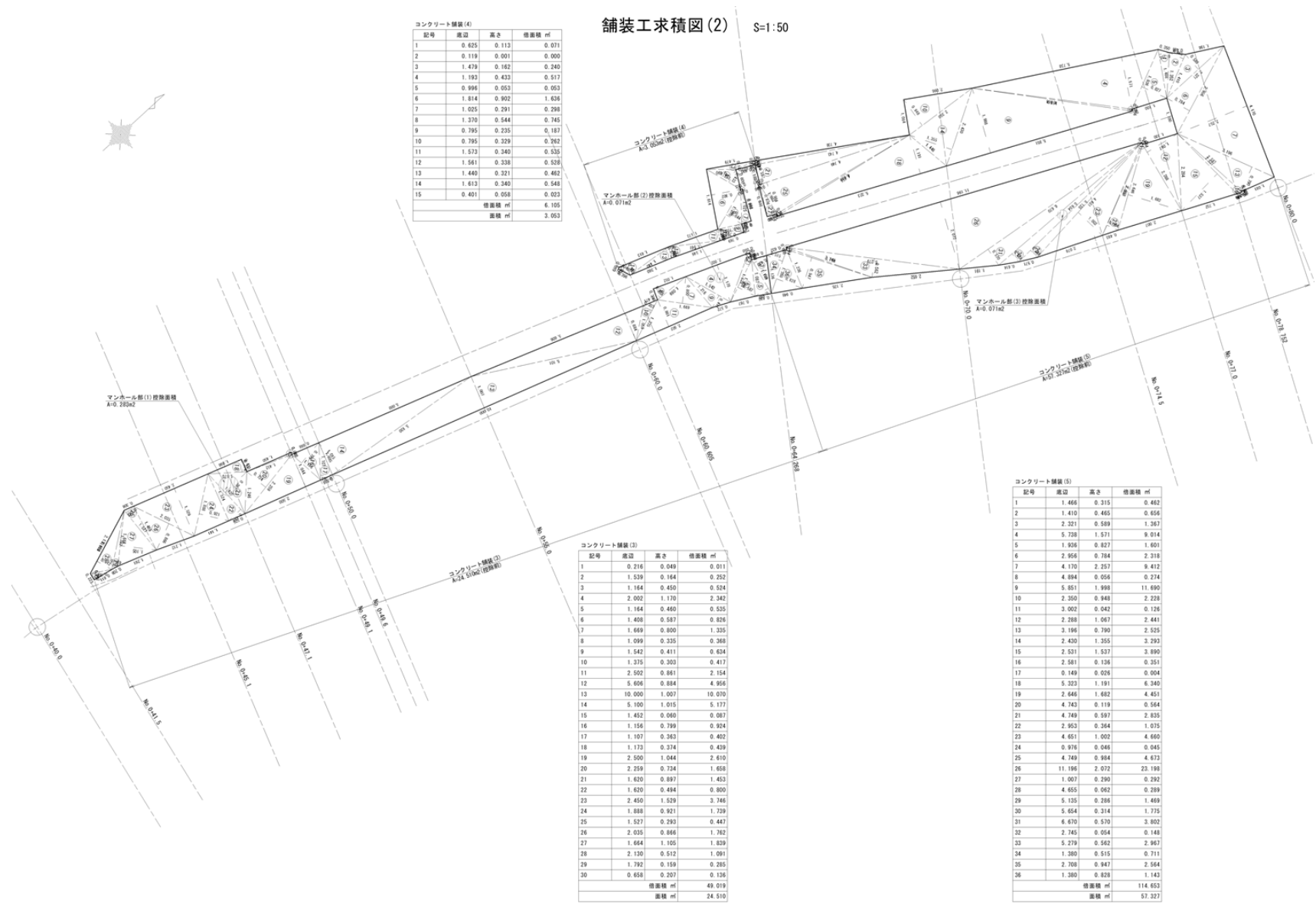


コンクリート舗装(1)								
1	記号	区間	高さ	体積積 m ³	記号	区間	高さ	体積積 m ³
1		0.636	0.312	0.198	21	2.682	0.684	1.821
2		1.115	0.605	0.675	22	1.743	1.102	1.921
3		1.494	0.969	1.448	23	2.003	1.333	2.670
4		1.106	0.012	0.013	24	2.730	1.172	3.223
5		1.400	0.943	1.320	25	3.995	1.016	4.059
6		1.233	0.922	1.127	26	5.491	0.937	5.041
7		1.422	0.347	0.403	27	0.145	0.006	0.001
8		1.422	1.059	1.506	28	1.149	0.110	0.126
9		1.468	1.206	1.770	29	2.527	0.838	2.118
10		1.600	0.681	0.130	30	1.722	0.698	1.202
11		2.631	0.780	2.052	31	1.618	0.988	1.600
12		2.977	0.189	0.563	32	3.228	0.960	2.776
13		3.917	0.373	1.424	33	5.579	1.630	9.064
14		6.223	1.549	9.639	34	6.504	1.287	10.945
15		3.141	0.876	2.752	35	2.001	1.415	2.831
16		1.887	1.300	2.427	36	2.052	0.989	2.029
17		1.700	0.585	0.961	37	1.566	0.559	0.875
18		2.944	0.902	2.655	38	1.727	0.683	1.180
19		4.273	0.485	2.072	39	1.624	1.209	1.963
20		6.624	0.995	6.591	40	1.269	0.053	0.067
				41	1.586	1.048	1.641	
				42	1.163	0.417	0.485	
				43	1.493	0.056	0.084	
				体積積 m ³	97.585			
				面積 m ²	48.793			

