

令和7年度

西根川上流地区運搬路

改良工事(R7ゼロ国)

設計図

図面枚数 表紙共 46 枚

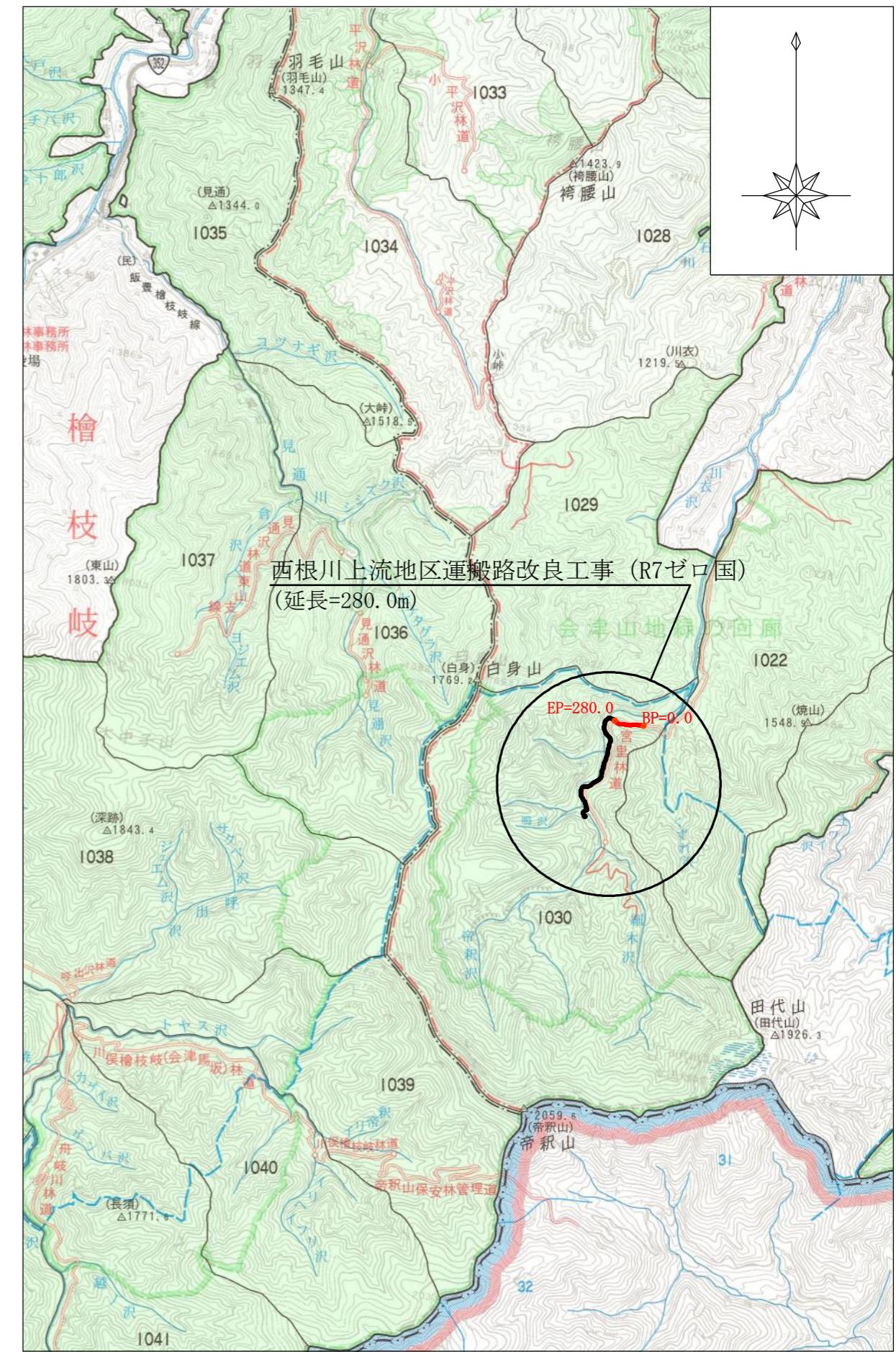
分類	治山資材運搬路		規格	2級(B)
位置	福島県南会津郡南会津町宮里字帝釈山国有林 1030 そ林小班外			
延長	280.0 m		国有林内	280.0 m
			国有林外	0 m
幅員	3.6 m		最小半径	35.0 m
勾配	最急	平均	設計荷重	t
	10.50%	7.30%		

