

令和 7 年度

西根川上流地区運搬路
改良工事 (R 7 ゼ口国)
設 計 図

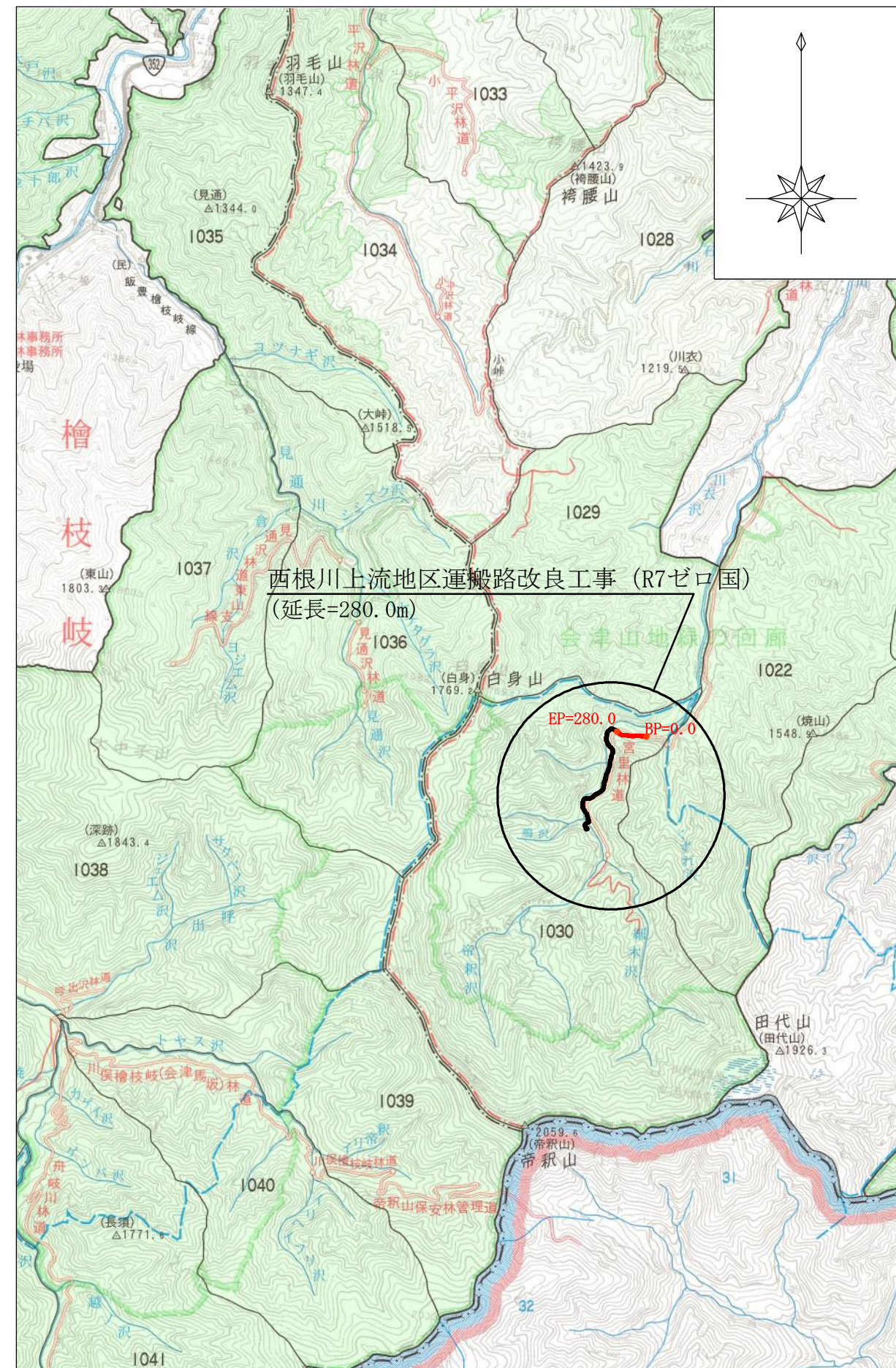
図面枚数

表紙共 46 枚

分 類	治山資材運搬路		規 格	2 級 (B)
位 置	福島県南会津郡南会津町宮里字帝釈山国有林 1030 そ林小班外			
延 長	280.0 m		国有林内	280.0 m
			国有林外	0 m
幅 員	3.6 m		最小半径	35.0 m
勾 配	最急	平均	設計荷重	t
	10.50%	7.30%		

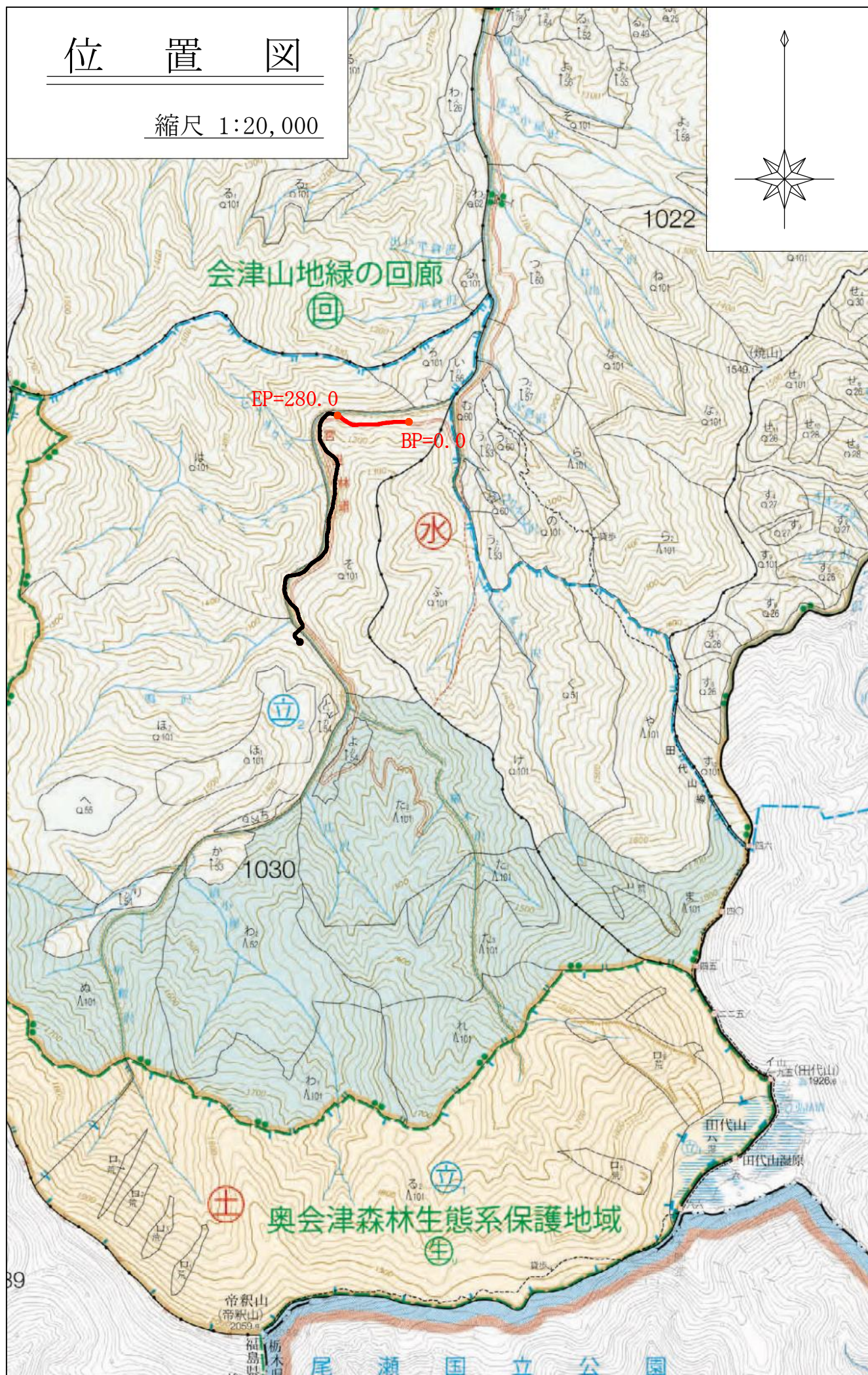
会津森林管理署南会津支署

令和 5 年 1 0 月 測量



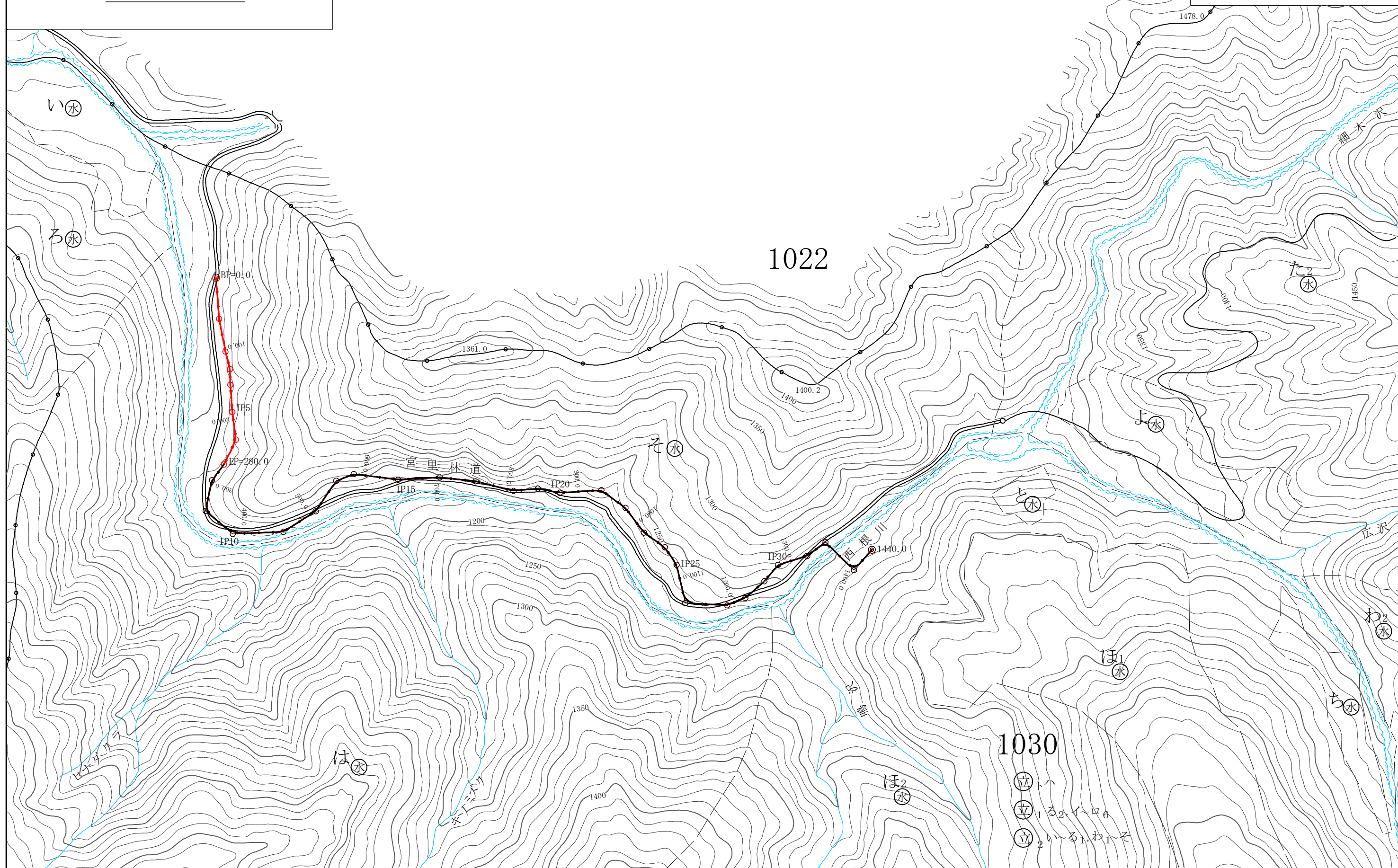
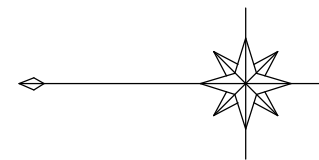
位置図

縮尺 1:20,000



位置図

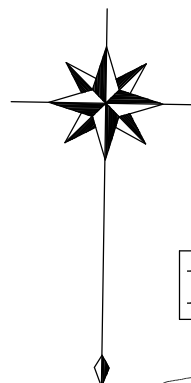
縮尺 1:5,000



- 立 1 トハ
- 立 2 る2、イ〜ロ6
- 立 2 いる1、わ1、そ

平面図

縮尺= 1:1,000



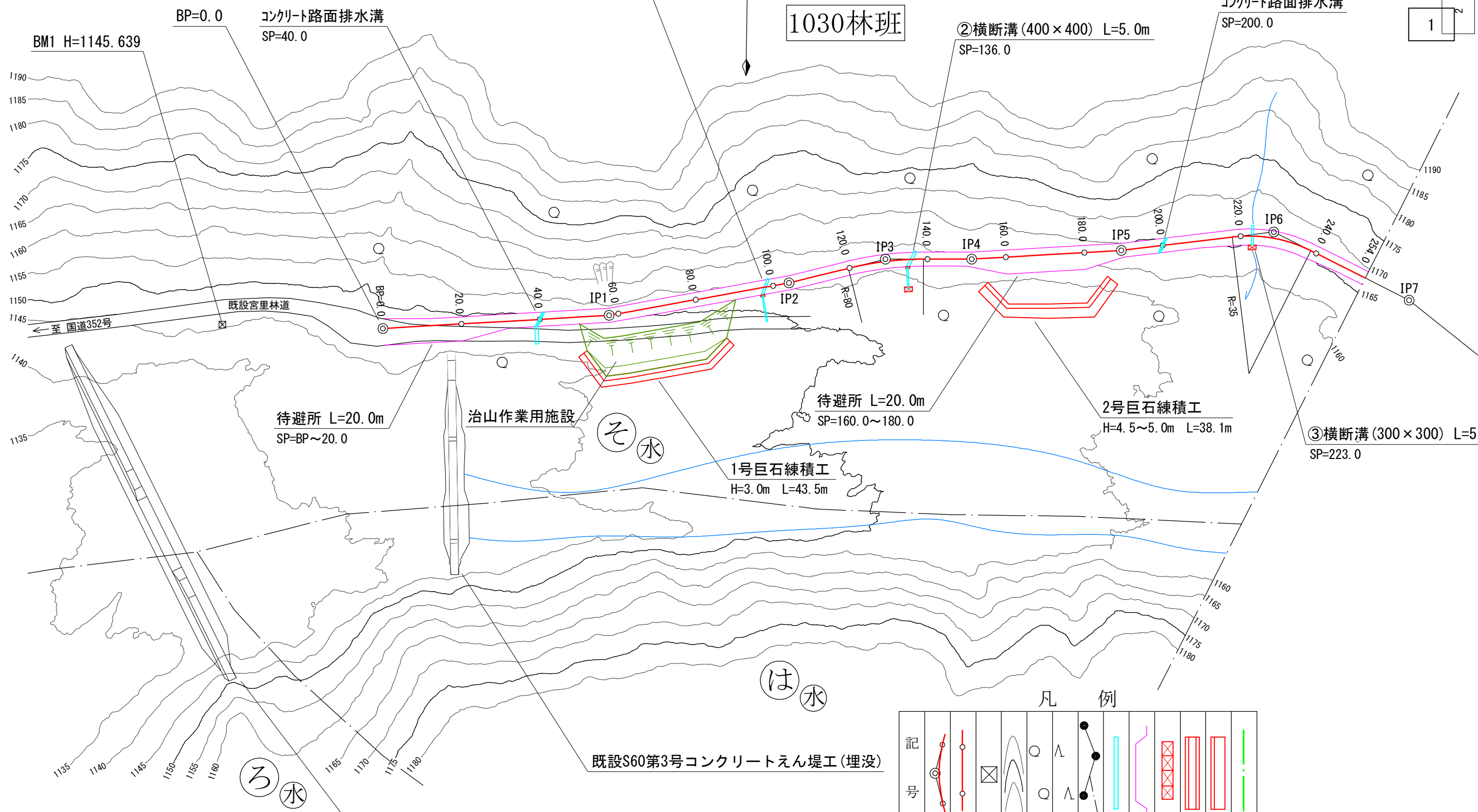
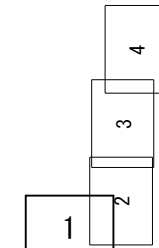
1030林班

①横断溝 (300×300) L=5.0m
SP=98.0

②横断溝 (400×400) L=5.0m
SP=136.0

コンクリート路面排水溝
SP=200.0

③横断溝 (300×300) L=5.0m
SP=223.0

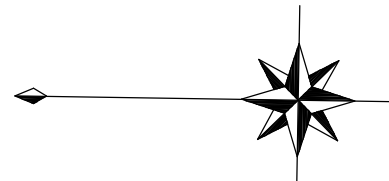


凡 例

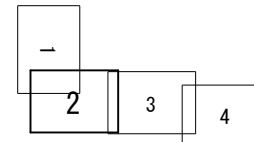
記号													
事項	交始 角中 点終 及曲 び点	測 点 ・ 間 点	B ・ M	等 高 線	広 葉 樹	針 葉 樹	林 小 班	排 水 施 設	待 車 廻 所	フ ト ン 壁	擁 壁 ト	巨 石 練 積 工	流 路 整 理 中 心 線

平面図

縮尺= 1:1,000



④横断溝 (300×300) L=8.0m
SP=640.0



1030林班

木製路面排水工 L=4.0m
SP=260.0
EP=280.0

コンクリート路面排水溝
SP=BC14 (574.0)

木製路面排水工 L=4.0m
SP=300.0

BM2 H=1174.591

木製路面排水工 L=6.0m
SP=340.0

車廻し L=20.0m
SP=520.0~540.0

1工区 (BP~540.0)