コンクリート舗装(2)

記号	底辺	高さ	体積積 m ³
1	3.419	0.026	0.089
2	0.107	0.008	0.001
3	3.316	0.812	2.693
4	1.237	0.427	0.528
5	1.182	0.756	0.894
6	1.905	0.942	1.795
7	1.356	0.365	0.495
体積積 m ³			6.495
面積 m ²			3.248

舗装工求積図(2)



コンクリート舗装(4)

記号	底辺	高さ	積算積 m ²
1	0.625	0.113	0.071
2	0.119	0.001	0.000
3	1.479	0.162	0.240
4	1.192	0.433	0.517
5	0.996	0.053	0.053
6	1.814	0.302	1.334
7	1.025	0.291	0.298
8	1.370	0.544	0.745
9	0.795	0.235	0.187
10	0.795	0.329	0.262
11	1.573	0.340	0.535
12	1.561	0.338	0.528
13	1.440	0.321	0.462
14	1.613	0.340	0.540
15	0.401	0.050	0.023
積算積 m ²			6.105
面積 m ²			3.053

コンクリート舗装(3)

記号	底辺	高さ	積算積 m ²
1	0.216	0.049	0.011
2	1.539	0.164	0.252
3	1.164	0.450	0.524
4	2.002	1.170	2.342
5	1.164	0.460	0.535
6	1.408	0.587	0.826
7	1.669	0.800	1.335
8	1.099	0.335	0.368
9	1.542	0.411	0.634
10	1.375	0.303	0.417
11	2.502	0.881	2.154
12	5.006	0.884	4.426
13	10.000	1.007	10.070
14	5.100	1.015	5.177
15	1.452	0.060	0.087
16	1.156	0.799	0.924
17	1.107	0.363	0.402
18	1.173	0.374	0.439
19	2.500	1.044	2.610
20	2.259	0.724	1.636
21	1.610	0.897	1.453
22	1.620	0.494	0.800
23	2.450	1.529	3.746
24	1.888	0.921	1.739
25	1.527	0.293	0.447
26	2.035	0.866	1.762
27	1.664	1.105	1.839
28	2.130	0.512	1.091
29	1.792	0.189	0.338
30	0.656	0.207	0.136
積算積 m ²			49.019
面積 m ²			24.510

コンクリート舗装(5)

記号	底辺	高さ	積算積 m ²
1	1.468	0.315	0.462
2	1.470	0.445	0.656
3	2.321	0.589	1.367
4	5.738	1.571	9.014
5	1.936	0.827	1.601
6	2.956	0.784	2.318
7	4.170	2.257	9.412
8	4.894	0.056	0.274
9	5.851	1.998	11.690
10	2.350	0.948	2.228
11	3.002	0.042	0.126
12	2.288	1.067	2.441
13	3.196	0.790	2.525
14	2.430	1.355	3.293
15	2.531	1.537	3.890
16	2.581	0.136	0.351
17	0.149	0.026	0.004
18	5.323	1.191	6.340
19	2.640	1.682	4.431
20	4.743	0.119	0.564
21	4.749	0.597	2.835
22	2.953	0.384	1.075
23	4.651	1.002	4.660
24	0.976	0.046	0.045
25	4.749	0.984	4.673
26	11.196	2.972	33.198
27	1.001	0.290	0.292
28	4.655	0.062	0.289
29	5.135	0.286	1.469
30	5.654	0.314	1.775
31	6.670	0.570	3.802
32	2.745	0.054	0.148
33	5.279	0.582	2.967
34	1.380	0.515	0.711
35	2.708	0.947	2.564
36	1.380	0.828	1.143
積算積 m ²			114.653
面積 m ²			57.327

§ 5. 構造物撤去工

構造物撤去工集計表

[illegible]