会津森林管理署南会津支署

令和5年10月 測量

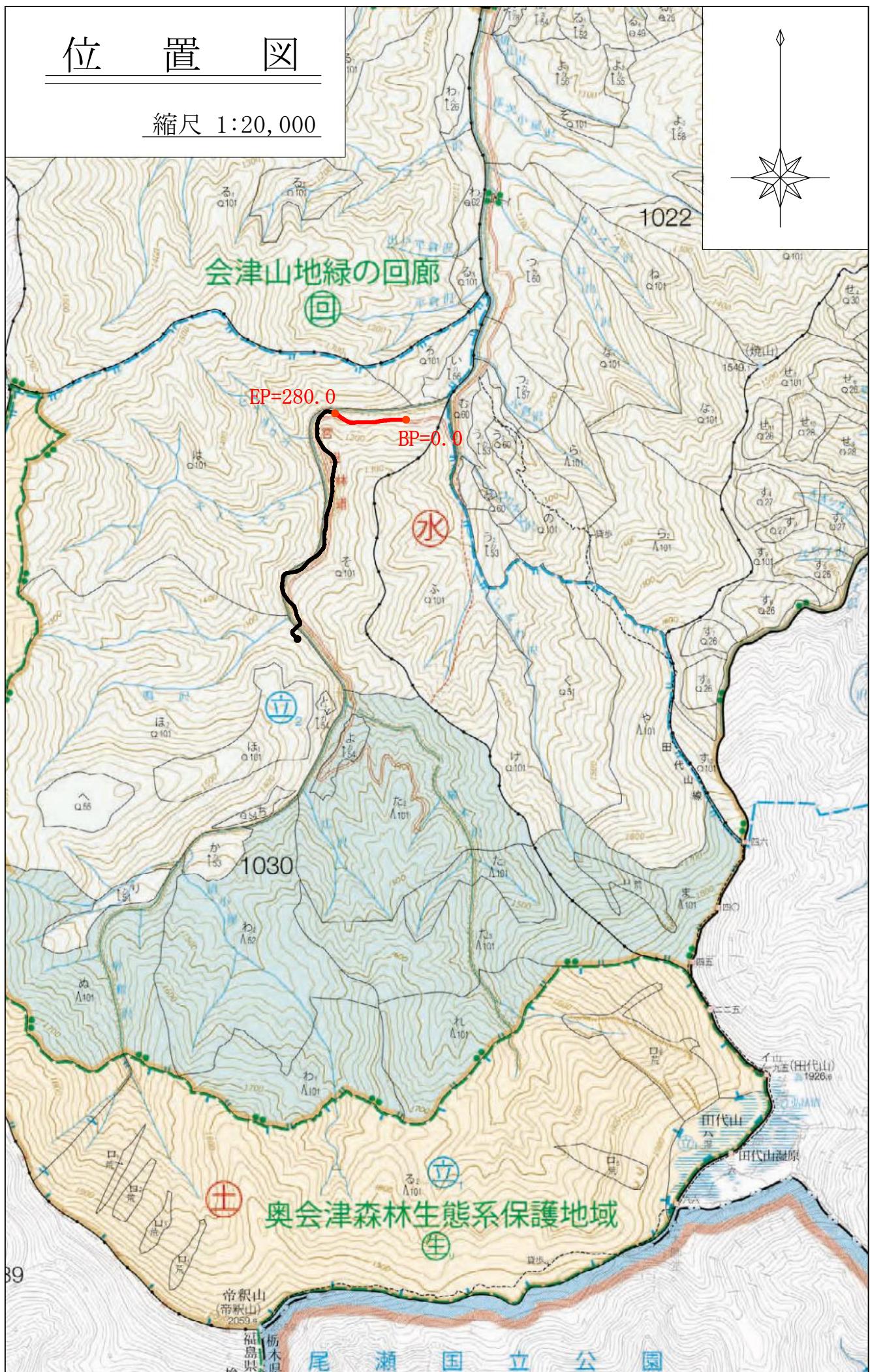
位 置 図

縮尺 1:50,000



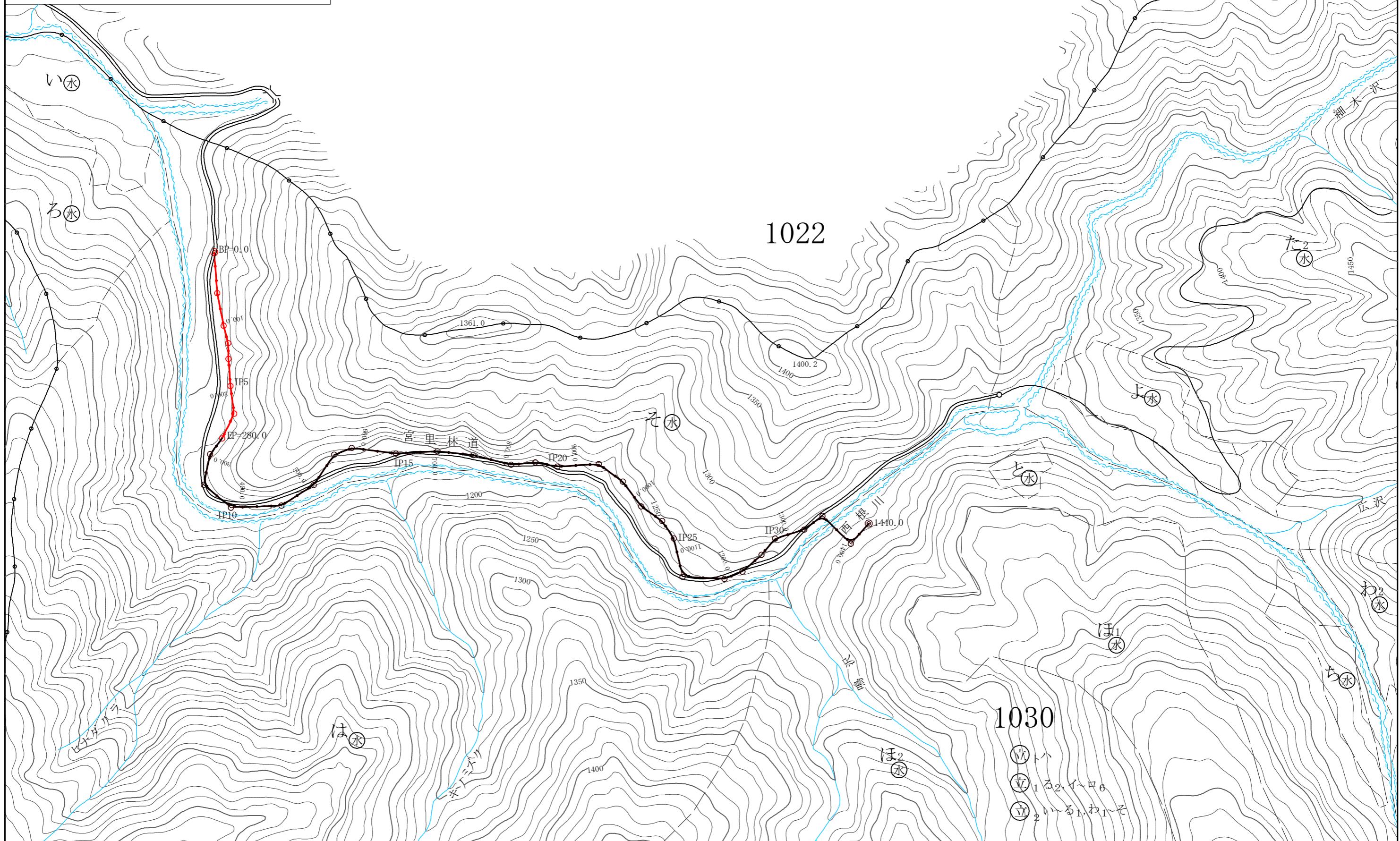
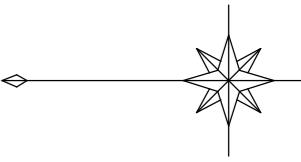
位置図