4号巨石練積工
H=4.5~5.0m L=38.0m

コンクリート路面排水溝
SP=MC12 (507.3)

コンクリート路面排水溝
SP=EC11 (463.3)

3号巨石練積工
H=4.5~5.0m L=156.8m

待避所 L=20.0m
SP=360.0~380.0

コンクリート路面排水溝
SP=392.0

コンクリート路面排水溝
SP=420.0

凡例

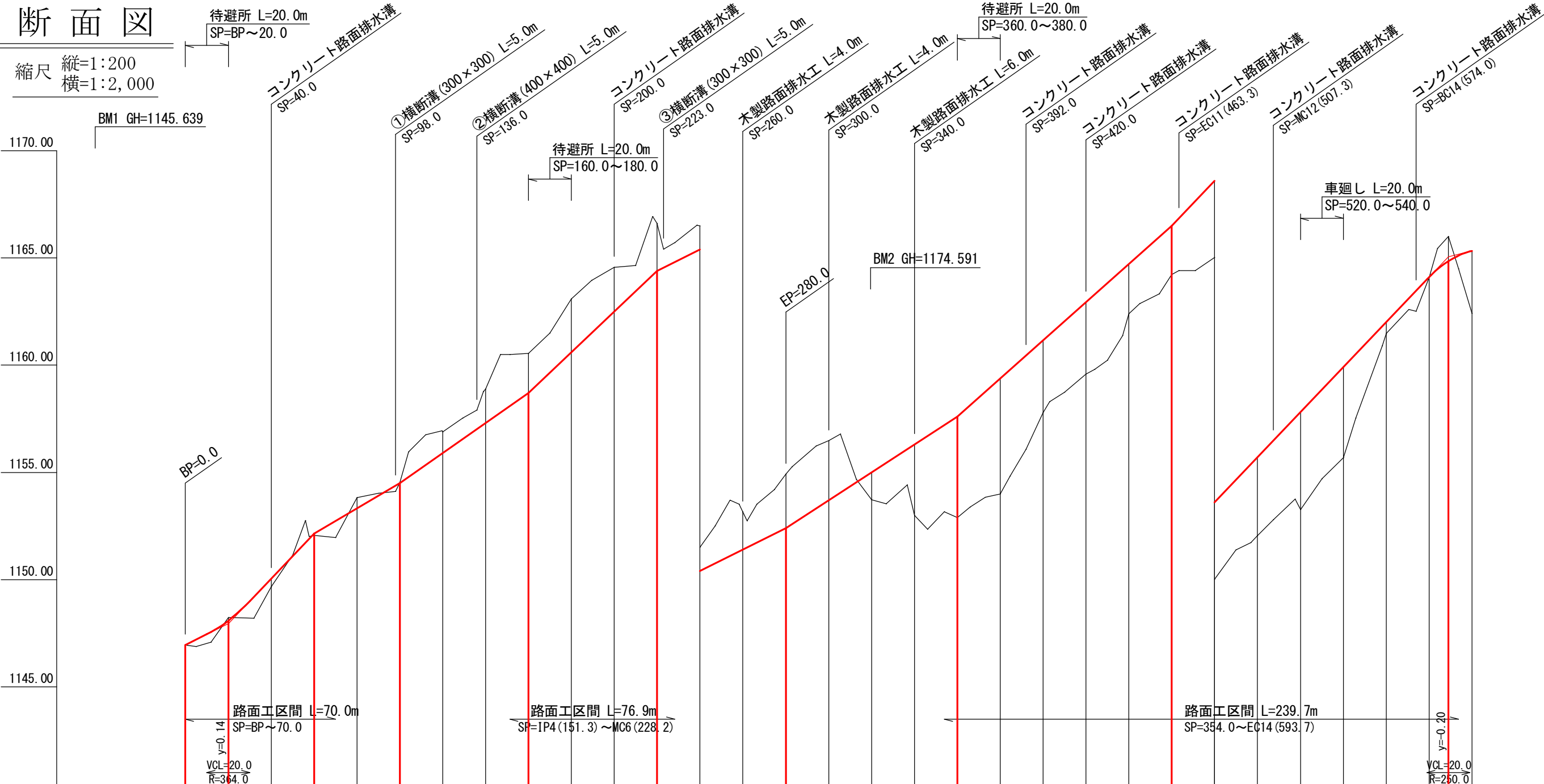
記号													
事項	交始 角中 点終 及曲 び点	測 点 ・ 間 点	B ・ M	等 ・ 線	広 葉 樹	針 葉 樹	林 小 班	排 水 施 設	待 避 所	フ ト ン 竈	擁 壁	巨 石 練 積 工	流 路 整 理 中 心 線

曲線設定表

曲線表											緩和接線拡幅表									反(複合)曲線拡幅表					備考
IP	D	A	I.A	R	T.L	S.L	C.L	B.C	M.C	E.C	I.A'	R'	T.L'	S.L'	W	W1	IP-IP'	LB	LE	B1	B2	D1	D2	D3	
		B.P～IP.1を見てN=86°																							
1	57.6	173.08	6.52					57.6	57.6	57.6															
2	46.5	176.22	3.38					104.1	104.1	104.1															
3	25.3	193.49	13.49	80	9.7	0.6	19.3	119.7	129.4	139.0															
4	22.0	176.43	3.17					151.3	151.3	151.3															
5	38.1	176.25	3.35					189.4	189.4	189.4															
6	39.1	213.39	33.39	35	10.6	1.6	20.6	217.9	228.2	238.5	27.14	32.70	7.92	0.95	0.50		2.95	8.0	8.0						
7	38.6	191.46	11.46	80	8.2	0.4	16.4	258.3	266.5	274.7															
8	27.9	154.04	25.56	50	11.5	1.3	22.6	282.9	294.2	305.5															
9	43.6	118.28	61.32	18	10.7	2.9	19.3	326.9	336.6	346.2	42.60	14.70	5.79	1.10	1.50		5.10	8.0	8.0						
10	49.9	137.25	42.35	50	19.5	3.7	37.2	365.9	384.5	403.1															
11	70.8	150.01	29.59	35	9.4	1.2	18.3	445.0	454.2	463.3	23.34	32.70	6.82	0.70	0.50		2.80	8.0	8.0						
12	53.5	156.20	23.40	50	10.5	1.1	20.7	496.9	507.3	517.6															
13	51.5	215.10	35.10	40	12.7	2.0	24.6	545.9	558.2	570.5	28.50	37.70	9.69	1.23	0.50		3.07	8.0	3.5						
14	26.3	208.13	28.13	40	10.1	1.2	19.7	574.0	583.9	593.7	21.53	37.70	7.29	0.70	0.50		2.80	3.5	8.0						
15	62.3	169.24	10.36	100	9.3	0.4	18.5	636.6	645.9	655.1															
16	58.5	189.34	9.34					704.3	704.3	704.3															
17	50.3	187.55	7.55					754.6	754.6	754.6															
18	54.6	160.09	19.51	60	10.5	0.9	20.8	798.7	809.1	819.5															
19	34.0	196.40	16.40	80	11.7	0.9	23.3	831.3	843.0	854.6															
20	31.3	165.23	14.37	80	10.3	0.7	20.4	863.9	874.1	884.3															
21	58.3	219.50	39.50	30	10.9	1.9	20.9	921.4	931.9	942.3	30.26	27.45	7.47	1.00	0.75		3.45	8.0	8.0						
22	41.7	197.12	17.12	70	10.6	0.8	21.0	962.5	973.0	983.5															
23	43.2	161.19	18.41	70	11.5	0.9	22.8	1004.6	1016.0	1027.4															

縦断面図

縮尺 縦=1:200
横=1:2,000



勾 配																																
盛土高	0.00	0.14	0.37	0.09	0.49	0.03	0.99	1.59	1.84	2.49	2.07	2.22	1.10	1.76	2.52	2.78	1.28	3.30	4.71	5.38	3.37	3.35	2.32	2.28	3.58	3.66	4.54	4.21	0.52	0.02	2.92	
切土高	0.00	0.14			0.49	0.03	0.99	1.59	1.84	2.49	2.07	2.22	1.10	1.76	2.52	2.78														1.15		
計画高	1146.95	1148.09	1150.05	1152.15	1153.33	1154.50	1155.90	1157.30	1158.70	1160.60	1162.50	1164.40	1165.40	1166.40	1167.40	1168.70	1170.00	1171.30	1172.60	1174.38	1176.16	1177.94	1179.72	1181.50	1183.60	1185.70	1187.80	1189.90	1192.00	1194.10	1195.33	
地盤高	1146.95	1148.23	1149.68	1152.06	1153.82	1154.53	1156.89	1158.89	1160.54	1163.09	1164.57	1166.62	1166.50	1168.16	1169.92	1171.48	1168.72	1168.00	1167.89	1169.00	1172.79	1174.59	1177.40	1179.22	1180.02	1182.04	1183.26	1185.69	1191.48	1194.08	1196.00	1192.41
追加距離	0.0	20.0	40.0	60.0	80.0	100.0	120.0	140.0	160.0	180.0	200.0	220.0	240.0	260.0	280.0	300.0	320.0	340.0	360.0	380.0	400.0	420.0	440.0	460.0	480.0	500.0	520.0	540.0	560.0	580.0	600.0	
測 点	BP	20.0	40.0	60.0	80.0	100.0	120.0	140.0	160.0	180.0	200.0	220.0	240.0	260.0	280.0	300.0	320.0	340.0	360.0	380.0	400.0	420.0	440.0	460.0	480.0	500.0	520.0	540.0	560.0	580.0	600.0	
曲 線																																

縦断計画高計算書

現場名：西根川上流地区治山資材運搬路

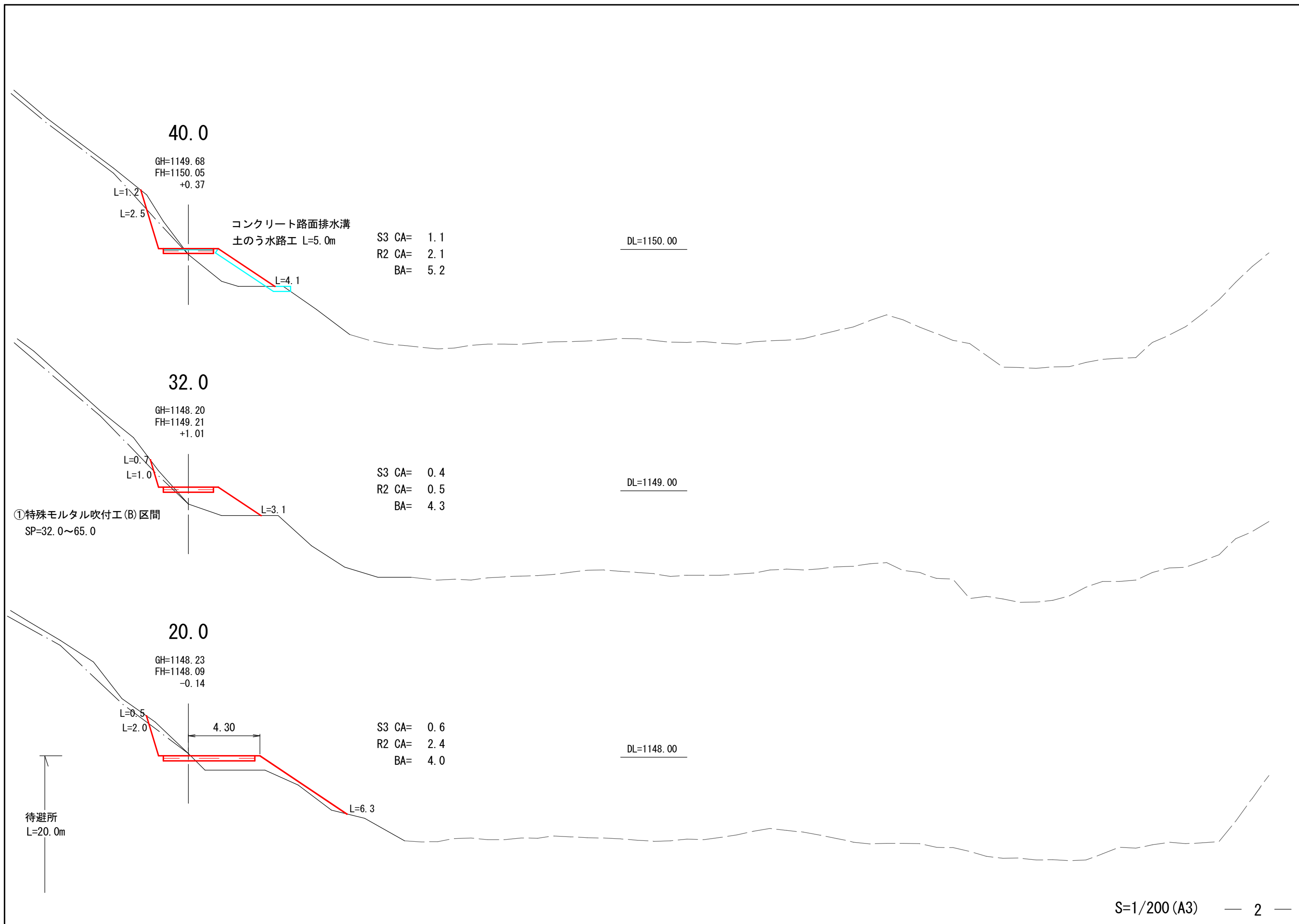
No.	測 点 名	現 況			計 画			切 盛	
		単 距 離	追加距離	地 盤 高	セザル高	Y	計 画 高	切 高	盛 高
1	BP		0.00	1146.95			1146.95		
2	5.0	5.00	5.00	1146.88			1147.20		0.32
3	縦曲始	5.00	10.00	1147.02	1147.45	0.00	1147.45		0.43
4	12.0	2.00	12.00	1147.08	1147.55	0.01	1147.56		0.48
5	20.0	8.00	20.00	1148.23	1147.95	0.14	1148.09	0.14	
6	縦曲終	10.00	30.00	1148.21	1149.00	0.00	1149.00		0.79
7	32.0	2.00	32.00	1148.20			1149.21		1.01
8	40.0	8.00	40.00	1149.68			1150.05		0.37
9	50.0	10.00	50.00	1151.14			1151.10	0.04	
10	56.0	6.00	56.00	1152.76			1151.73	1.03	
11	IP1	1.60	57.60	1152.01			1151.90	0.11	
12	60.0	2.40	60.00	1152.06			1152.15		0.09
13	70.0	10.00	70.00	1151.96			1152.74		0.78
14	80.0	10.00	80.00	1153.82			1153.33	0.49	
15	90.0	10.00	90.00	1154.02			1153.91	0.11	
16	98.0	8.00	98.00	1154.11			1154.38		0.27
17	100.0	2.00	100.00	1154.53			1154.50	0.03	
18	IP2	4.10	104.10	1155.95			1154.79	1.16	
19	112.0	7.90	112.00	1156.75			1155.34	1.41	
20	BC3(119.7)	7.70	119.70	1156.94			1155.88	1.06	
21	120.0	0.30	120.00	1156.89			1155.90	0.99	
22	MC3(129.4)	9.40	129.40	1157.54			1156.56	0.98	
23	136.0	6.60	136.00	1157.90			1157.02	0.88	
24	EC3(139.0)	3.00	139.00	1158.77			1157.23	1.54	
25	140.0	1.00	140.00	1158.89			1157.30	1.59	
26	147.0	7.00	147.00	1160.49			1157.79	2.70	
27	IP4	4.30	151.30	1160.49			1158.09	2.40	
28	160.0	8.70	160.00	1160.54			1158.70	1.84	
29	170.0	10.00	170.00	1161.50			1159.65	1.85	
30	180.0	10.00	180.00	1163.09			1160.60	2.49	
31	IP5	9.40	189.40	1163.95			1161.49	2.46	
32	200.0	10.60	200.00	1164.57			1162.50	2.07	
33	210.0	10.00	210.00	1164.65			1163.45	1.20	
34	BC6(217.9)	7.90	217.90	1166.94			1164.20	2.74	
35	220.0	2.10	220.00	1166.62			1164.40	2.22	
36	223.0	3.00	223.00	1165.41			1164.55	0.86	
37	MC6(228.2)	5.20	228.20	1165.71			1164.81	0.90	