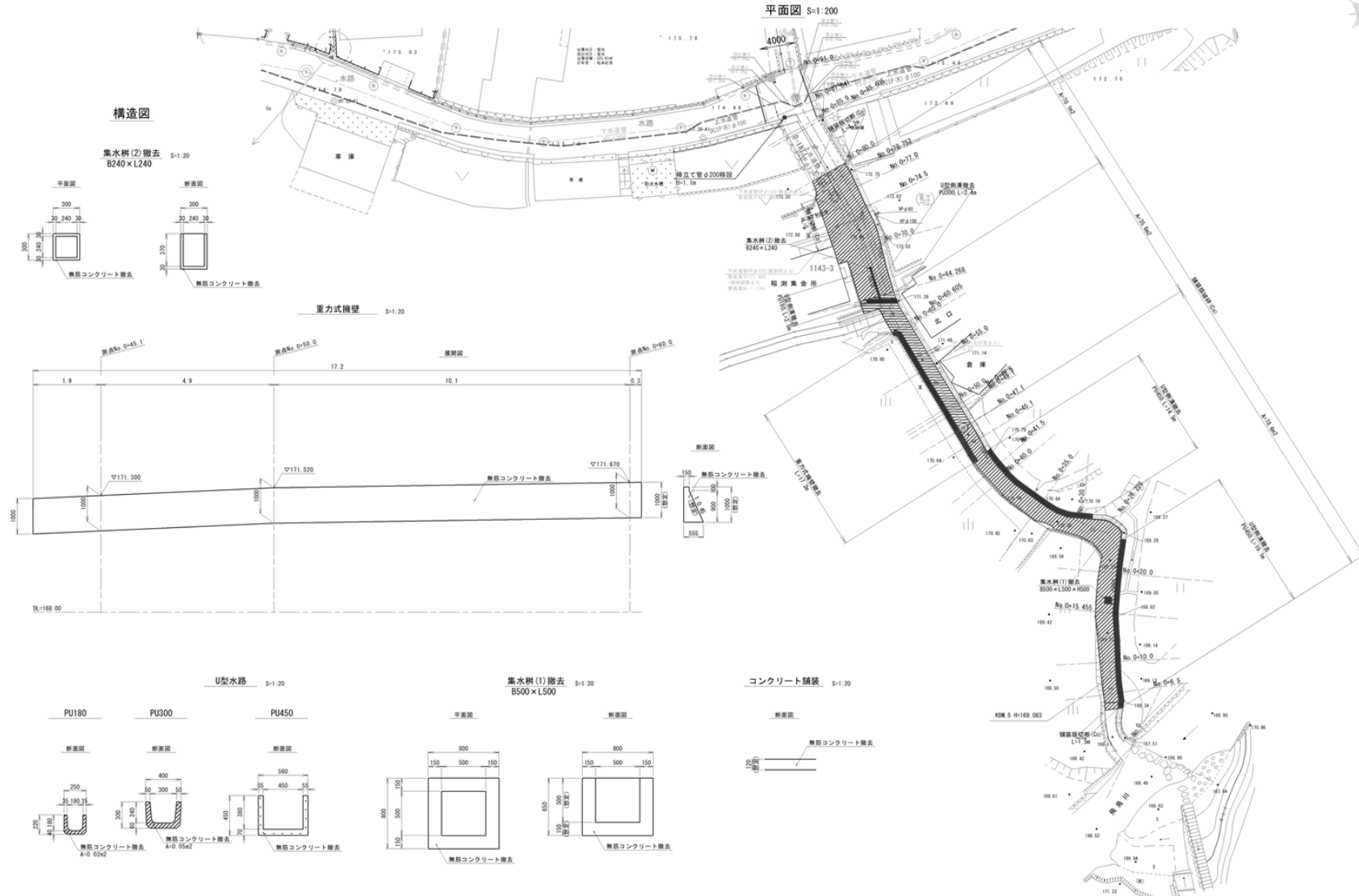
構造物撤去工数量計算書

種別・細別	規格	算 式	単位	数 量
構造物取壊し工 コンクリート構造物取壊し U型側溝撤去	PU450 コンクリート構造物 無筋	$A = 0.560 \times 0.450 - 0.450 \times 0.380$	m^2	
		$= 0.081$		
		$V1 = 0.081 \times 19.100$		
		$= 1.547$		
	PU300 コンクリート構造物 無筋	$V2 = 0.081 \times 14.500$	m^3	
		$= 1.175$		
		$\Sigma V = 2.722$		
	PU180 コンクリート構造物 無筋	$A = 0.050$ (撤去工構造図より CAD計測)	m^2	
		$= 0.050$		
		$V = 0.050 \times 3.400$		
		$= 0.170$		
重力式擁壁撤去	重力式擁壁	$\Sigma V = 0.170$	m^3	
	重力式擁壁	$A = 0.150 \times 0.100 +$	m^2	
		$(0.150 + 0.555) \times 0.900 / 2$		
		$= 0.332$		
		$V = 0.332 \times 17.200$		
集水枥(1)撤去	B500×L500 ×H500 コンクリート構造物 無筋	$= 5.710$	m^3	
		$\Sigma V = 5.710$		
	B240×L240 ×H370 コンクリート構造物 無筋	$V = 0.800 \times 0.800 \times 0.650$	m^3	
		$- 0.500 \times 0.500 \times 0.500$		
		$= 0.291$		
集水枥(2)撤去	B240×L240 ×H370 コンクリート構造物 無筋	$V = 0.300 \times 0.300 \times 0.400$	m^3	
		$- 0.240 \times 0.240 \times 0.370$		
		$= 0.015$		
コンクリート構造物取壊し	計	無筋コンクリート	m^3	
	計	$V = 2.722 + 0.170 + 0.070 + 5.710$	m^3	
		$+ 0.291 + 0.015$		
		$= 8.978$		
舗装版切断	コンクリート舗装版 t=12cm		m	
		$L = 4.200 + 5.700 + 1.500$		
舗装版破碎	コンクリート舗装版 t=12cm	$A = 70.100 + 35.600 + 78.600$	m^2	
	コンクリート舗装版 t=12cm		m^2	