縮尺 1:20,000



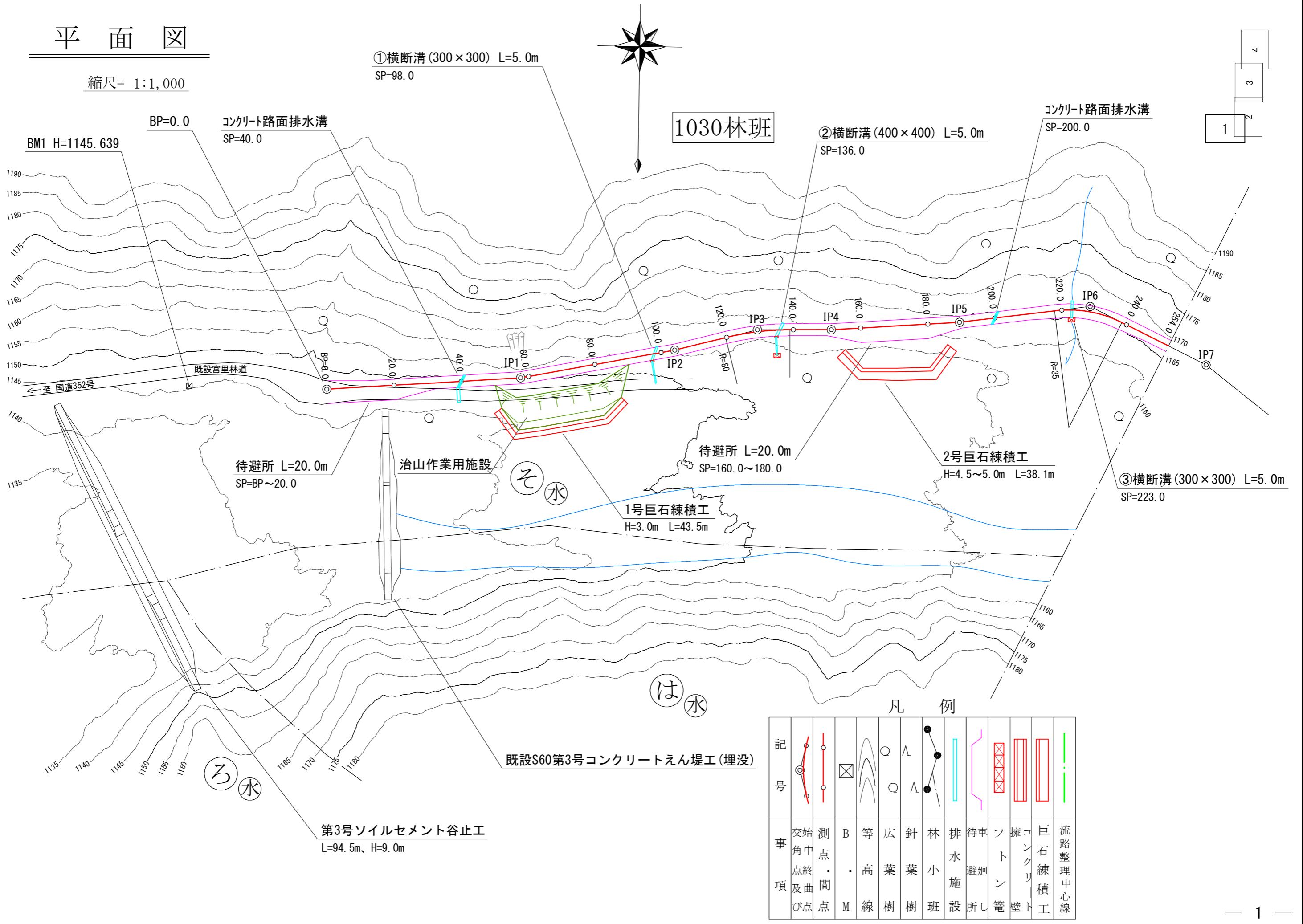
位置図

縮尺 1:5,000



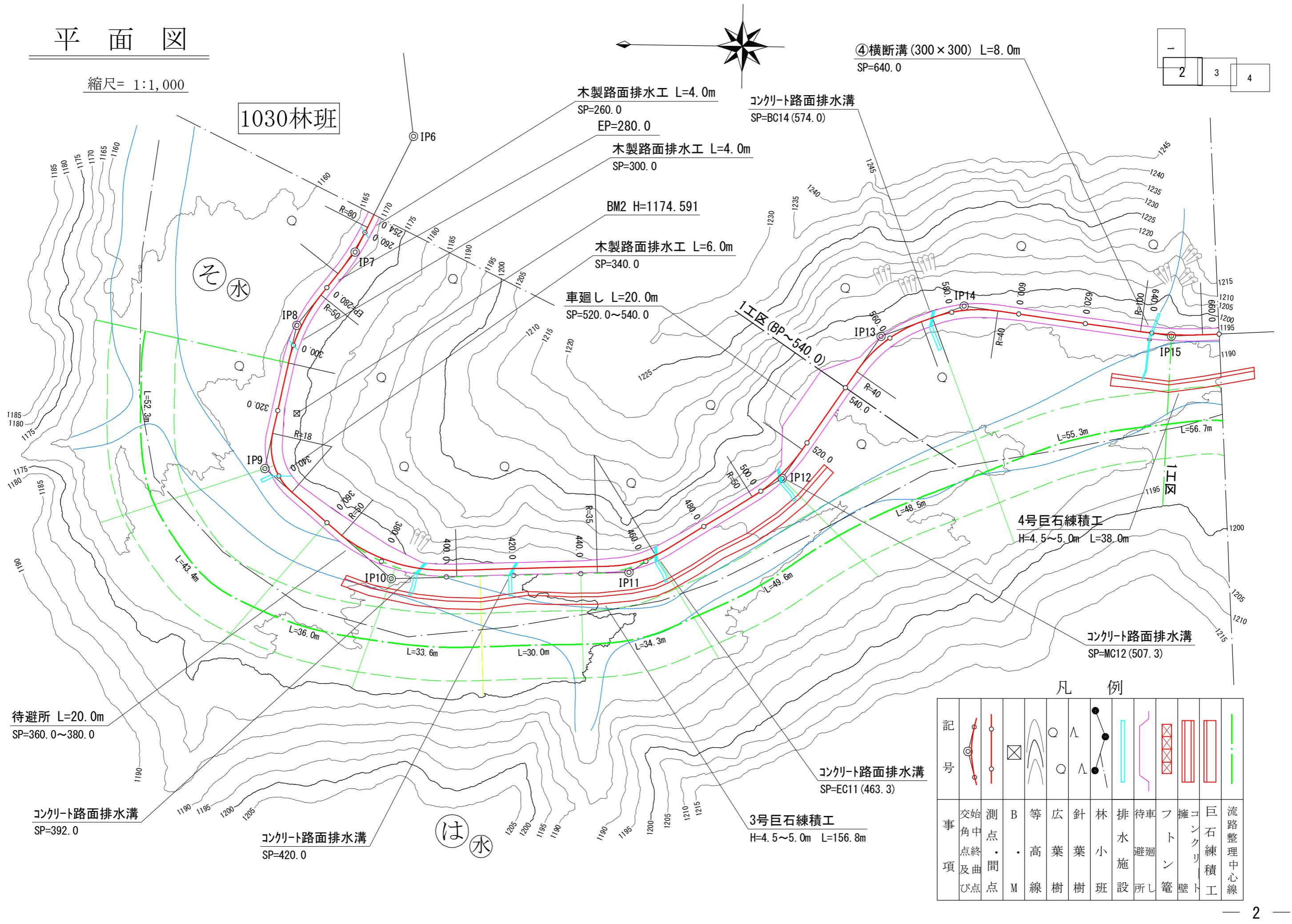
平面図

縮尺 = 1:1,000



平面図

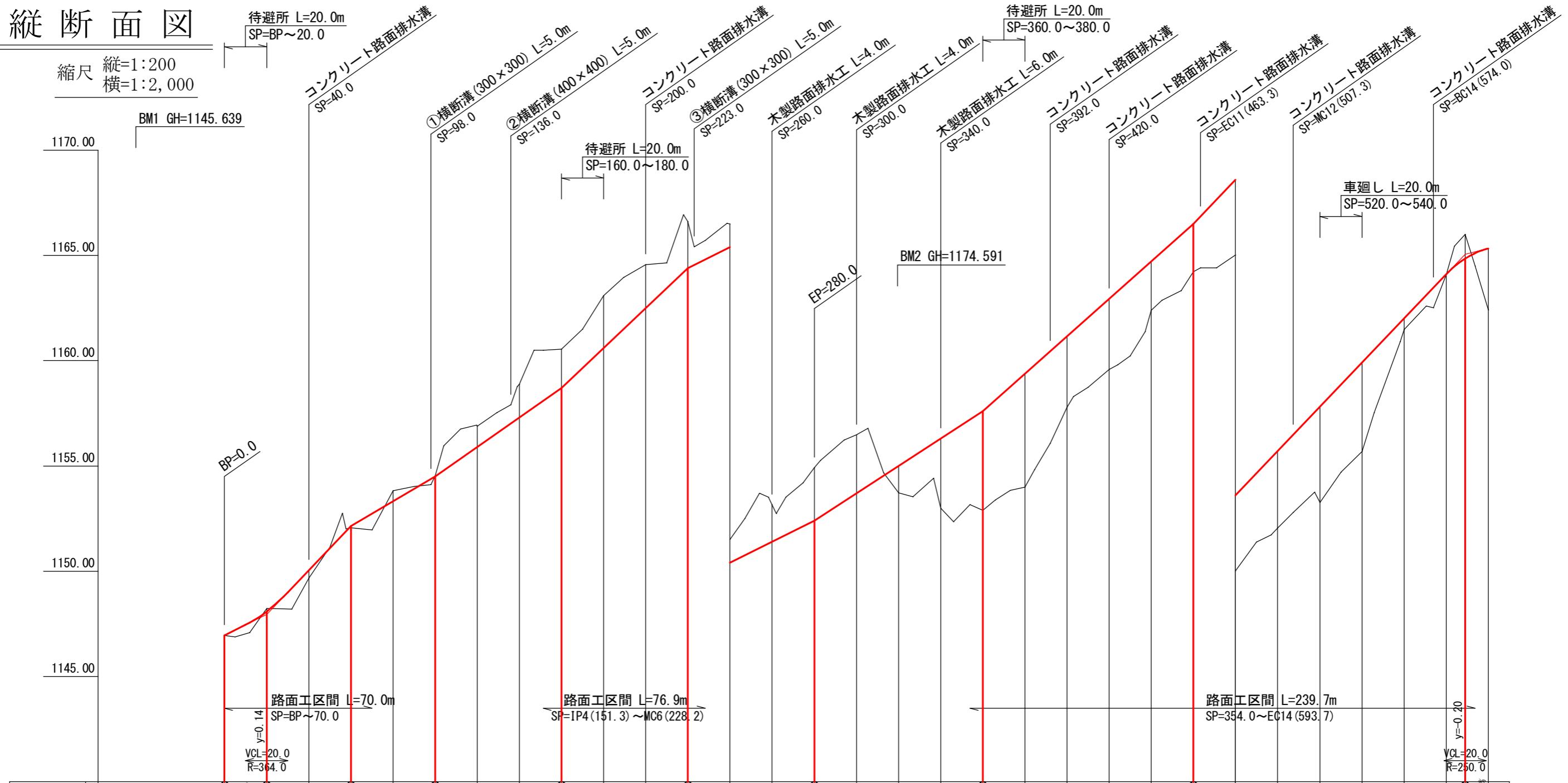
縮尺 = 1:1,000



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



曲線	追加距離	基盤高	切土高	吐画高	盛土高	勾配
BP	0.0	1146.95	0.00	0.00	0.00	<2.5% L=40.0m
20.0	20.0	1148.23	0.14	0.14	0.14	<2.5% L=40.0m
40.0	40.0	1149.68	0.37	0.37	0.37	<2.5% L=40.0m
60.0	60.0	1152.06	0.09	0.09	0.09	<2.5% L=40.0m
80.0	80.0	1153.82	0.49	0.49	0.49	<2.5% L=40.0m
100.0	100.0	1154.53	0.03	0.03	0.03	<2.5% L=40.0m
120.0	120.0	1156.89	0.99	0.99	0.99	<2.5% L=40.0m