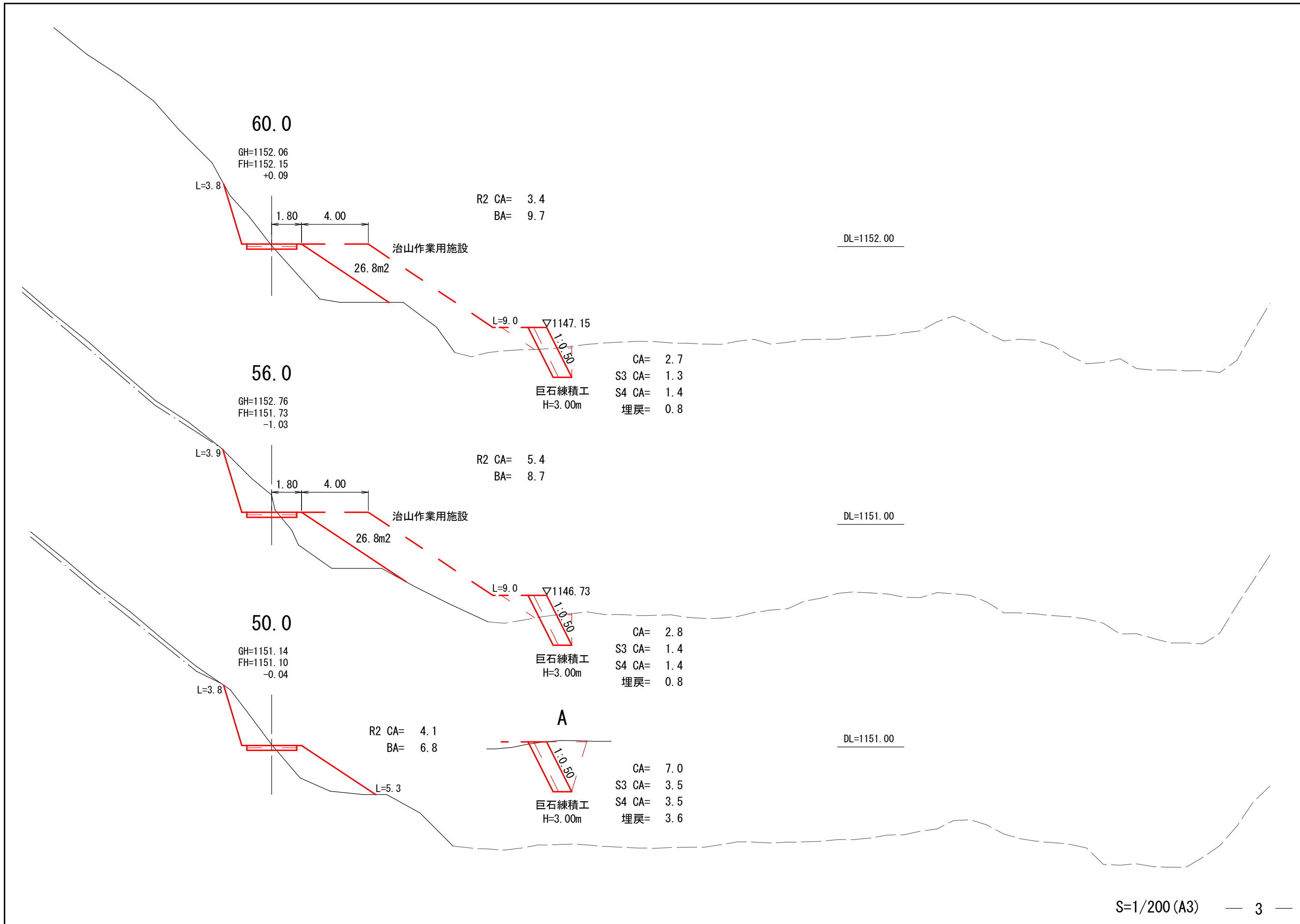
縦断計画高計算書

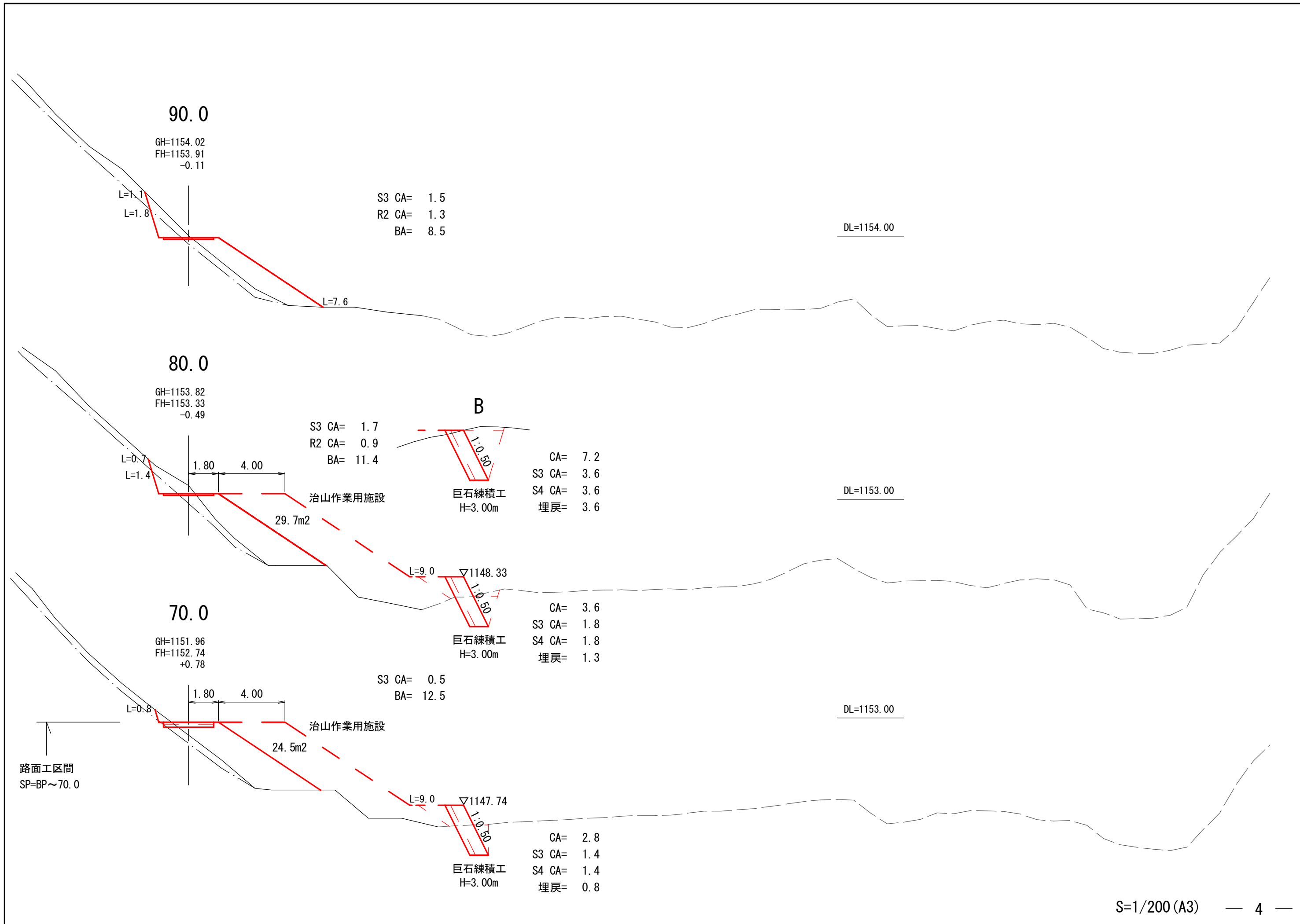
現場名：西根川上流地区治山資材運搬路

No.	測 点 名	現 況			計 画			切 盛	
		単 距 離	追 加 距 離	地 盤 高	セザル高	Y	計 画 高	切 高	盛 高
38	EC6(238.5)	10.30	238.50	1166.52			1165.33	1.19	
39	240.0	1.50	240.00	1166.50			1165.40	1.10	
40	247.0	7.00	247.00	1167.51			1165.75	1.76	
41	254.0	7.00	254.00	1168.70			1166.10	2.60	
42	BC7(258.3)	4.30	258.30	1168.52			1166.32	2.20	
43	260.0	1.70	260.00	1168.16			1166.40	1.76	
44	262.0	2.00	262.00	1167.74			1166.50	1.24	
45	MC7(266.5)	4.50	266.50	1168.52			1166.73	1.79	
46	EC7(274.7)	8.20	274.70	1169.20			1167.14	2.06	
47	280.0	5.30	280.00	1169.92			1167.40	2.52	
48	BC8(282.9)	2.90	282.90	1170.26			1167.59	2.67	
49	MC8(294.2)	11.30	294.20	1171.23			1168.32	2.91	
50	300.0	5.80	300.00	1171.48			1168.70	2.78	
51	EC8(305.5)	5.50	305.50	1171.78			1169.06	2.72	
52	313.0	7.50	313.00	1169.67			1169.55	0.12	
53	320.0	7.00	320.00	1168.72			1170.00		1.28
54	BC9(326.9)	6.90	326.90	1168.53			1170.45		1.92
55	MC9(336.6)	9.70	336.60	1169.42			1171.08		1.66
56	340.0	3.40	340.00	1168.00			1171.30		3.30
57	EC9(346.2)	6.20	346.20	1167.35			1171.70		4.35
58	354.0	7.80	354.00	1168.17			1172.21		4.04
59	360.0	6.00	360.00	1167.89			1172.60		4.71
60	BC10(365.9)	5.90	365.90	1168.39			1173.13		4.74
61	373.0	7.10	373.00	1168.84			1173.76		4.92
62	380.0	7.00	380.00	1169.00			1174.38		5.38
63	MC10(384.5)	4.50	384.50	1169.82			1174.78		4.96
64	392.0	7.50	392.00	1171.07			1175.45		4.38
65	400.0	8.00	400.00	1172.79			1176.16		3.37
66	EC10(403.1)	3.10	403.10	1173.30			1176.44		3.14
67	410.0	6.90	410.00	1173.73			1177.05		3.32
68	420.0	10.00	420.00	1174.59			1177.94		3.35
69	424.0	4.00	424.00	1174.80			1178.30		3.50
70	430.0	6.00	430.00	1175.23			1178.83		3.60
71	437.0	7.00	437.00	1176.37			1179.45		3.08
72	440.0	3.00	440.00	1177.40			1179.72		2.32
73	BC11(445.0)	5.00	445.00	1177.87			1180.17		2.30
74	MC11(454.2)	9.20	454.20	1178.33			1180.98		2.65
75	460.0	5.80	460.00	1179.22			1181.50		2.28
76	EC11(463.3)	3.30	463.30	1179.41			1181.85		2.44









IP2(104.1)

GH=1155.95
FH=1154.79
-1.16

L=0.7
L=1.8

S3 CA= 2.2
R2 CA= 3.0

DL=1155.00

100.0

GH=1154.53
FH=1154.50
-0.03

L=0.7
L=0.9

S3 CA= 1.0
R2 CA= 0.6
BA= 2.3

DL=1154.00

L=5.9

98.0

GH=1154.11
FH=1154.38
+0.27

L=0.7
L=1.6

S3 CA= 0.8
R2 CA= 0.2
BA= 7.6

DL=1154.00

L=8.4

①横断溝
(300×300) L=5.0m
コルゲートフリューム
A-350×350 L=8.2m
流末処理フトン篋 1本

MC3 (129. 4)

GH=1157. 54
FH=1156. 56
-0. 98

L=0. 6
L=2. 6

S3 CA= 1. 7
R2 CA= 3. 3
BA= 4. 7

DL=1156. 00

L=8. 7

120. 0

GH=1156. 89
FH=1155. 90
-0. 99

L=0. 6
L=1. 7

S3 CA= 1. 9
R2 CA= 2. 5

DL=1156. 00

L=0. 7

②特殊モルタル吹付工(B) 区間
SP=120. 0~257. 0

112. 0

GH=1156. 75
FH=1155. 34
-1. 41

L=0. 7
L=2. 5

S3 CA= 2. 3
R2 CA= 4. 3

DL=1155. 00

147.0

GH=1160.49
FH=1157.79
-2.70

L=0.7
L=4.1

S3 CA= 3.4
R2 CA= 10.5

DL=1158.00

140.0

GH=1158.89
FH=1157.30
-1.59

L=0.7
L=2.6

S3 CA= 2.5
R2 CA= 4.8

DL=1157.00

136.0

GH=1157.90
FH=1157.02
-0.88

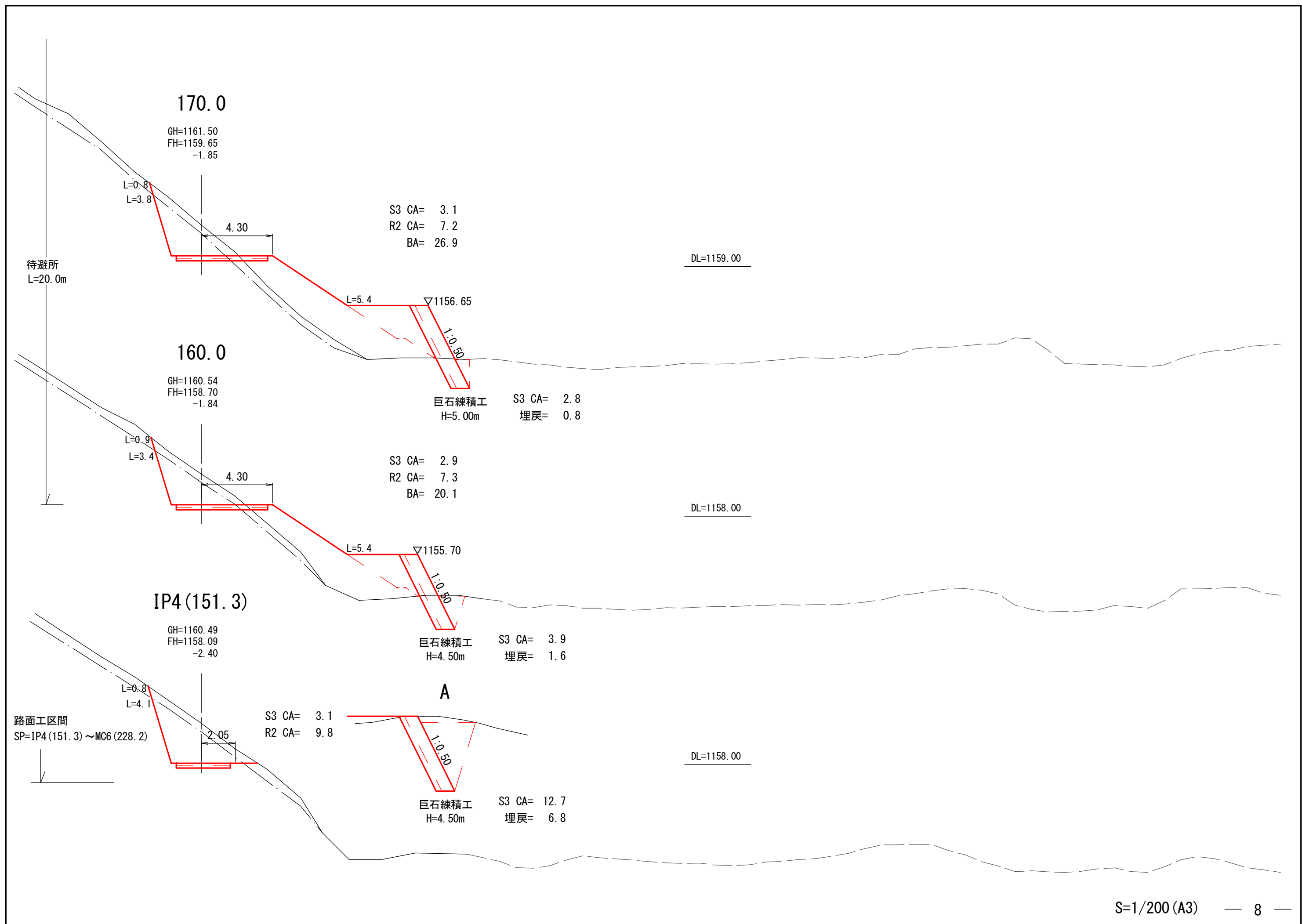
L=0.6
L=2.9

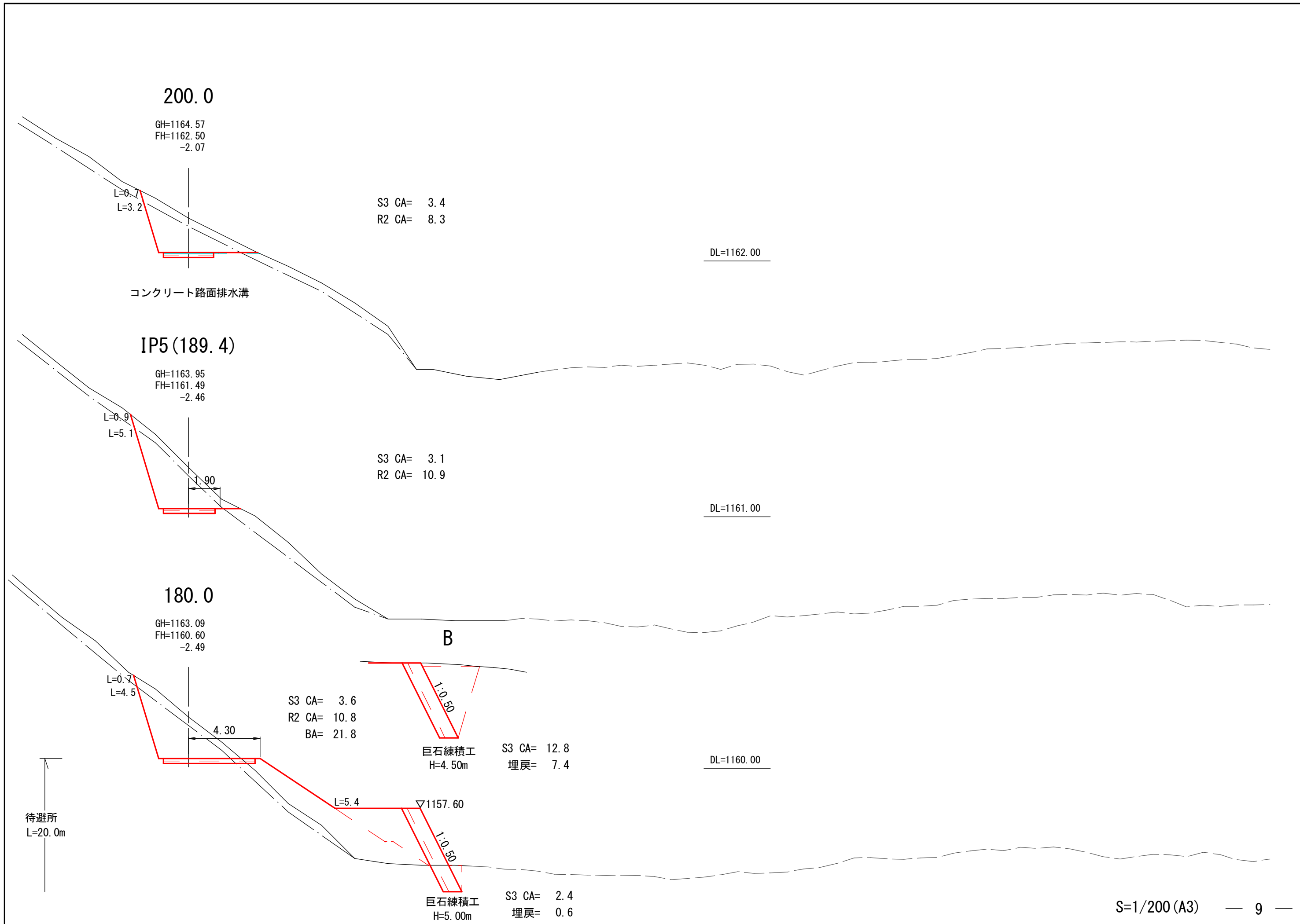
S3 CA= 1.9
R2 CA= 2.4
BA= 1.1

DL=1157.00

②横断溝
(400×400) L=5.0m
コルゲートフリューム
A-400×400 L=6.1m
流末処理フトン篋 1本

L=5.1





220.0

GH=1166.62
FH=1164.40
-2.22

L=0.6
L=2.3

2.30

S3 CA= 3.3
R2 CA= 7.6

DL=1164.00

BC6 (217.9)