構造物撤去工数量計算書

種 別	細別・規格	算 式	単位	数 量
運搬処理工	殻運搬	無筋コンクリート <small>コンクリート構造物取壊し</small> <small>舗装版破碎</small> $V = 8.980 + 184.300 \times 0.120$	m3	31.100
	殻処分	無筋コンクリート	m3	31.100

平面图 S=1:200



§ 6. 仮設工

仮設工集計表

種別	細別	規格	単位	数量	備考
【1-1期工事】					
【設置時】					
仮締切工	土のう	仕拵・設置, 620×480	m ²	0.2	
	高密度ポリエチレン管	設置, シングル管, φ500	m	48.3	
	床掘	土砂, 小規模	m ³	5.0	
	埋戻し	土砂, 小規模	m ³	5.0	
	小規模	土砂, 小規模	m ³	2.2	
工事用道路工	仮設盛土	土砂, 2.5m以上4m未満	m ³	17.6	
		土砂, W≧4m	m ³	9.2	
	購入土（ルーズ）		m ³	35.7	
	碎石舗装	設置, RC-40, t=10cm	m ²	34.1	
	大型土のう	設置	袋	13	
	敷鉄板	設置, 1524×3048	m ²	387.1	
	敷鉄板賃料	t=22mm, 1524×3048	枚	83.0	
土留工	軽量鋼矢板	賃料, 鋼矢板長 L2000	枚	196.0	
	軽量鋼矢板建込工（両側）	設置	m	24.5	
	軽量金属支保工	設置	m	24.5	
	大型土のう	設置	袋	4	
運搬	軽量鋼矢板		t	5.8	
	敷鉄板	t=22mm, 1524×3048	t	66.6	
【撤去時】					
仮締切工	土のう	撤去, 620×480	m ²	0.2	
	高密度ポリエチレン管	撤去, シングル管, φ500	m	48.3	
工事用道路工	積込（ルーズ）	土砂	m ³	20.9	
	碎石舗装	撤去, RC-40, t=10cm	m ³	2.1	20.8 m ²
	大型土のう	撤去	袋	8	
	敷鉄板	撤去, 1524×3048	m ²	252.8	
土留工	軽量鋼矢板建込工（両側）	撤去	m	24.5	
	軽量金属支保工	撤去	m	24.5	
	大型土のう	撤去	袋	4	
運搬処理工	殻運搬	RC-40	m ³	2.1	
	殻処分	RC-40	m ³	2.1	

仮設工集計表

[illegible]

仮設工数量計算書

種別・細別	規格	算 式	単位	数 量
【1-1期工事】 【設置時】 仮締切工 土のう	仕拵・設置 620×480	施工計画図より 1号仮締切堤 $= 0.2$	m ²	0.2
高密度ポリエチレン管	設置 シングル管 φ500	施工計画図より	m	48.3
床掘	土砂, 小規模	仮設土量計算書より	m ³	5.0
埋戻し	土砂, 小規模	仮設土量計算書より	m ³	5.0
盛土	土砂, 小規模	仮設土量計算書より	m ³	2.2
工事用道路工 仮設盛土	土砂 2.5m≦W<4m	1号工事用進入路 $V1 = \frac{1}{2} \times 2.4 \times 4.0 + \frac{1}{2} \times 2.4 \times 0.6 = 9.6$ 2号工事用進入路 $V2 = \frac{1}{2} \times 2.4 \times 2.1 + \frac{1}{2} \times 2.4 \times 2.0 = 8.0$ $\Sigma V = 17.6$	m ³ m ³ m ³	17.6
	土砂 W≧4m	1号工事用進入路 $V = \frac{1}{2} \times 2.3 \times 4.0 + \frac{1}{2} \times 2.3 \times 0.6 = 9.2$	m ³	9.2
	購入土 (ルーズ)	$(17.6 + 9.2) \div 0.9 \times 1.2$	m ³	35.7
碎石舗装	設置 RC-40 t=10cm	1号工事用進入路 $A1 = 2.5 \times 8.3 = 20.8$ 2号工事用進入路 $A2 = 2.5 \times 5.3 = 13.3$ $\Sigma A = 34.1$	m ² m ² m ²	34.1
大型土のう	設置	1号工事用進入路 N1 = 8 2号工事用進入路 N2 = 5 $\Sigma N = 13.0$	袋 袋 袋	13
敷鉄板	設置 1524×3048	施工計画図より 1号施工ヤード A1 = 159.9 2号施工ヤード A2 = 92.9 3号施工ヤード A3 = 134.3 $\Sigma A = 387.1$	m ² m ² m ² m ²	387.1
敷鉄板賃料	t=22mm 1524×3048	$N = 387.1 \div (1.524 \times 3.048)$	枚	83