140.0	140.0	1158.89	1.59	1.59	1.59	<2.5% L=40.0m
160.0	160.0	1160.54	1.84	1.84	1.84	<2.5% L=40.0m
180.0	180.0	1163.09	2.49	2.49	2.49	<2.5% L=40.0m
200.0	200.0	1164.57	2.07	2.07	2.07	<2.5% L=40.0m
220.0	220.0	1166.62	2.22	2.22	2.22	<2.5% L=40.0m
240.0	240.0	1166.50	1.10	1.10	1.10	<2.5% L=40.0m
260.0	260.0	1168.16	1.76	1.76	1.76	<2.5% L=40.0m
280.0	280.0	1169.92	2.52	2.52	2.52	<2.5% L=40.0m
300.0	300.0	1171.48	1.16	1.16	1.16	<2.5% L=40.0m
320.0	320.0	1168.72	2.78	2.78	2.78	<2.5% L=40.0m
340.0	340.0	1168.00	1.30	1.30	1.30	<2.5% L=40.0m
360.0	360.0	1167.89	1.60	1.60	1.60	<2.5% L=40.0m
380.0	380.0	1169.00	1.38	1.38	1.38	<2.5% L=40.0m
400.0	400.0	1172.79	1.16	1.16	1.16	<2.5% L=40.0m
420.0	420.0	1174.59	1.94	1.94	1.94	<2.5% L=40.0m
440.0	440.0	1177.40	1.72	1.72	1.72	<2.5% L=40.0m
460.0	460.0	1179.22	1.50	1.50	1.50	<2.5% L=40.0m
480.0	480.0	1180.02	1.00	1.00	1.00	<2.5% L=40.0m
500.0	500.0	1182.04	1.70	1.70	1.70	<2.5% L=40.0m
520.0	520.0	1183.26	1.80	1.80	1.80	<2.5% L=40.0m
540.0	540.0	1185.69	1.90	1.90	1.90	<2.5% L=40.0m
560.0	560.0	1191.48	2.00	2.00	2.00	<2.5% L=40.0m
580.0	580.0	1194.08	1.98	1.98	1.98	<2.5% L=40.0m
589.0	589.0	1196.00	2.00	2.00	2.00	<2.5% L=40.0m
600.0	600.0	1192.41	1.33	1.33	1.33	<2.5% L=40.0m