GH=1166.94
FH=1164.20
-2.74

L=0.5
L=2.9

2.25

S3 CA= 3.3
R2 CA= 10.3

DL=1164.00

210.0

GH=1164.65
FH=1163.45
-1.20

L=0.8
L=2.0

S3 CA= 2.2
R2 CA= 3.9

DL=1163.00

240.0

GH=1166.50
FH=1165.40
-1.10

L=0.7
L=2.2

2.15

S3 CA= 2.3
R2 CA= 3.1

DL=1165.00

MC6 (228.2)

GH=1165.71
FH=1164.81
-0.90

L=0.6
L=1.6

2.30

S3 CA= 2.0
R2 CA= 2.8
BA= 0.1

DL=1164.00

路面工区間
SP=IP4 (151.3) ~ MC6 (228.2)

223.0

GH=1165.41
FH=1164.55
-0.86

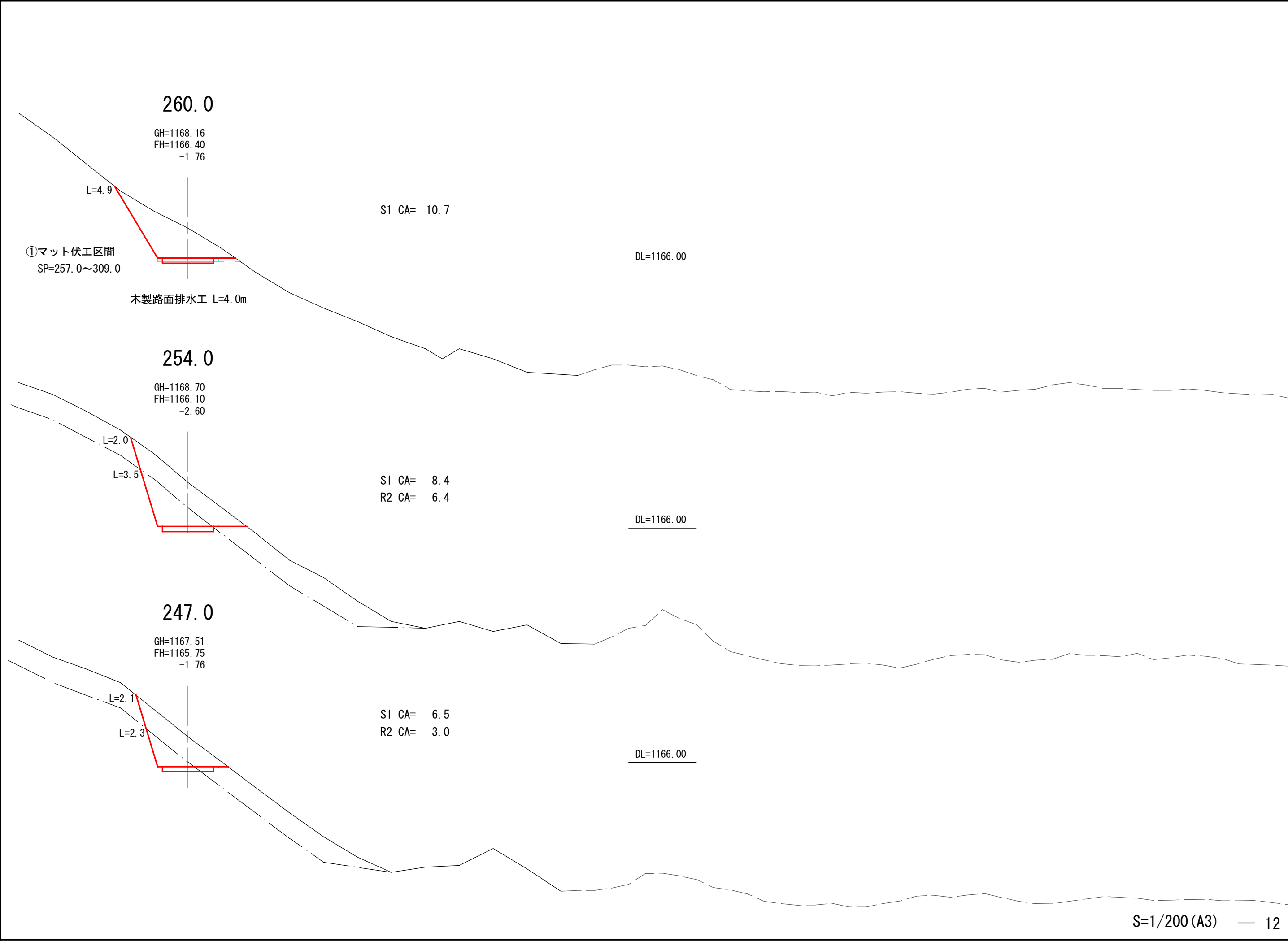
L=0.6
L=2.4

2.30

S3 CA= 2.2
R2 CA= 2.5
BA= 0.1

DL=1164.00

③横断溝
(300×300) L=5.0m
流末処理フトン管 1本



EC7 (274. 7)

GH=1169. 20
FH=1167. 14
-2. 06

L=6. 0

S1 CA= 13. 8

DL=1167. 00

MC7 (266. 5)

GH=1168. 52
FH=1166. 73
-1. 79

L=5. 3

S1 CA= 11. 6

DL=1167. 00

262. 0

GH=1167. 74
FH=1166. 50
-1. 24

L=3. 9

S1 CA= 7. 6

DL=1166. 00

MC8 (294. 2)

GH=1171. 23
FH=1168. 32
-2. 91

L=6. 3

L=1. 7

S1 CA= 18. 5

DL=1168. 00

BC8 (282. 9)

GH=1170. 26
FH=1167. 59
-2. 67

L=6. 0

L=1. 4

S1 CA= 16. 5

DL=1168. 00

EP=280. 0

GH=1169. 92
FH=1167. 40
-2. 52

L=6. 1

L=1. 2

S1 CA= 15. 9

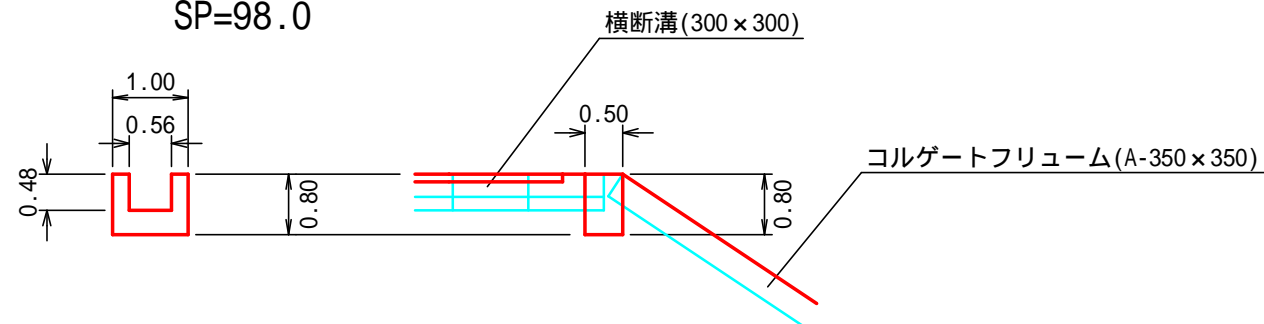
DL=1167. 00

展開図

縮尺= 1:100

1号 間詰コンクリート

SP=98.0



コンクリート

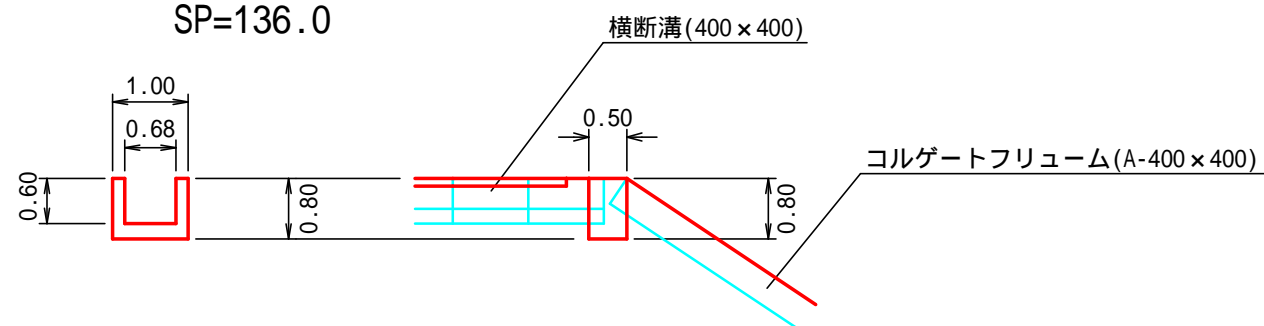
$$1.00 \times 0.80 \times 0.50 - 0.56 \times 0.48 \times 0.50 = 0.27\text{m}^3$$

型枠

$$(1.00 \times 0.80 + 0.80 \times 0.50) \times 2 - 0.56 \times 0.48 \times 2 + 0.48 \times 0.50 \times 2 = 1.38\text{m}^2$$

2号 間詰コンクリート

SP=136.0



コンクリート

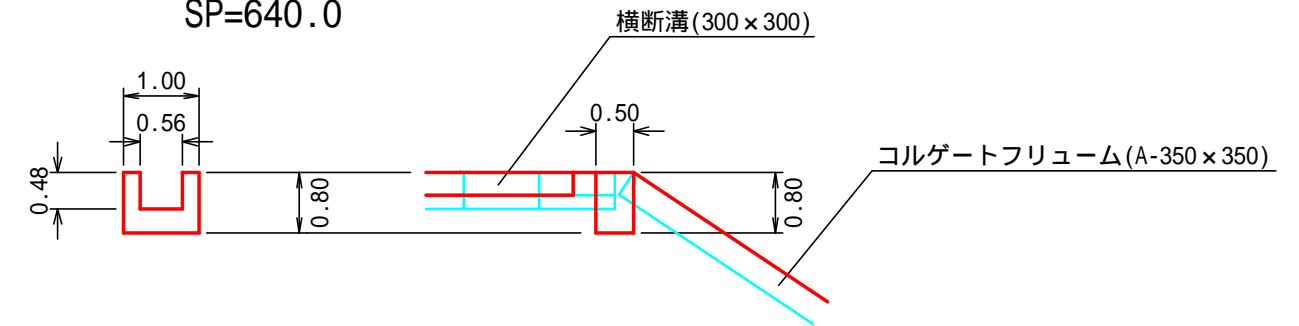
$$1.00 \times 0.80 \times 0.50 - 0.68 \times 0.60 \times 0.50 = 0.20\text{m}^3$$

型枠

$$(1.00 \times 0.80 + 0.80 \times 0.50) \times 2 - 0.68 \times 0.60 \times 2 + 0.60 \times 0.50 \times 2 = 0.98\text{m}^2$$

3号 間詰コンクリート

SP=640.0



コンクリート

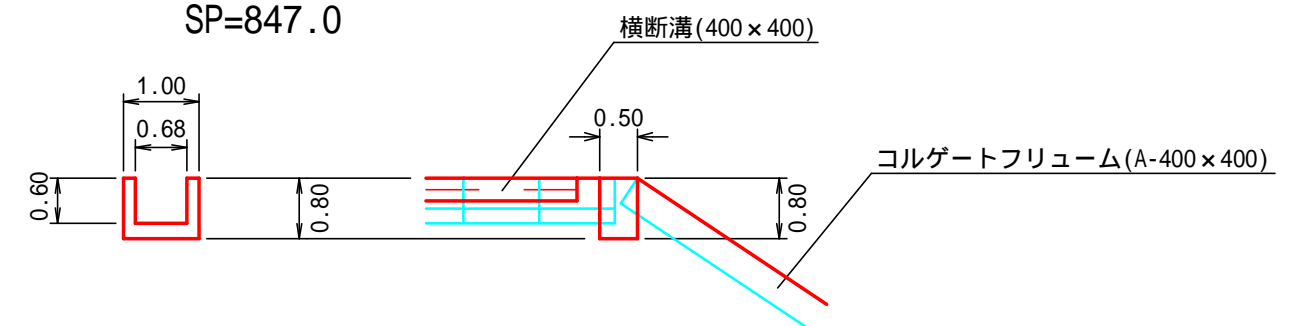
$$1.00 \times 0.80 \times 0.50 - 0.56 \times 0.48 \times 0.50 = 0.27\text{m}^3$$

型枠

$$(1.00 \times 0.80 + 0.80 \times 0.50) \times 2 - 0.56 \times 0.48 \times 2 + 0.48 \times 0.50 \times 2 = 1.38\text{m}^2$$

4号 間詰コンクリート

SP=847.0



コンクリート

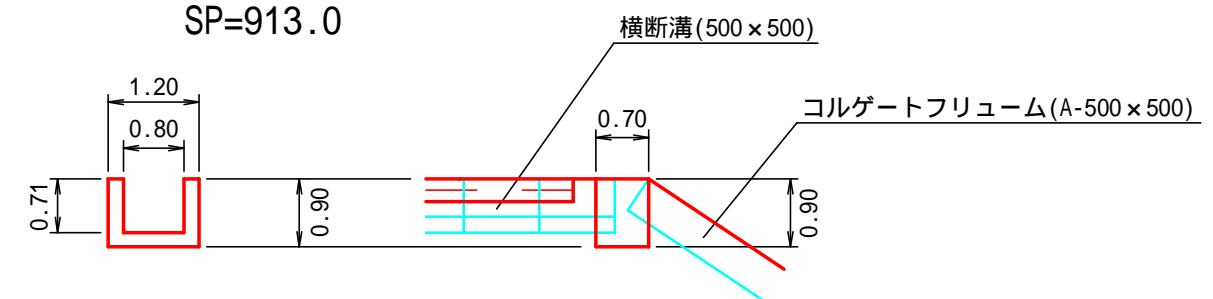
$$1.00 \times 0.80 \times 0.50 - 0.68 \times 0.60 \times 0.50 = 0.20\text{m}^3$$

型枠

$$(1.00 \times 0.80 + 0.80 \times 0.50) \times 2 - 0.68 \times 0.60 \times 2 + 0.60 \times 0.50 \times 2 = 0.98\text{m}^2$$

5号 間詰コンクリート

SP=913.0



コンクリート

$$1.20 \times 0.90 \times 0.70 - 0.80 \times 0.71 \times 0.70 = 0.36\text{m}^3$$

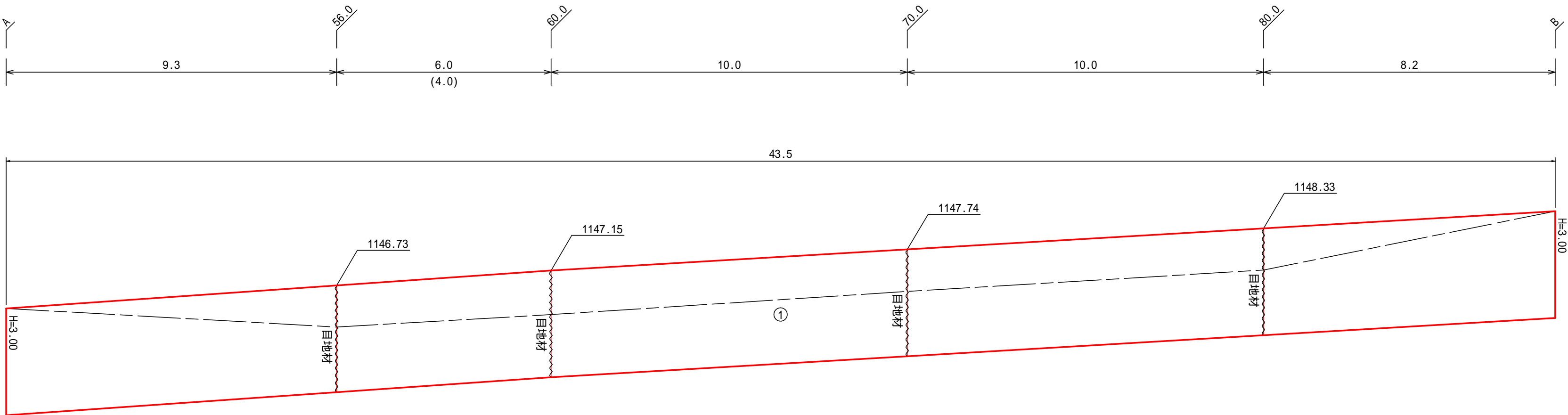
型枠

$$(1.20 \times 0.90 + 0.90 \times 0.70) \times 2 - 0.80 \times 0.71 \times 2 + 0.71 \times 0.70 \times 2 = 1.29\text{m}^2$$