仮設工数量計算書

種別・細別	規格	算 式	単位	数 量
土留工 軽量鋼矢板	鋼矢板長 L2000 賃料	$L = 2 \times 9.0 + 2 \times 11.5 + 2 \times 4.0 = 49.0$		
		$N = 49.0 / 0.25 = 196.0$	枚	196
軽量鋼矢板建込工 (両側)	設置	$L = 9.0 + 11.5 + 4.0 = 24.5$	m	24.5
軽量金属支保工	設置	$L = \quad = 24.5$	m	24.5
	腹起し 設置	$\quad = 49$	m	
	切梁 設置	$N = \frac{9.0}{2} + \frac{11.5}{2} + \frac{4.0}{2} = 12$	本	
大型土のう	設置	軽量鋼矢板設置用	袋	4
運搬 仮設材等	軽量鋼矢板	$W = 14.8 \times 2.0 \times 196 = 5801.6$ <small>N-2L程度と想定</small> $= 5.8$	kg t	5.8
	敷鉄板 t=22mm 1524×3048	$W = 802 \times 83 = 66566.0$ $= 66.6$	kg t	66.6
【撤去時】 仮締切工 土のう	撤去 620×480	施工計画図より 1号仮締切堤 $= 0.2$	m ²	0.2
高密度ポリエチレン管	撤去 シングル管 φ500	施工計画図より	m	48.3
工事用道路工 積込(ルーズ)	掘削・土砂	1号工事用進入路 $V = (9.6 + 9.2) / 0.9$	m ³	20.9
碎石舗装	撤去 RC-40 t=10cm	1号工事用進入路 $V = 20.8 \times 0.100$	m ³	2.1
大型土のう	撤去	1号工事用進入路	袋	8
敷鉄板	撤去 1524×3048	施工計画図より 1号施工ヤード A1 = $= 159.9$ 2号施工ヤード A2 = $= 92.9$ $\Sigma A = 252.8$	m ² m ² m ²	252.8

仮設工数量計算書

種別・細別	規格	算 式	単位	数 量
土留工 軽量鋼矢板建込工 (両側)	撤去		m	24.5
	軽量鋼矢板 撤去	= 196	枚	
軽量金属支保工	撤去		m	24.5
	腹起し 撤去	= 49	m	
	切梁 撤去	= 12	本	
大型土のう	撤去		袋	4
運搬処理工 殻運搬 殻処分	RC-40		m ³	2.1
	RC-40		m ³	2.1
運搬 敷鉄板	t=22mm 1524×3048	N = 252.8 / (1.524 × 3.048)	枚	54
運搬 仮設材等	軽量鋼矢板	W = 14.8 × 2.0 × 196 N-2L程度と想定	kg t	5801.6 5.8
	敷鉄板 t=22mm 1524×3048	N = 54 W = 802 × 54	枚 kg t	54 43308 43.3
	【1-2期工事】 【設置時】 軽量鋼矢板	鋼矢板長 L2000 賃料 L = 2 × 13.0 + 2 × 6.5 N = 39.0 / 0.25	m 枚	39.0 156
	軽量鋼矢板建込工 (両側)	L = 13.0 + 6.5	m	19.5
軽量金属支保工	設置	L =	m	19.5
	腹起し 設置		m	39
	切梁 設置	N = 13.0 / 2 + 6.5 / 2	本	10
大型土のう	設置	軽量鋼矢板設置用	袋	13