縦断計画高計算書

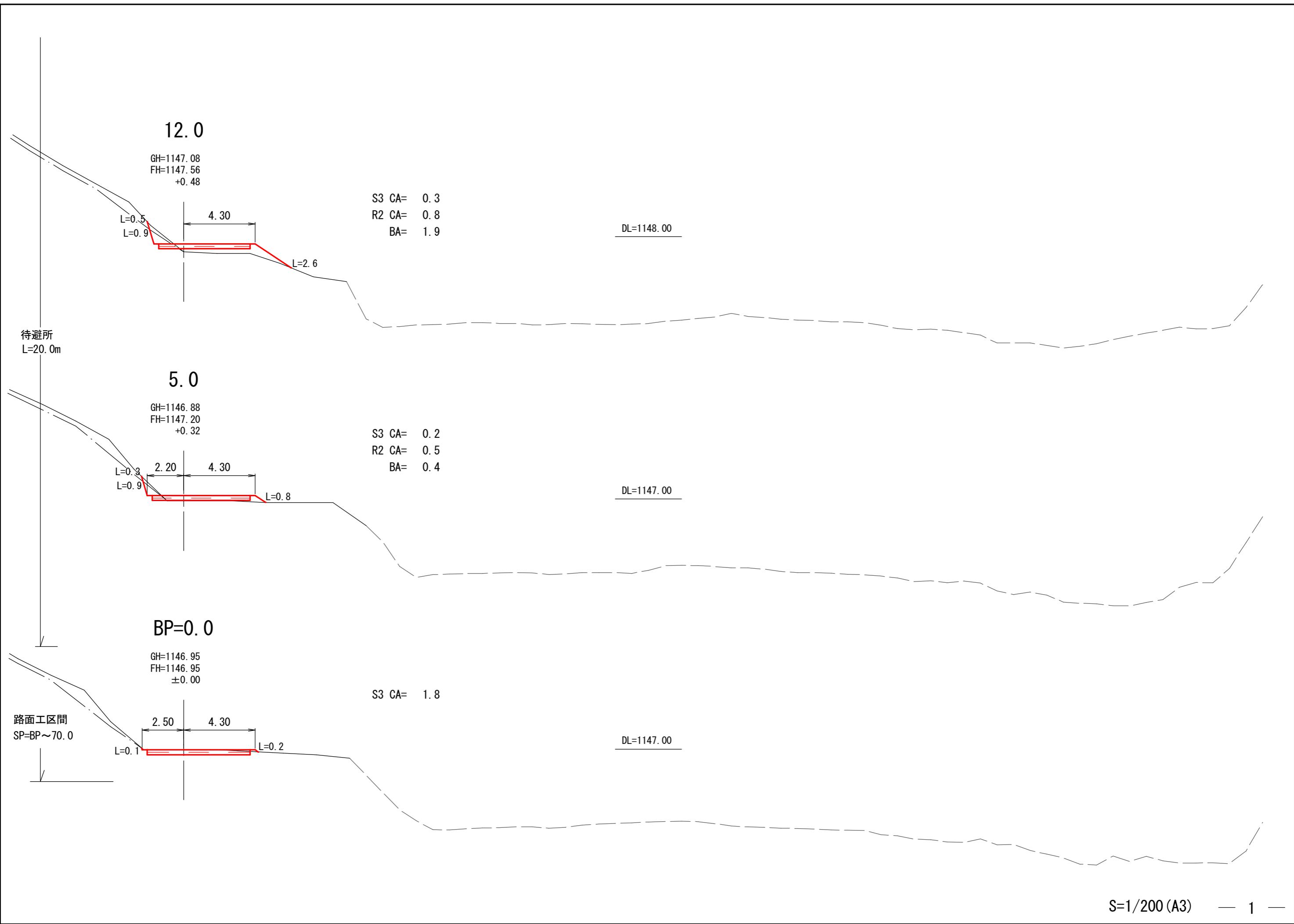
現場名：西根川上流地区治山資材運搬路

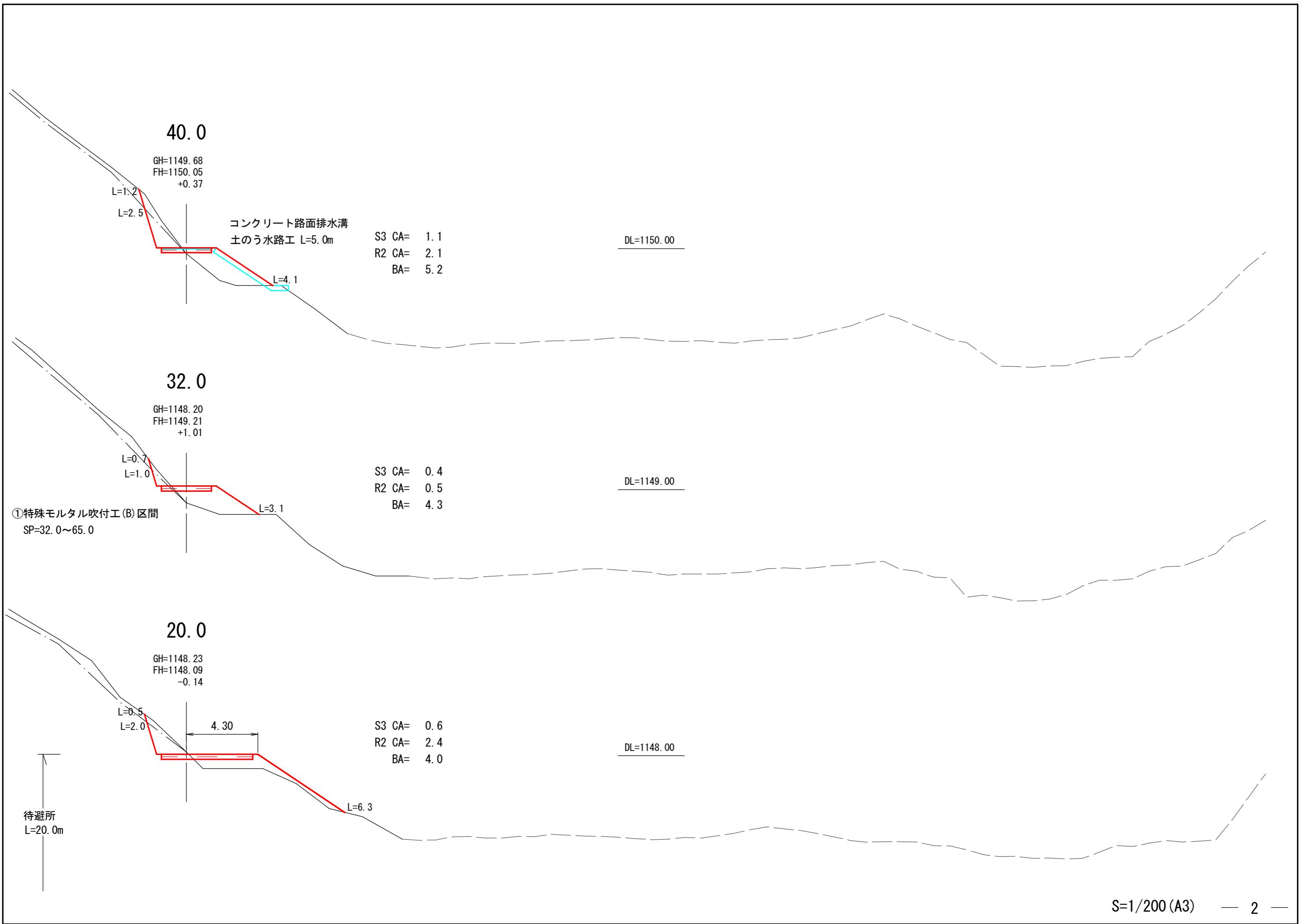
No.	測 点 名	現 態			計 画			切 盛	
		単 距 離	追 加 距 離	地 盤 高	セ ザ ル 高	Y	計 画 高	切 高	盛 高
1	BP		0.00	1146.95			1146.95		
2	5.0	5.00	5.00	1146.88			1147.20		0.32
3	縦曲始	5.00	10.00	1147.02	1147.45	0.00	1147.45		0.43
4	12.0	2.00	12.00	1147.08	1147.55	0.01	1147.56		0.48
5	20.0	8.00	20.00	1148.23	1147.95	0.14	1148.09	0.14	
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	