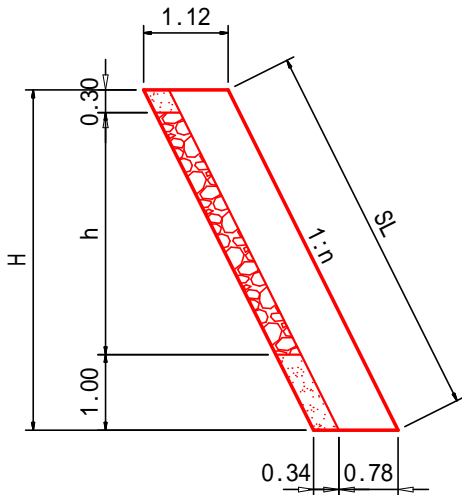
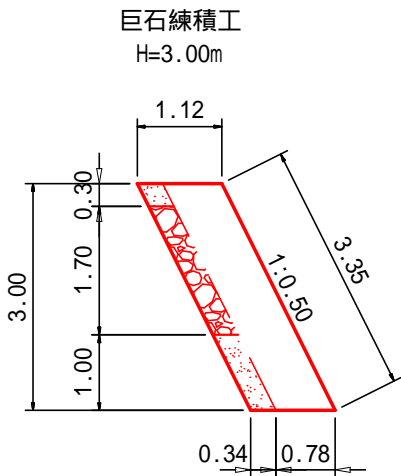
展開図

縮尺= 1:100

1号巨石練積工



DL=1140.00



寸法表及び材料表

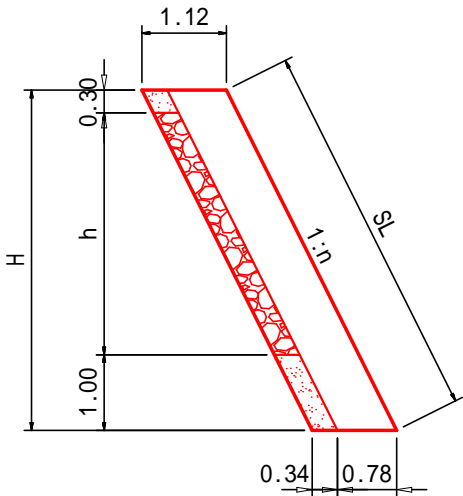
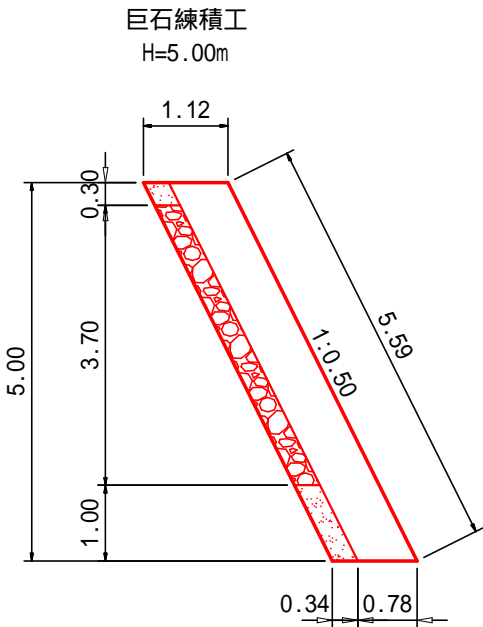
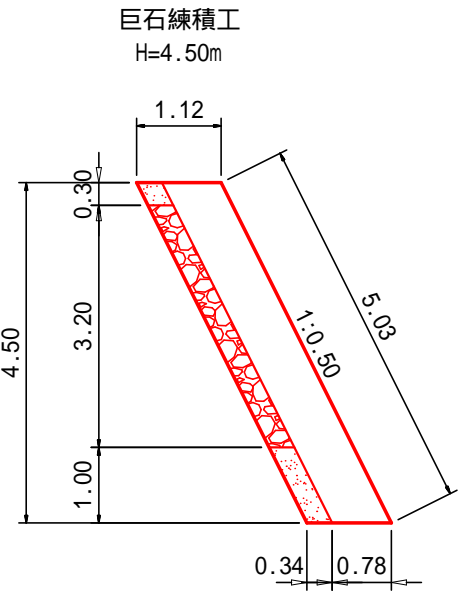
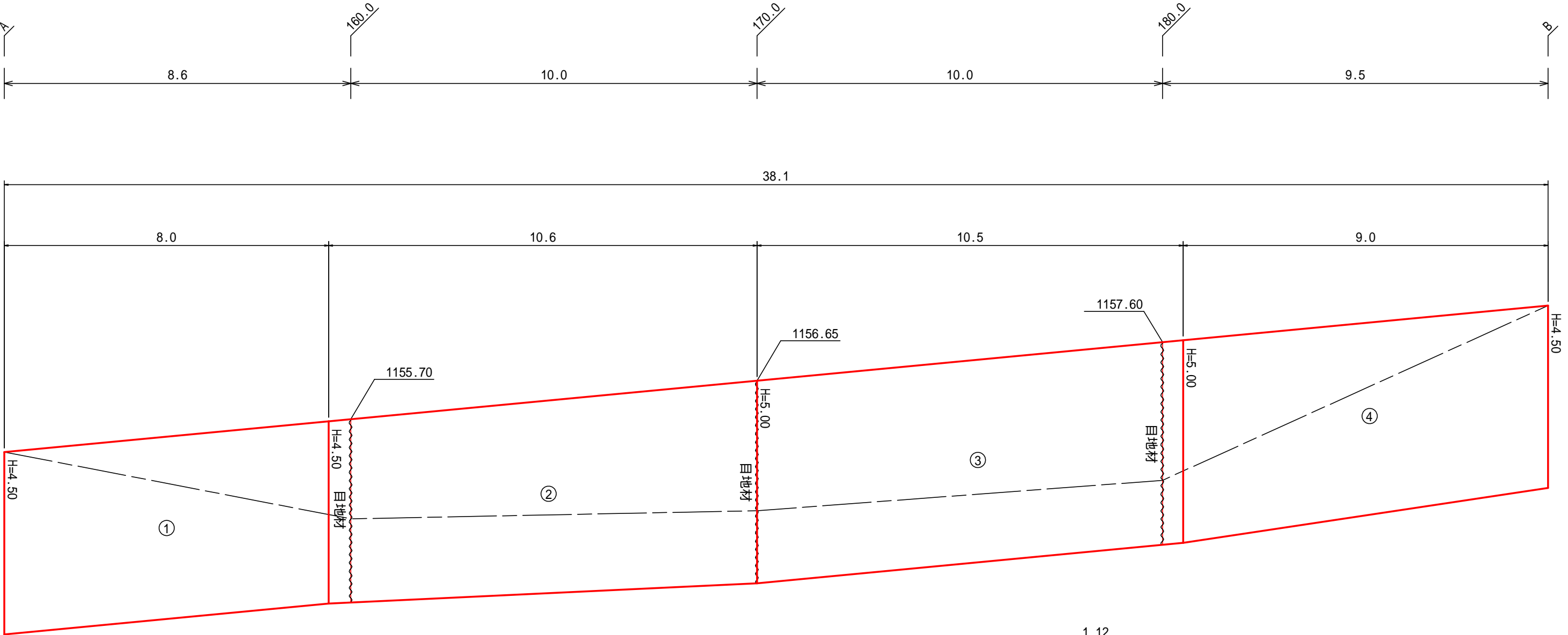
工 種	H	n	h	S L	裏 込 材 m ²	良質土埋戻 m ²	断 面 積 m ²
巨石練積工	3.00	0.50	1.70	3.35	0.58	0.44	2.34

展開図

縮尺= 1:100

2号巨石練積工

DL=1150.00



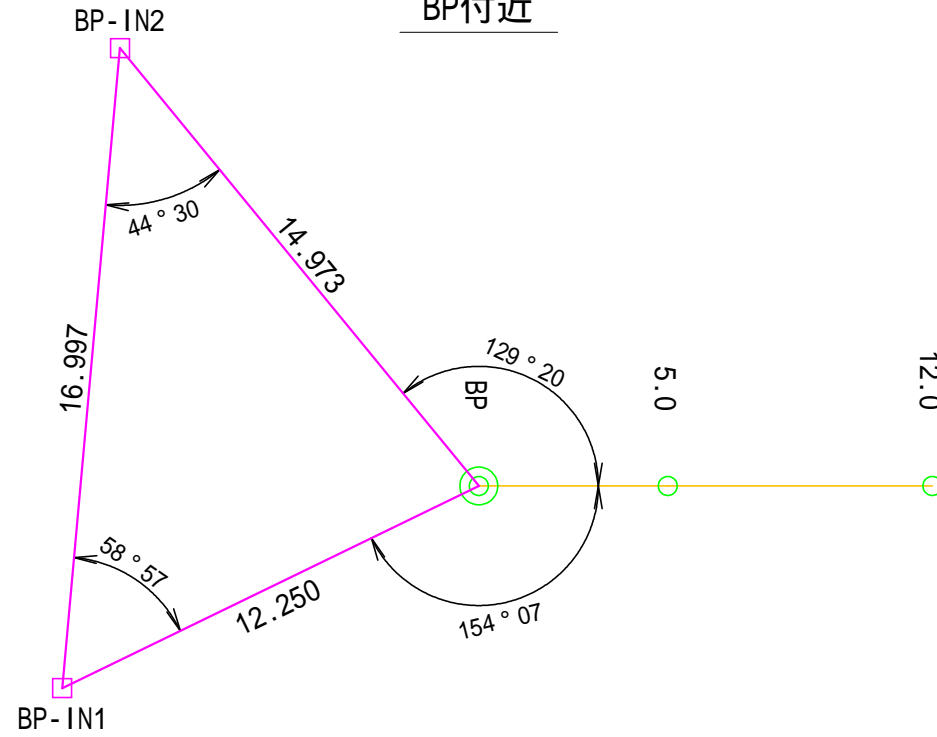
寸法表及び材料表

工種	H	n	h	SL	裏込材 m ²	良質土埋戻 m ²	断面積 m ²
巨石練積工	4.50	0.50	3.20	5.03	1.09	0.44	3.51
	5.00	0.50	3.70	5.59	1.26	0.44	3.90