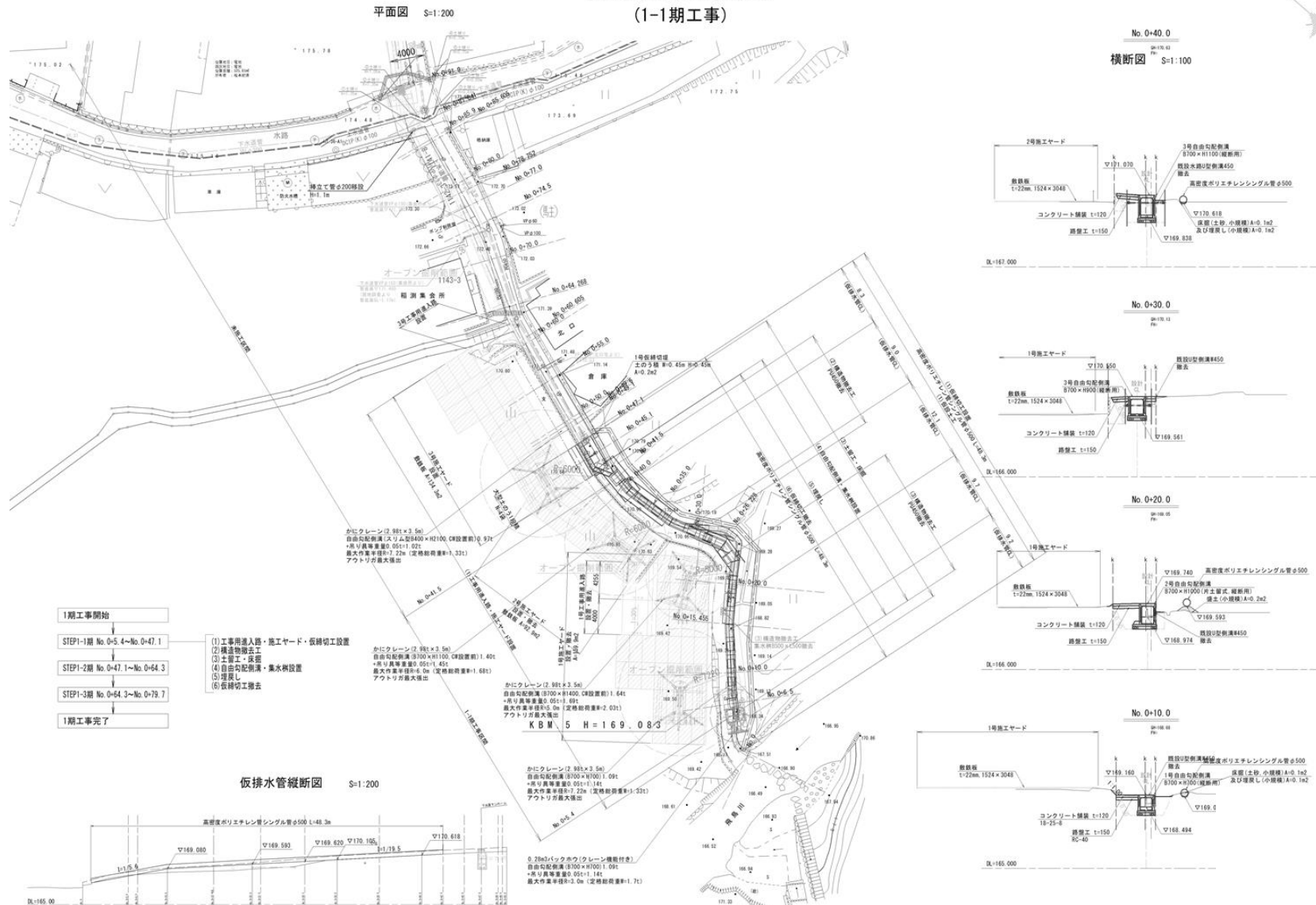
仮設工数量計算書

種別・細別	規格	算 式	単位	数 量
運搬 仮設材等	軽量鋼矢板	$W = 14.8 \times 2.0 \times 156 = 4617.6$ $N-2L \text{程度と想定} \quad = 4.6$	kg t	4.6
【撤去時】 軽量鋼矢板建込工 (両側)	撤去		m	19.5
	軽量鋼矢板 撤去	= 156	枚	
軽量金属支保工	撤去		m	19.5
	腹起し 撤去	= 39	m	
	切梁 撤去	= 10	本	
大型土のう	撤去		袋	13
積込(ルーズ)	掘削・土砂	2号工事用進入路 $V = 8.0 / 0.9$	m ³	8.9
碎石舗装	撤去 RC-40 t=10cm	2号工事用進入路 $V = 13.3 \times 0.100$	m ³	1.3
大型土のう	撤去	2号工事用進入路	袋	5
敷鉄板	撤去 1524×3048	3号施工ヤード	m ²	134.3
運搬処理工 殻運搬	RC-40		m ³	1.3
殻処分	RC-40		m ³	1.3
運搬 仮設材等	軽量鋼矢板	$W = 14.8 \times 2.0 \times 156 = 4617.6$ $N-2L \text{程度と想定} \quad = 4.6$	kg t	4.6
	敷鉄板 t=22mm 1524×3048	$N = 83 - 54 = 29$ $W = 802 \times 29 = 23258$ $= 23.3$	枚 kg t	23.3

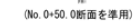
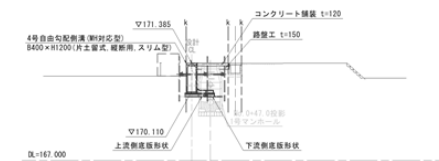
仮設土量計算書