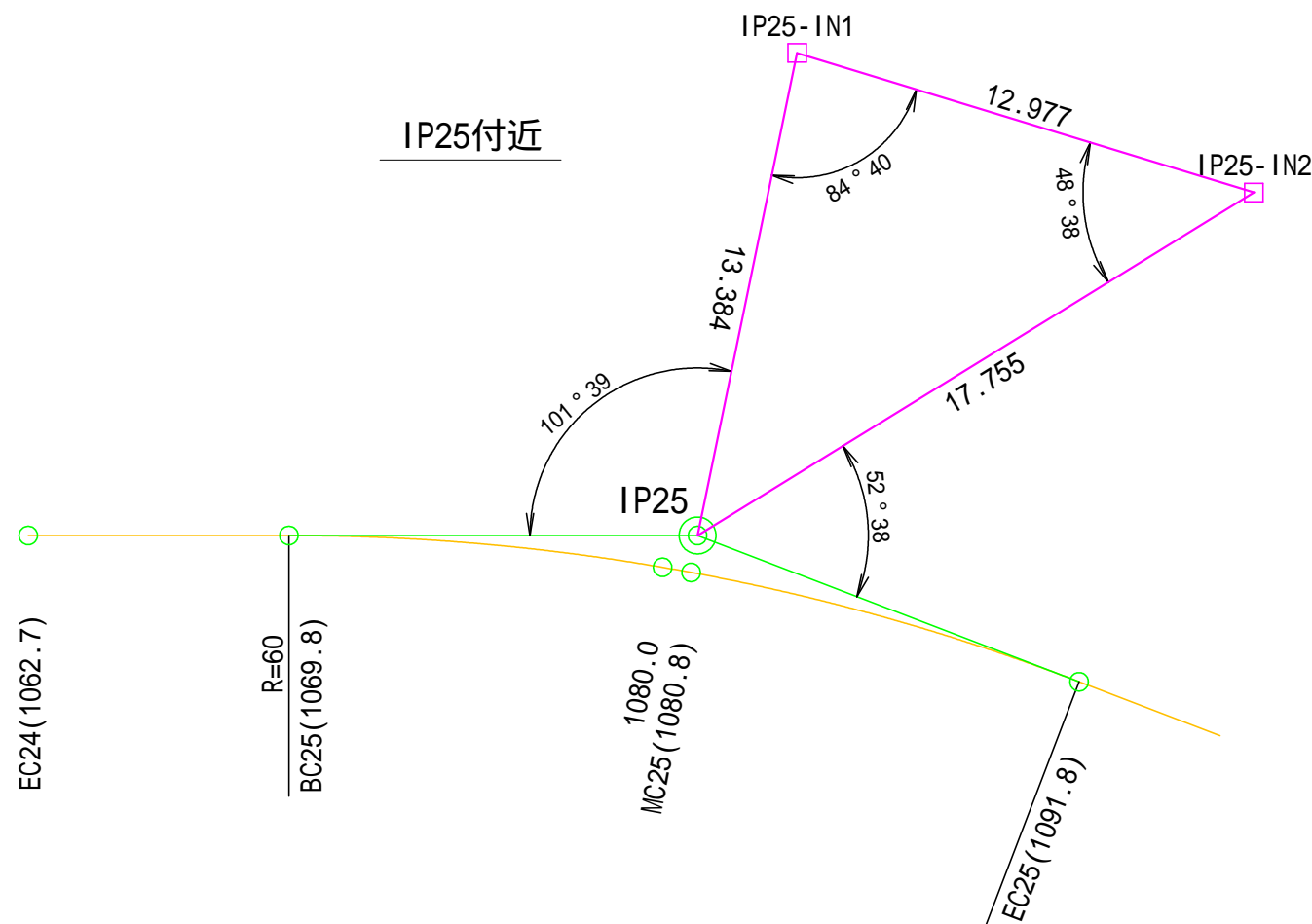
詳細図

縮尺= 1:200

BP付近

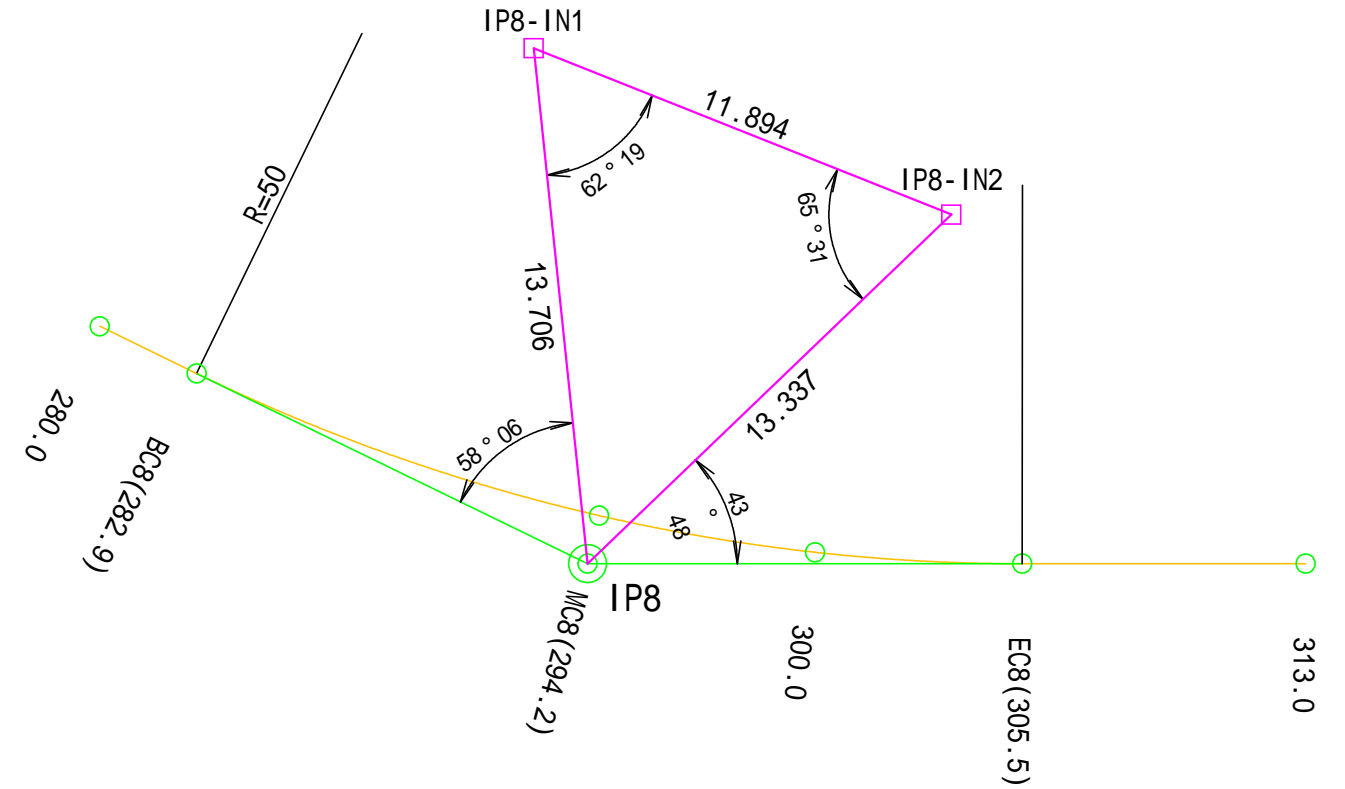


IP25付近

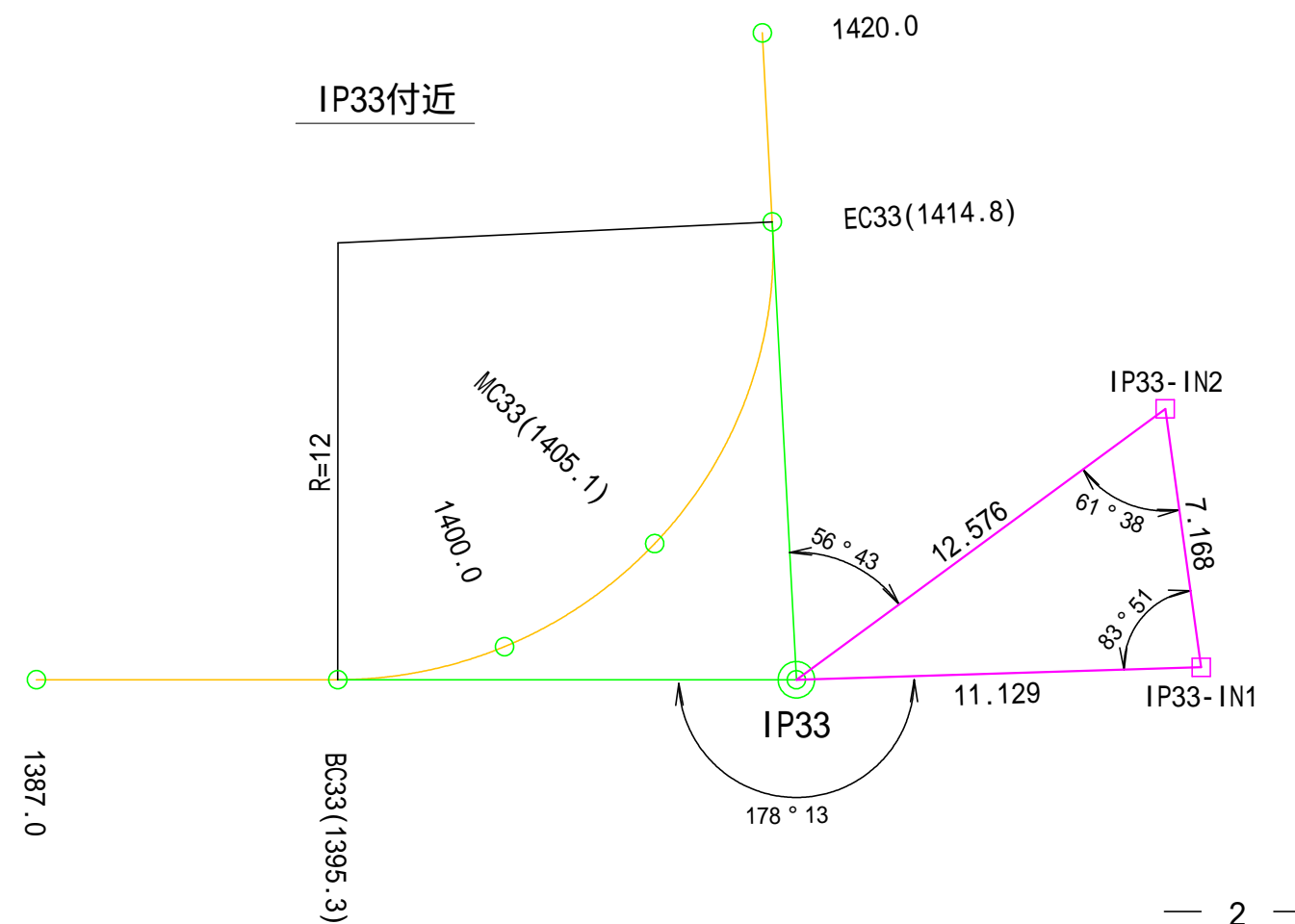


引照点図

IP8付近

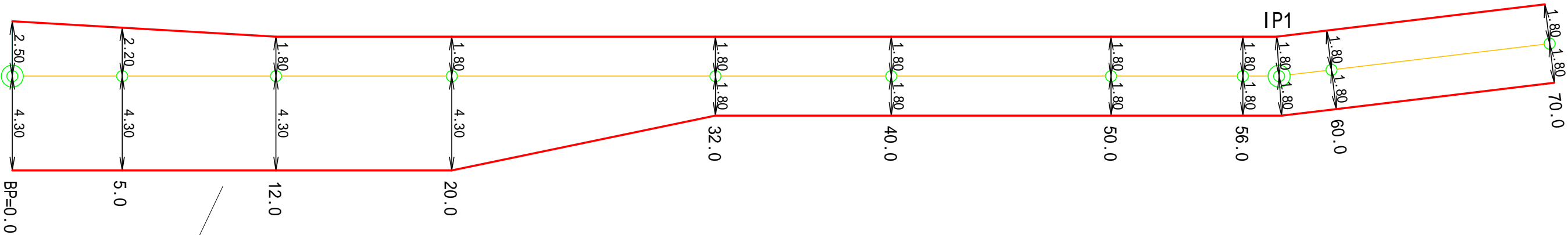


IP33付近



拡 幅 図

縮尺= 1:200

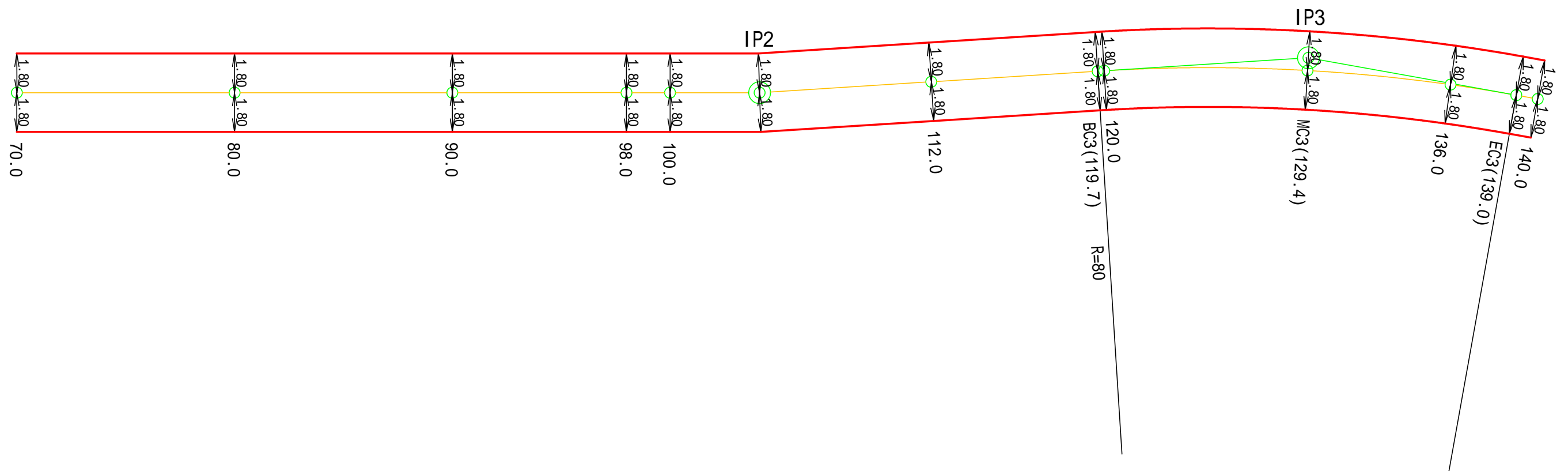


待避所 L=20.0m

SP=BP ~ 20.0

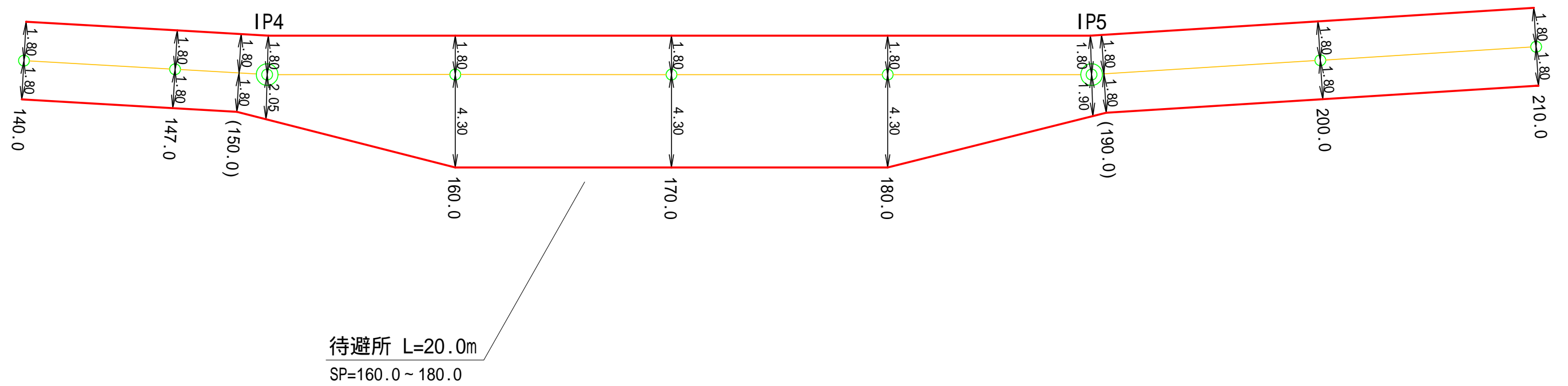
拡 幅 図

縮尺= 1:200



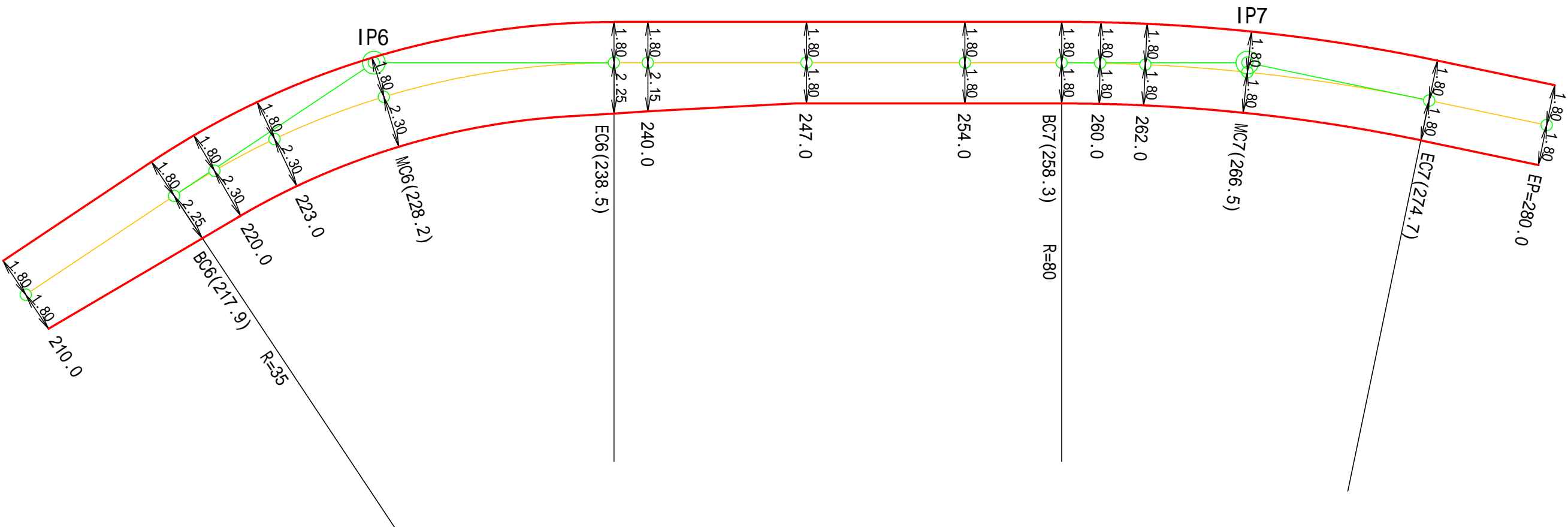
拡 幅 図

縮尺= 1:200

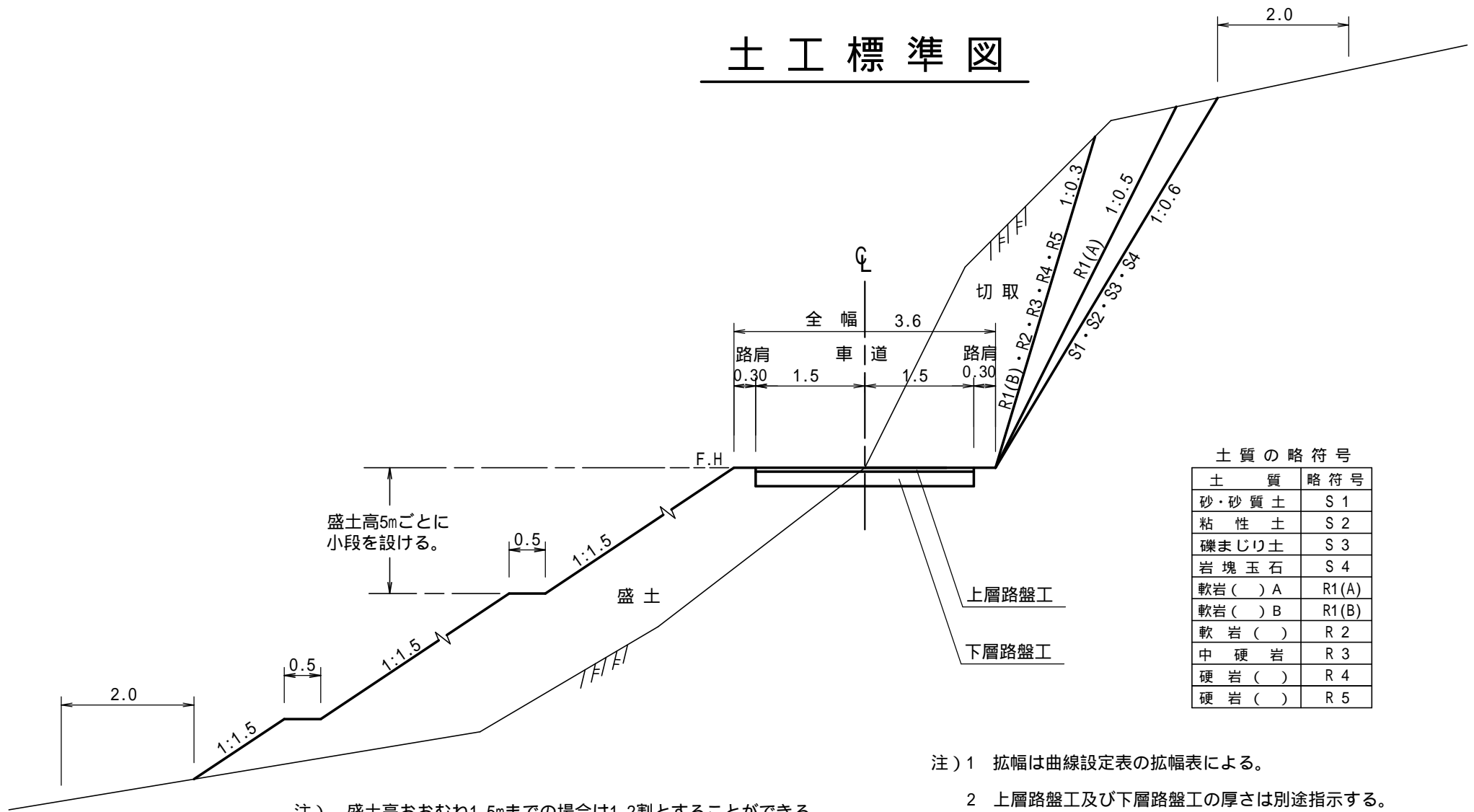


擴幅圖

縮尺= 1:200

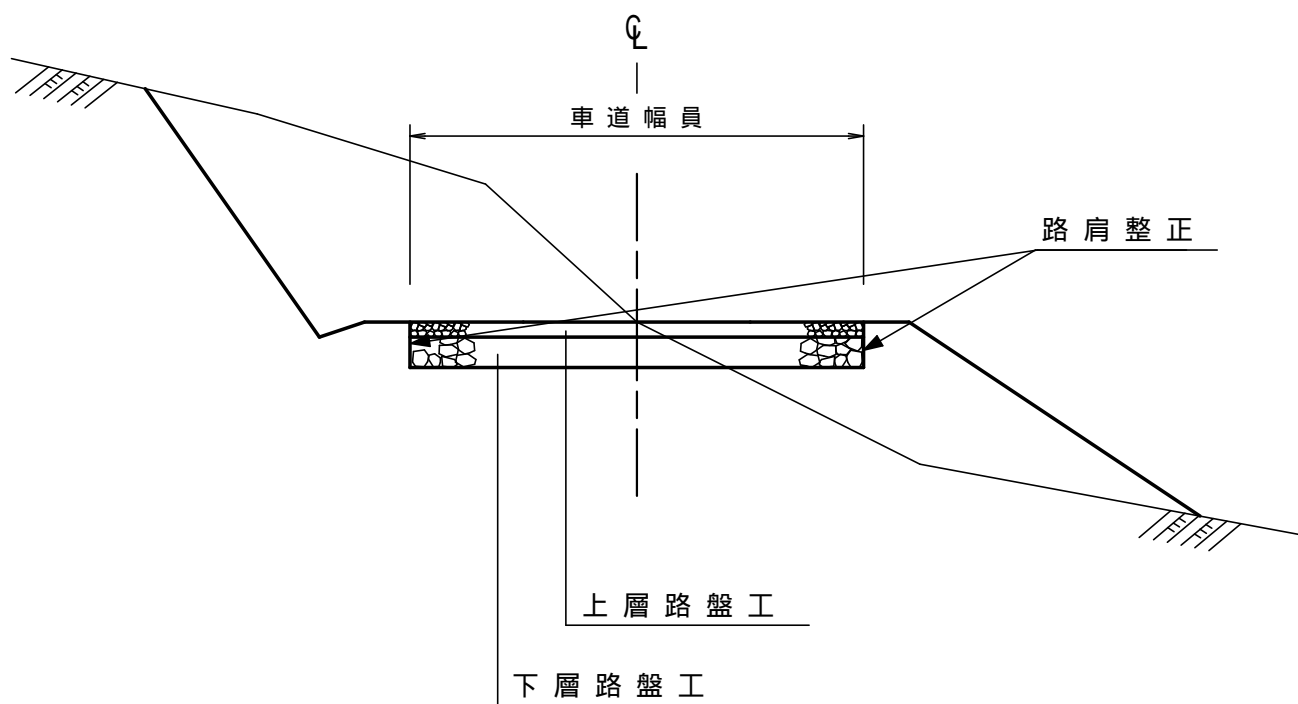


土工標準図



路 肩 整 正

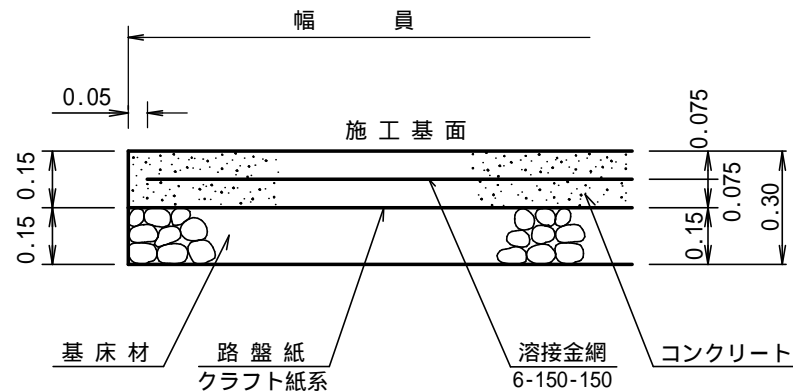
S=1:50



コンクリート路面工標準図

S=1:free

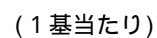
側 面 図



100m²当り

材 料 表		
名 称	数 量	品 質・規 格
コンクリート	15.00m ³	21-8-25(40)
路 盤 紙	100.00m ²	グラウト紙系
路 盤 工	15.00m ³	クラッシュ RC-40
溶 接 金 網	100.00m ²	60*150*150
やむを得ず18-5-40を使用する場合は コンクリート厚0.20mとする。		

S=1 : Free



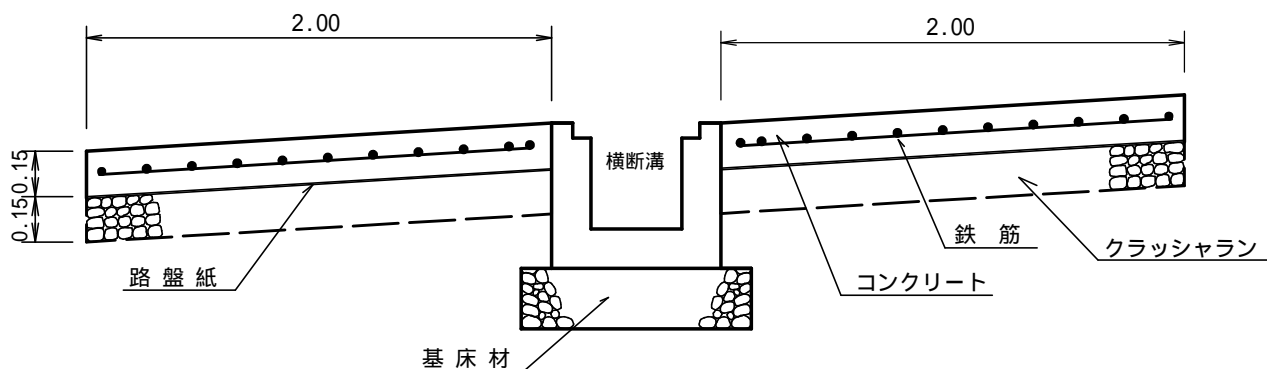
洞込コンクリート (10m ² 当たり) 算 出 根 拠	
摘 要	巨石堆積(V) : $3.1416 \times 0.70^3 / 6 = 0.17960 \text{ m}^3 / \text{個}$ [$D^3 / 6$]
	占有面積(A´) : $3^{(1/2)} / 2 \times 0.70^2 = 0.42435 \text{ m}^2 / \text{個}$ [$3^{(1/2)} / 2 \times D^2$]
	基本個数(N) : $10 / 0.42435 = 23.56532 \text{ 個}$ [$10 / A´$]
	洞込コンクリート(n) : $(10 \times 0.70 - 0.17960 \times 23.56532) 2 = 1.38 \text{ m}^3$ [$10 \text{ m}^2 \times D - V \times N$] 2]

横断溝補強工標準図

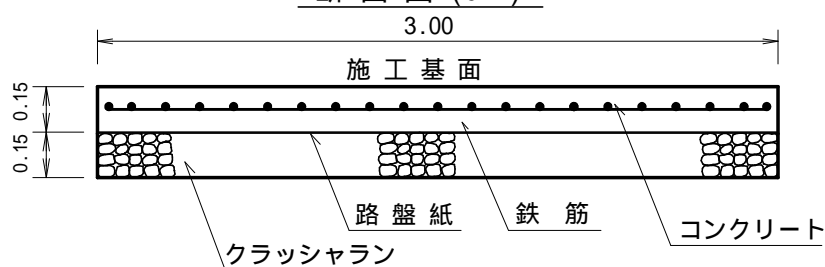
(30°斜角設置コンクリート舗装W=3.0)

(単位:m)

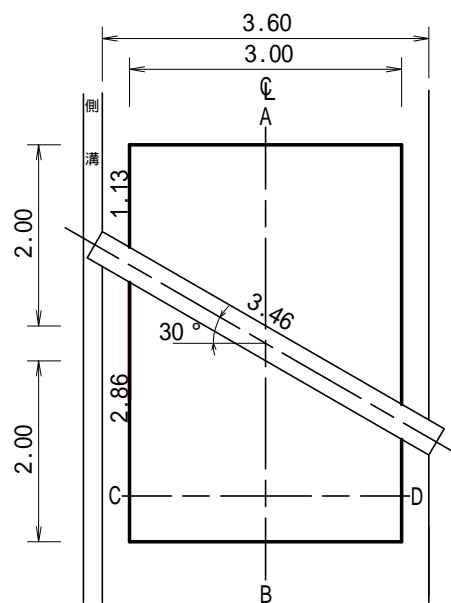
断面図 (A-B)



断面図 (C-D)

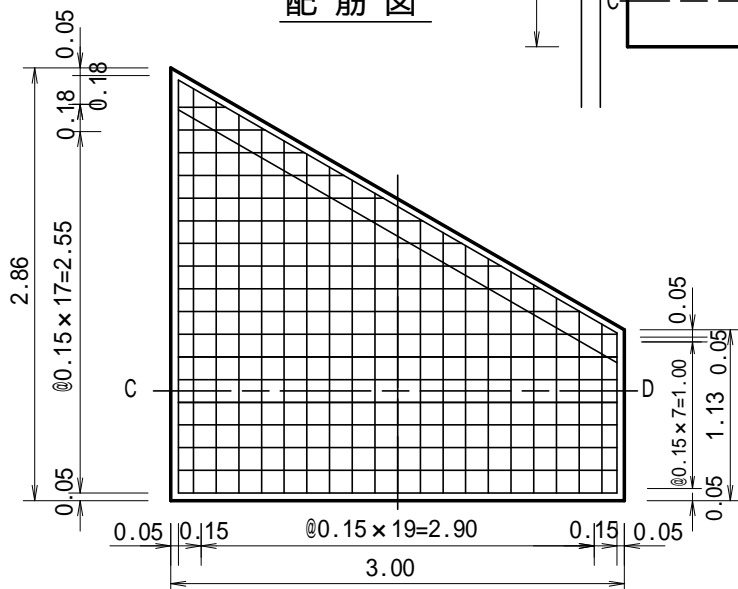


平面図



材 料 表		
名 称	適用	品 質・規 格
コンクリート	○	21-8-25(40)
路 盤 紙	○	グラウト紙系
路 盤 工	○	クラッシャー RC-40
溶 接 金 網	○	6*150*150
やむを得ず18-5-40を使用する場合は コンクリート厚0.20mとする。		

配筋図

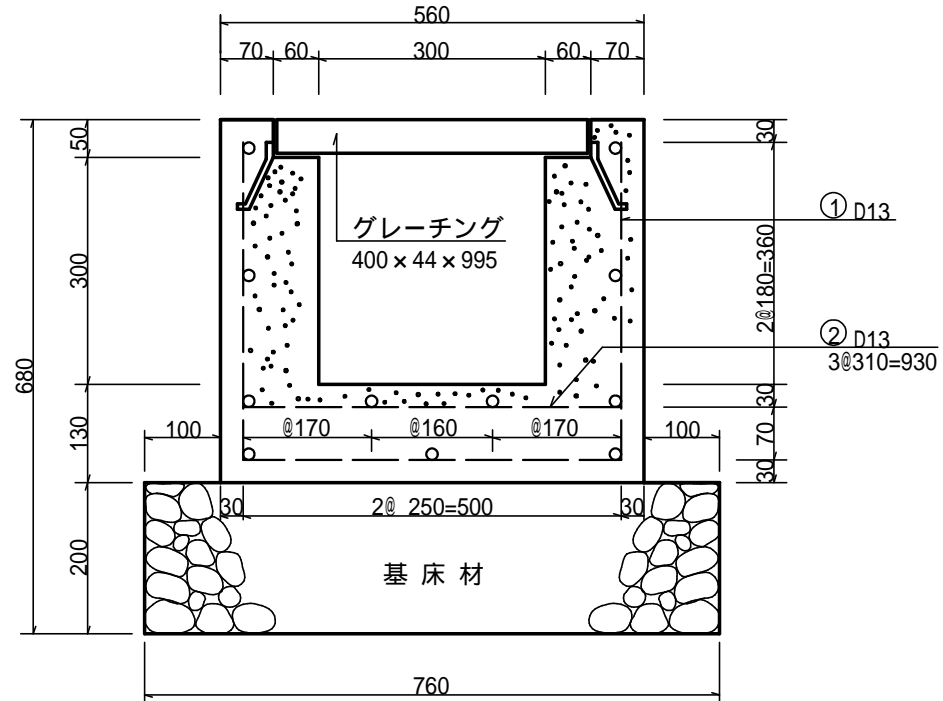


横断溝標準図

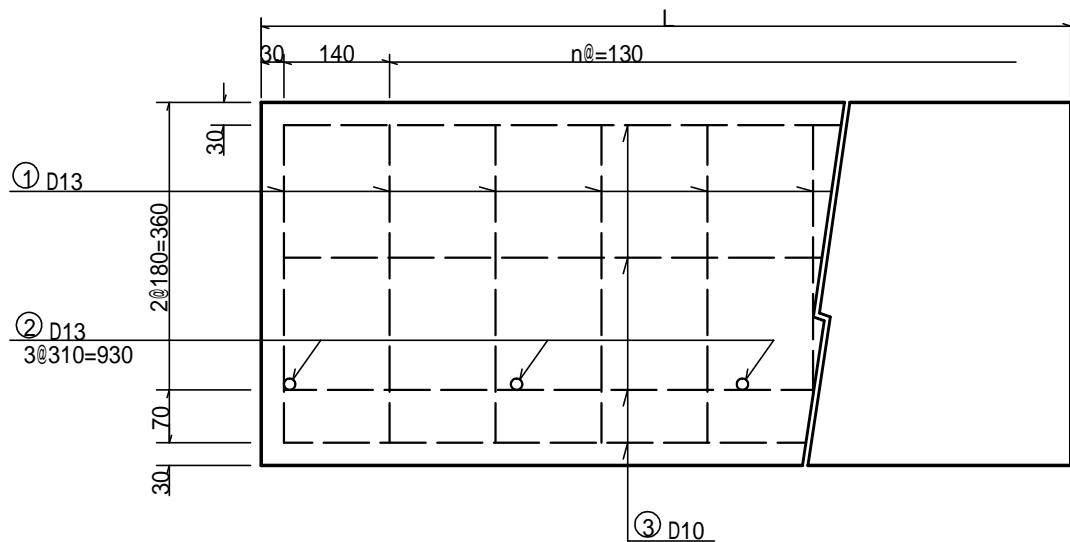
(グレーチング 300×300)

S = 1 : 10 (単位mm)

正面図



側面図



材料表

1 m当たり

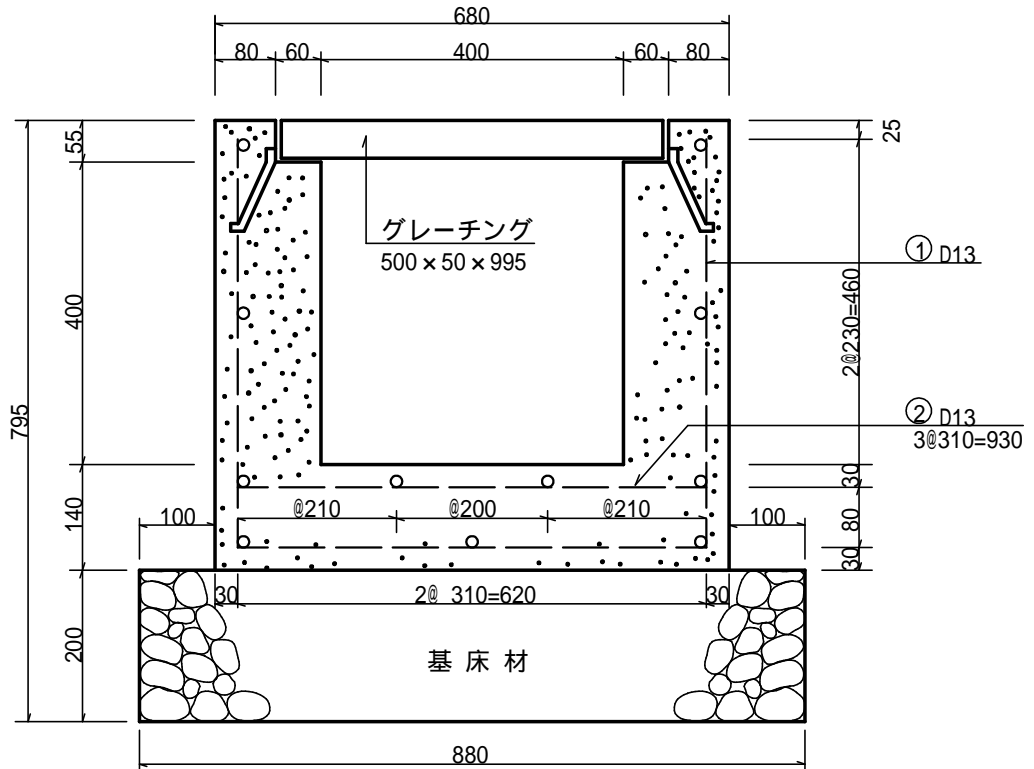
種別	コンクリート	基礎材	型枠	鉄筋	床掘
数量	0.158 m ³	0.15 m ³	1.66 m ²	18 kg	0.7 m ³

横断溝標準図

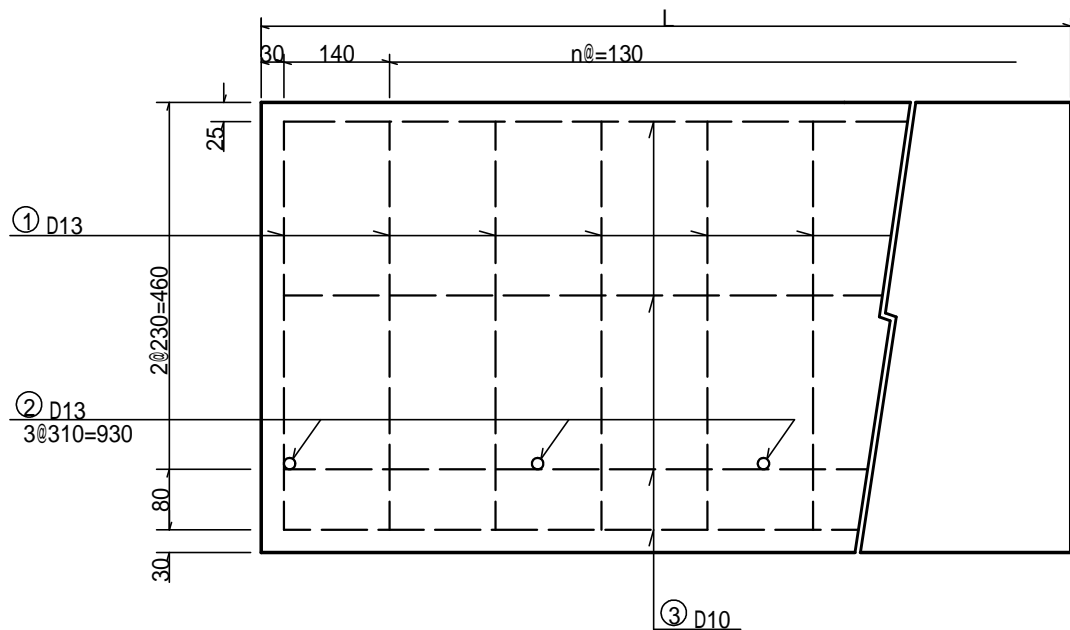
(グレーチング 400×400)

S = 1 : 10 (単位mm)