測点	距離	床掘 土砂,小規模			埋戻し 小規模			盛土 小規模					
		m2	平均m2	m3	m2	平均m2	m3	m2	平均m2	m3			
NO.0		0.0			0.0			0.0					
NO.0+10.0	9.2	0.1	0.05	0.5	0.1	0.05	0.5	0.0	0.00	0.0			
"		0.1			0.1			0.0					
NO.0+20.0	9.7	0.0	0.05	0.5	0.0	0.05	0.5	0.2	0.10	1.0			
"		0.0			0.0			0.2					
NO.0+30.0	12.1	0.3	0.15	1.8	0.3	0.15	1.8	0.0	0.10	1.2			
"		0.3			0.3			0.0					
NO.0+40.0	9.0	0.1	0.20	1.8	0.1	0.20	1.8	0.0	0.00	0.0			
"		0.1			0.1			0.0					
NO.0+47.5	8.3	0.0	0.05	0.4	0.0	0.05	0.4	0.0	0.00	0.0			
合計	48.3			5.0			5.0			2.2			

施工計画図(1)(参考図)
(1-1期工事)



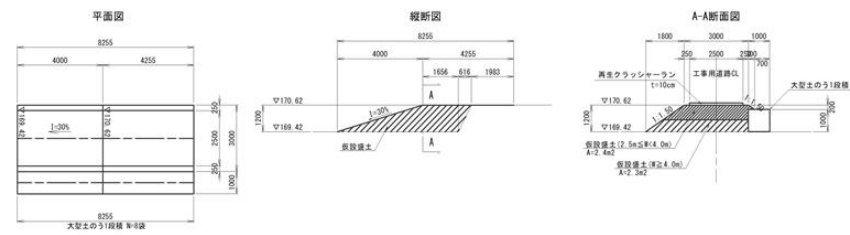
施工計画図(2)(参考図)
(1-2期工事)