正面図



側面図



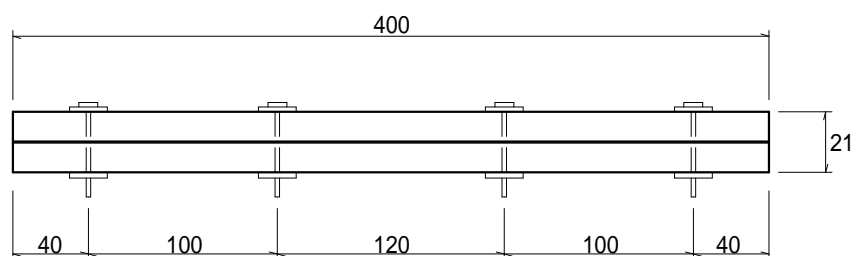
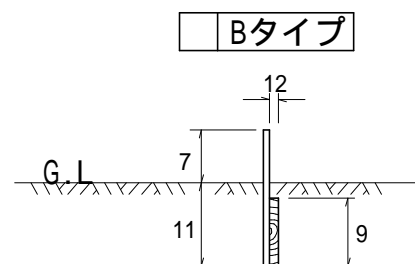
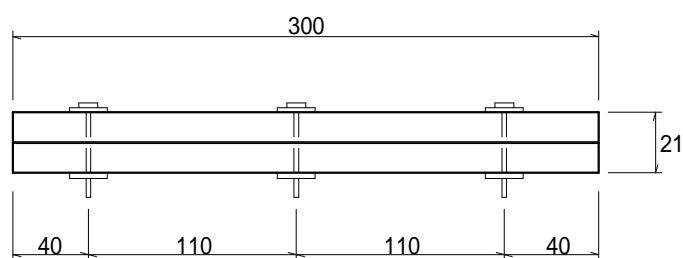
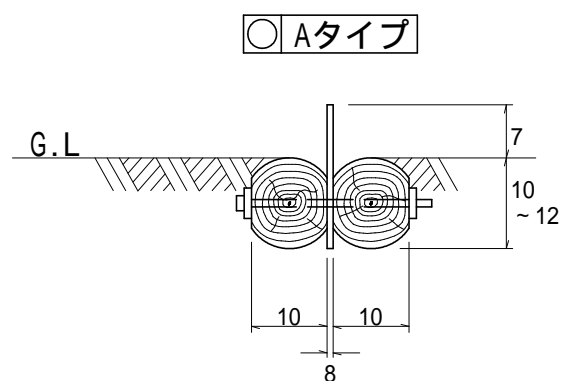
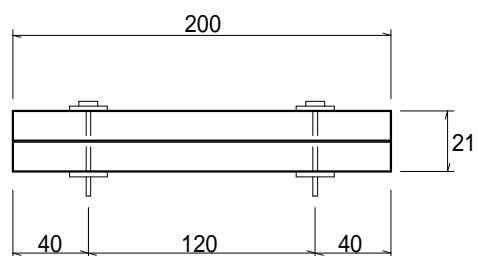
材料表

1 m当たり

種別	コンクリート	基礎材	型枠	鉄筋	床掘
数量	0.216 m ³	0.18 m ³	2.10 m ²	21 kg	1.0 m ³

木製路面排水工

(単位:cm)



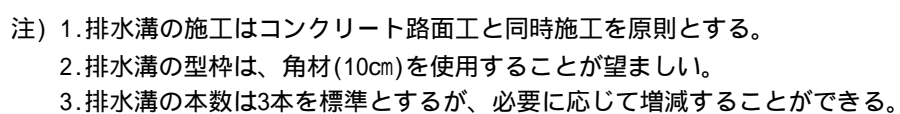
材 料 表

(10m当たり)

名 称	単 位	数 量	摘 要
普 通 作 業 員	人	0.38	据付け、小運搬を含む
床 掘	m ³	0.48	必要に応じて計上する

S=1 : free

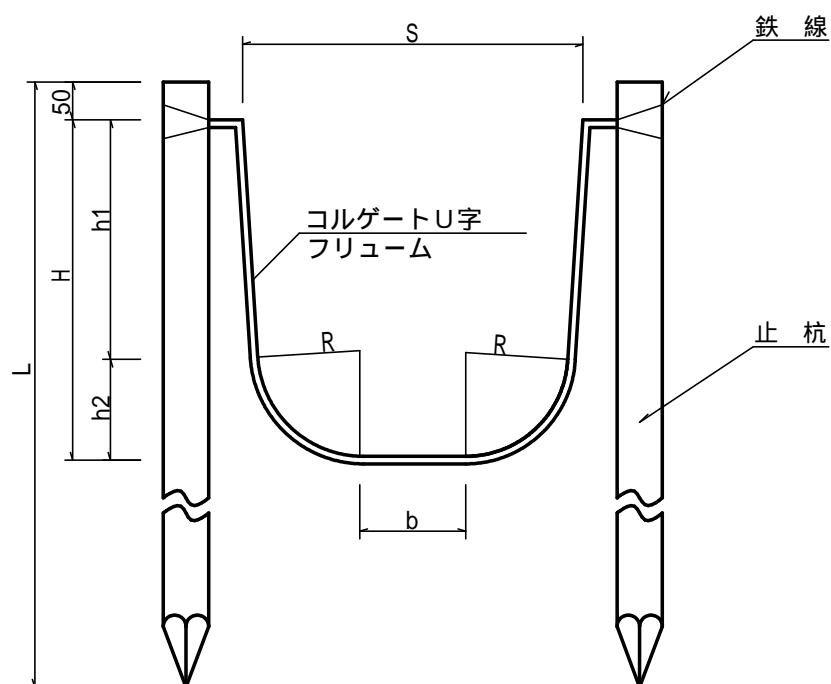
正 面 図



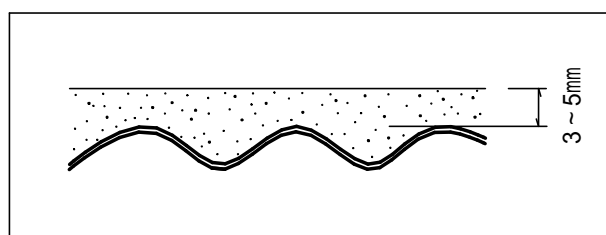
コルゲートU字フリューム

S=1:free

断面図



ペーピング加工図



寸法表

種 別	S	H	R	h1	h2	b	L
A- 350*350	350	350	140	217	133	50	1000
A- 400*400	400	400	140	267	133	95	1000
A- 500*500	500	500	140	367	133	185	1000
A- 600*600	600	600	140	467	133	275	1200
A- 700*700	700	700	140	567	133	365	1200
B- 800*450	800	450	250	213	237	279	1000
B- 800*750	800	750	250	513	237	249	1400
B- 900*800	900	800	250	563	237	344	1400
B-1000*600	1000	600	250	363	237	464	1200
B-1000*850	1000	850	250	613	237	439	1400

材 料 表

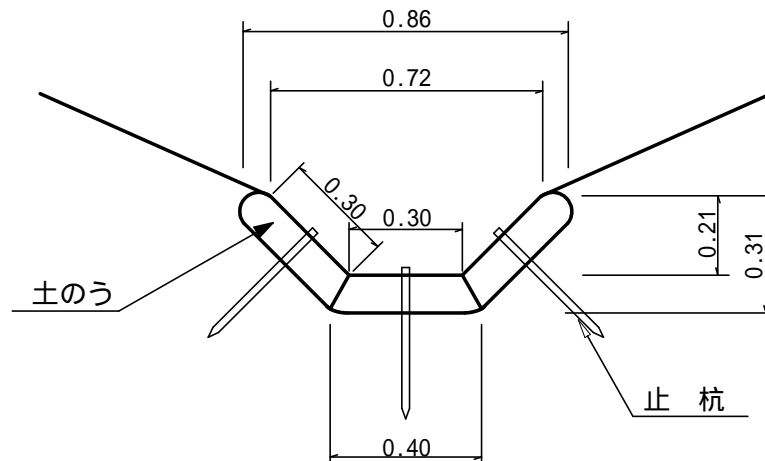
1.0 m当たり

名 称	規 格・寸 法	数 量	単 位	備 考
コルゲートU字フリューム		10.00	m	
止 杭	末口径9 cm長さ1.0m～1.4m	13.3	本	1.5m間隔で設置
鉄 線	10	0.66	kg	

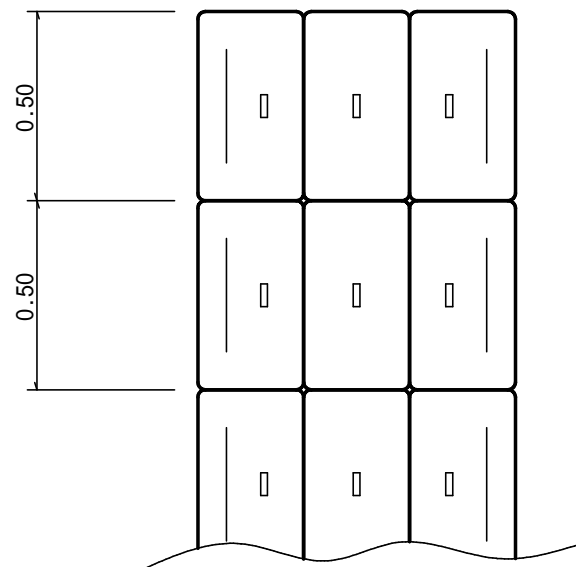
土のう水路工標準図

S=1:20

側 面 図



平 面 図



材 料 表

10m当り

種 別	規 格 ・ 寸 法	数 量	単 位
土 の う	60cm × 40cm	60.00	枚
止 杭	アンカーピン 13mm L=400mm	60.00	本
肥 土	0.5 × 0.3 × 0.1 × 60	0.90	m ³
床 掘	(0.40+0.86) × 1/2 × 0.31 × 10	1.95	m ³

流末処理工施工標準図

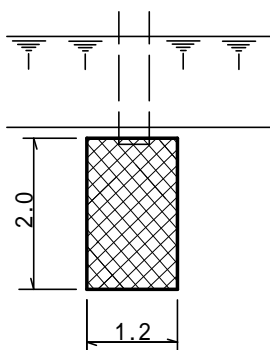
(単位：m)

適用

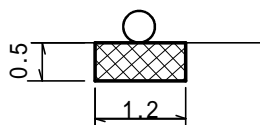
○

フトン簀 1 本

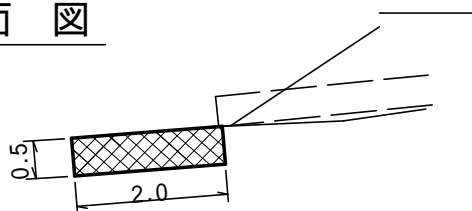
平面図



断面図



側面図



材 料 表

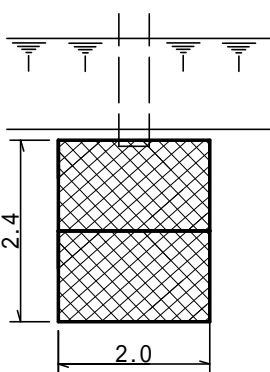
名 称	適用	規 格・寸 法
フトン簀		寸法：2.0×1.2×0.5m
		網目：15cm
		網線：亜鉛引鉄線 4.0
詰 石	○	玉石 径 20cm程度
		現採 径 20cm程度
現 採：現地発生材等から採取		

適用

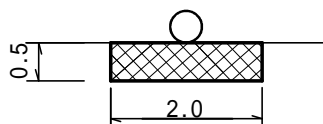
○

フトン簀 2 本

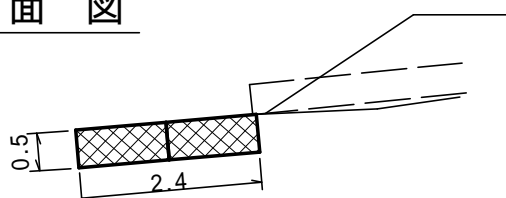
平面図



断面図



側面図

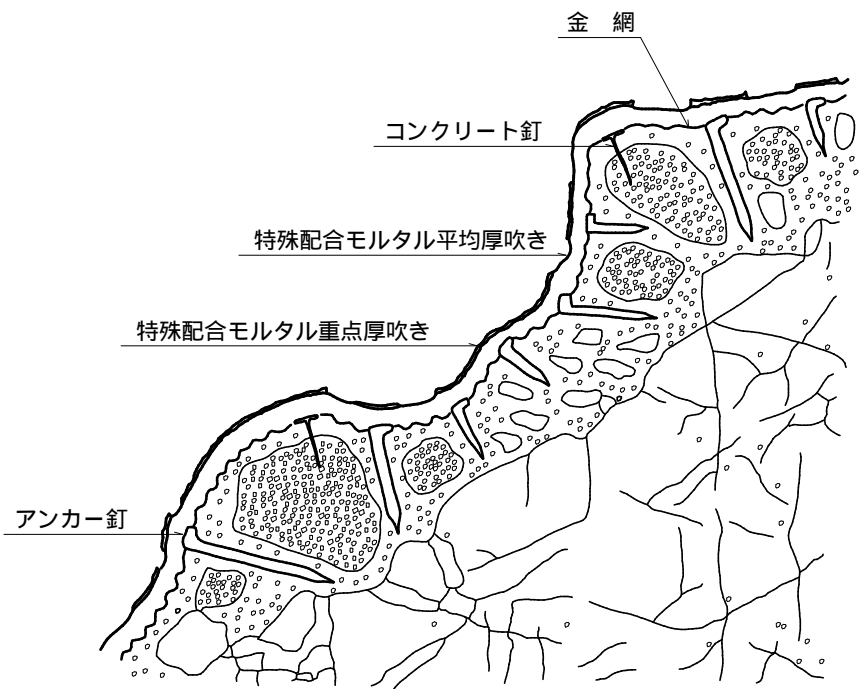


材 料 表

名 称	適用	規 格・寸 法
フトン簀		寸法：2.0×1.2×0.5m
		網目：15cm
		網線：亜鉛引鉄線 4.0
詰 石	○	玉石 径 20cm程度
		現採 径 20cm程度
現 採：現地発生材等から採取		

特殊モルタル吹付工 (B)

S=1 : free



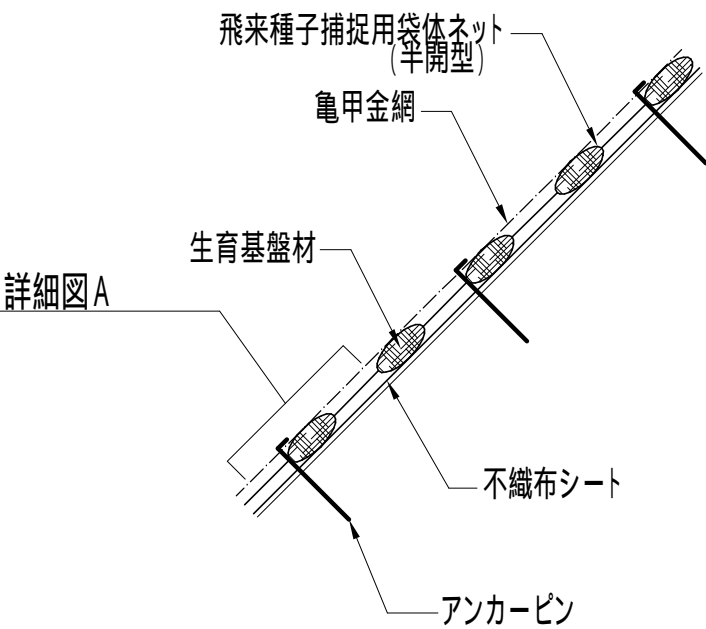
材 料 表

(100m2当たり)

材 料	規 格・寸 法	数 量	単 位
特殊配合モルタル	配合 1:3.5	1000.00	Kg
亀 甲 金 網	線形1.2mm、網目26mm	140.00	m2
アンカーピン	径13mm × 600mm		本
〃	径13mm × 400mm	100.00	本
〃	径 9 mm × 200mm	300.00	本

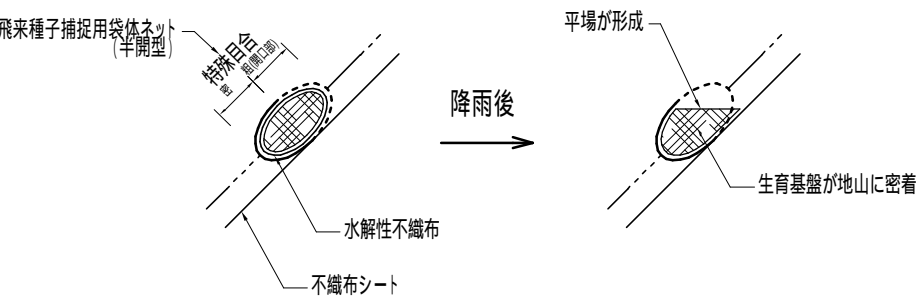
自然進入促進型植生マット(亀甲金網付)M - 2型 張工 標準図

施工断面図

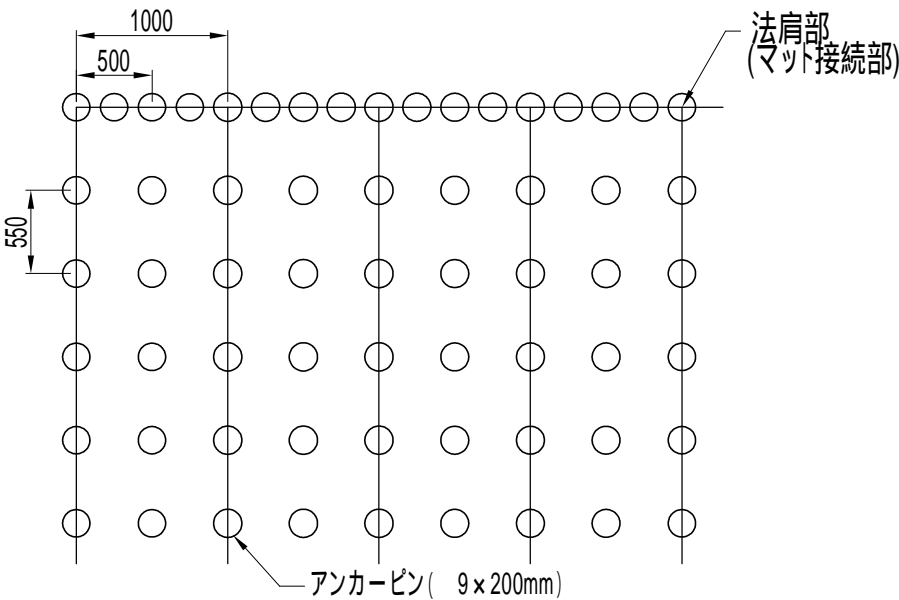


詳細図A

詳細図A (飛来種子捕捉用袋体ネットと平場構造の模式図)



設置打設図



(施工上の注意点)
マット接続部(上下方向)は、法肩部の打設方法を参考に適宜固定具の増し打ちを行ってください。

上図はアンカーピン等の打設本数を算出するための模式図です。
法面の凹凸や地質の状況に応じて、打設ピッチは変わることがあります。

数量表		100㎡当たり		
名 称	規 格	単位	数 量	備 考
自然侵入促進型植生マット (亀甲金網付)M - 2型	キックウイースターマットM - 2型同等品 半開型、1m×10m	㎡	110	
アンカーピン	9×200mm	本	419	