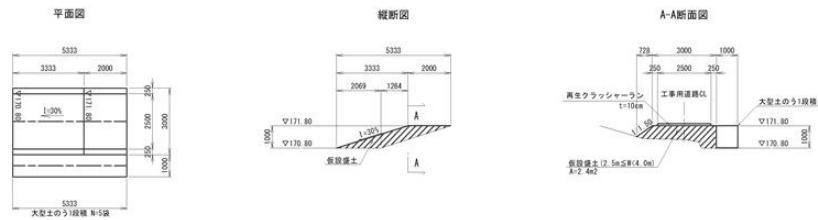
仮設構造図

仮設構造図(参考図) S=1:100

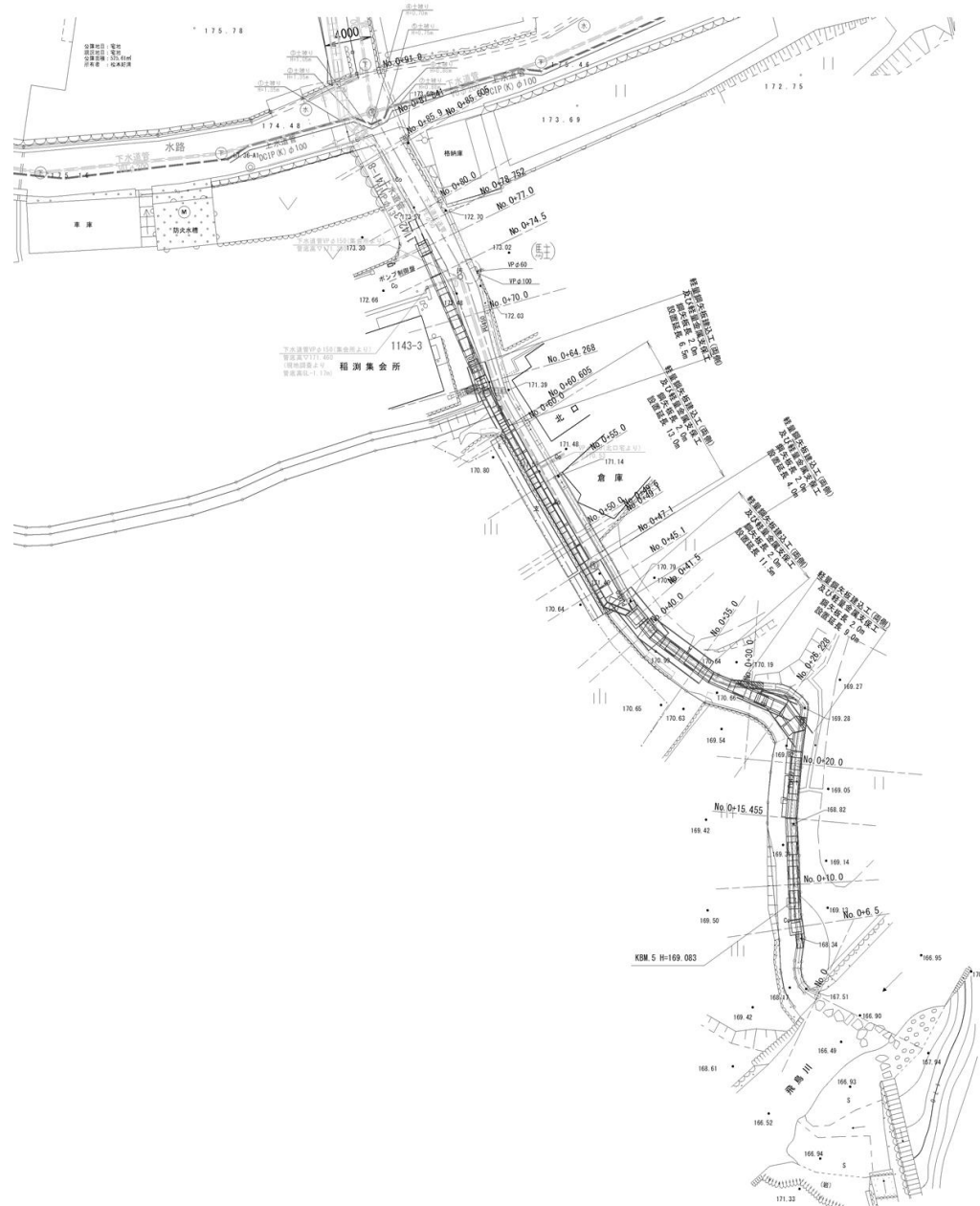
1号工事用進入路構造図



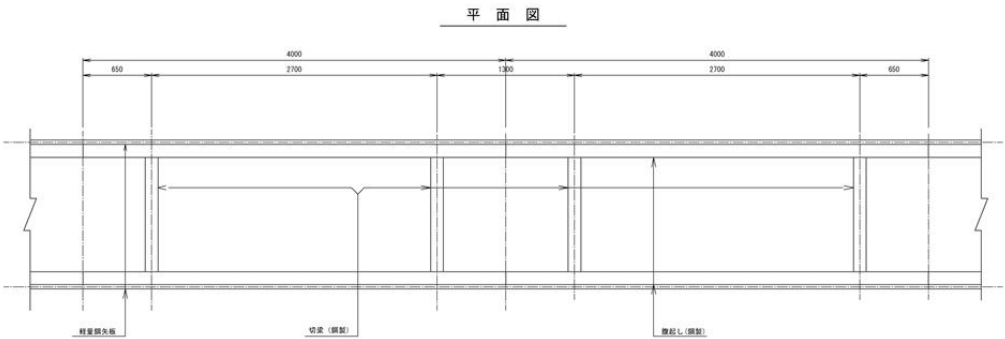
2号工事用進入路構造図



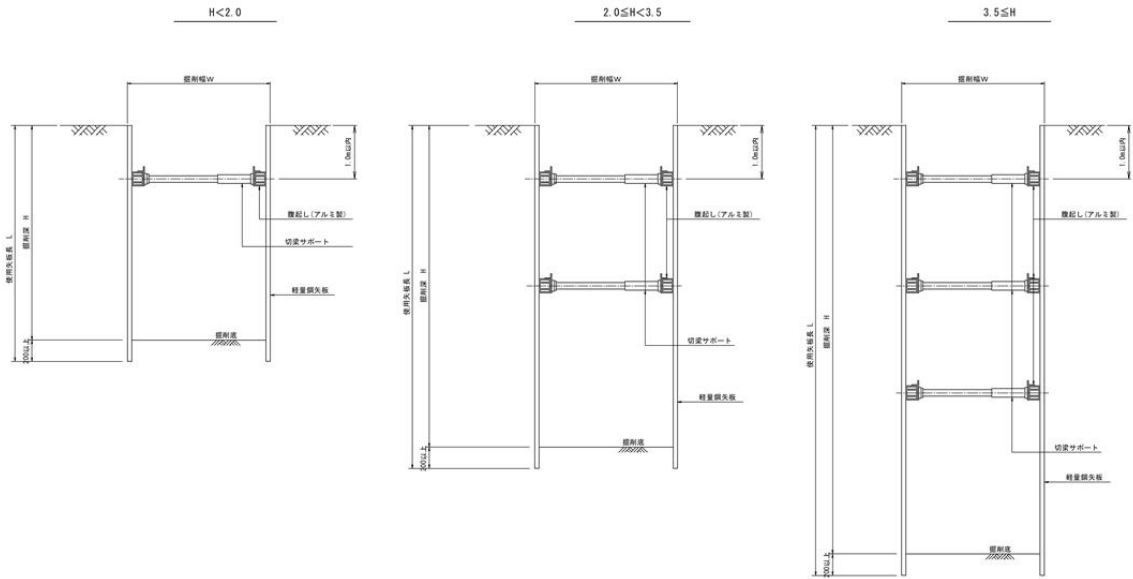
土留工平面図



土留工標準図(参考図) S=1:20



土留め工断面図



壁高 H	使用矢板長 L	支保工段数
～ 1.500	適用寸	—
1.501 ～ 1.800	軽量鋼矢板 2.00m	1
1.801 ～ 2.200	軽量鋼矢板 2.50m	2
2.201 ～ 2.800	軽量鋼矢板 3.00m	2
2.801 ～ 3.200	軽量鋼矢板 3.50m	2
3.201 ～ 3.500	軽量鋼矢板 4.00m	2
3.501 ～ 3.800	軽量鋼矢板 4.00m	3