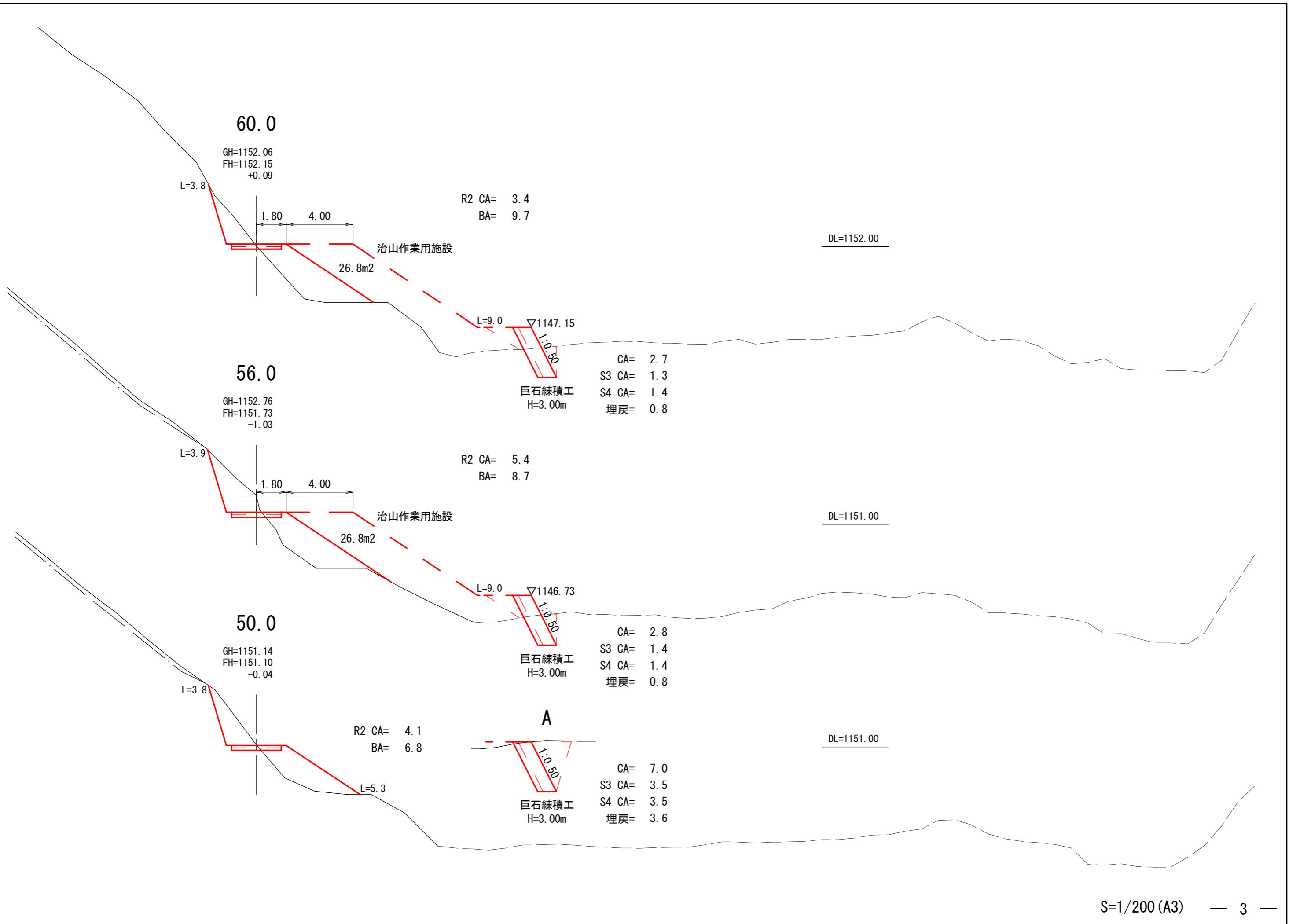
縦断計画高計算書

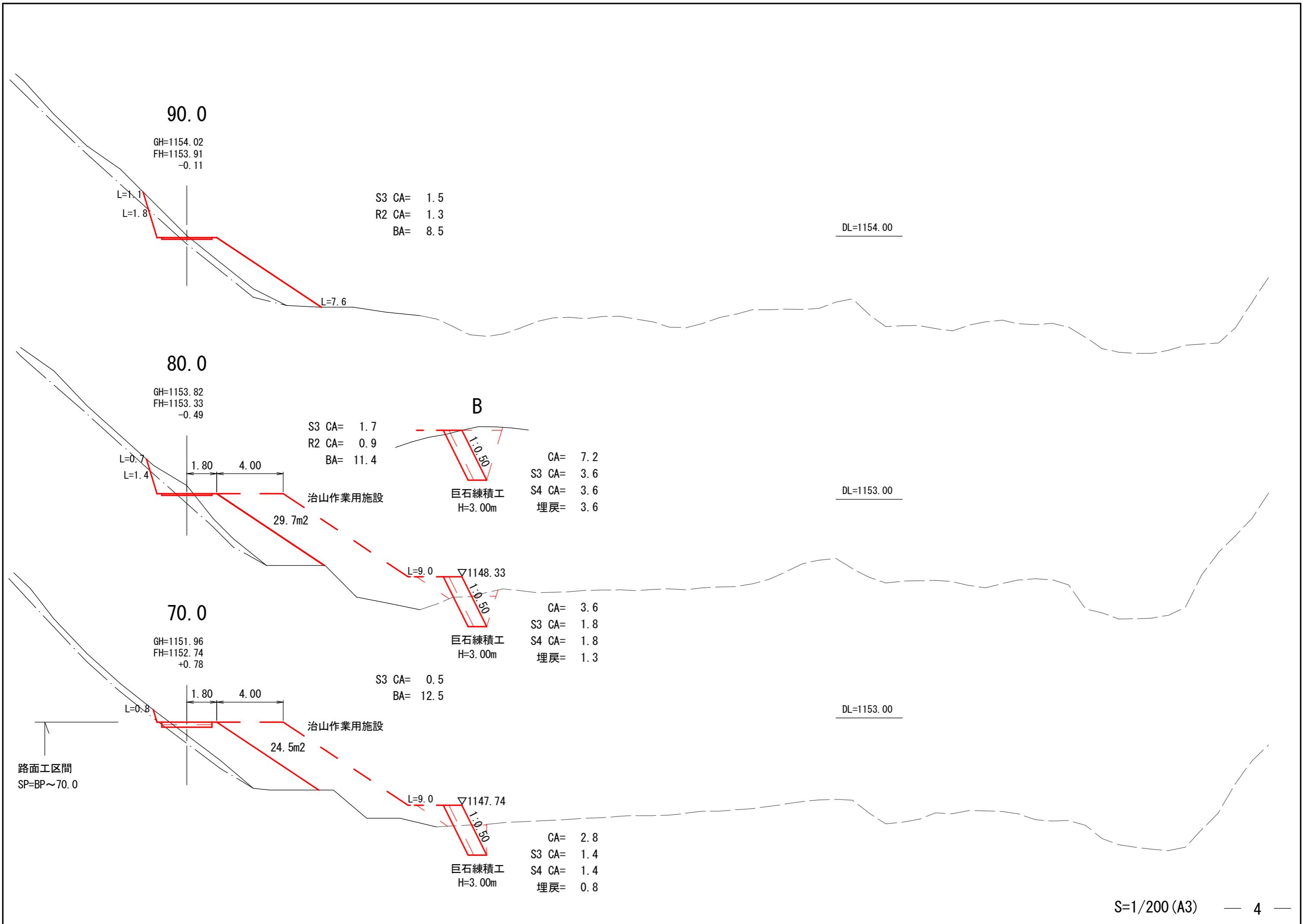
現場名：西根川上流地区治山資材運搬路

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
流末処理トン築 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

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

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

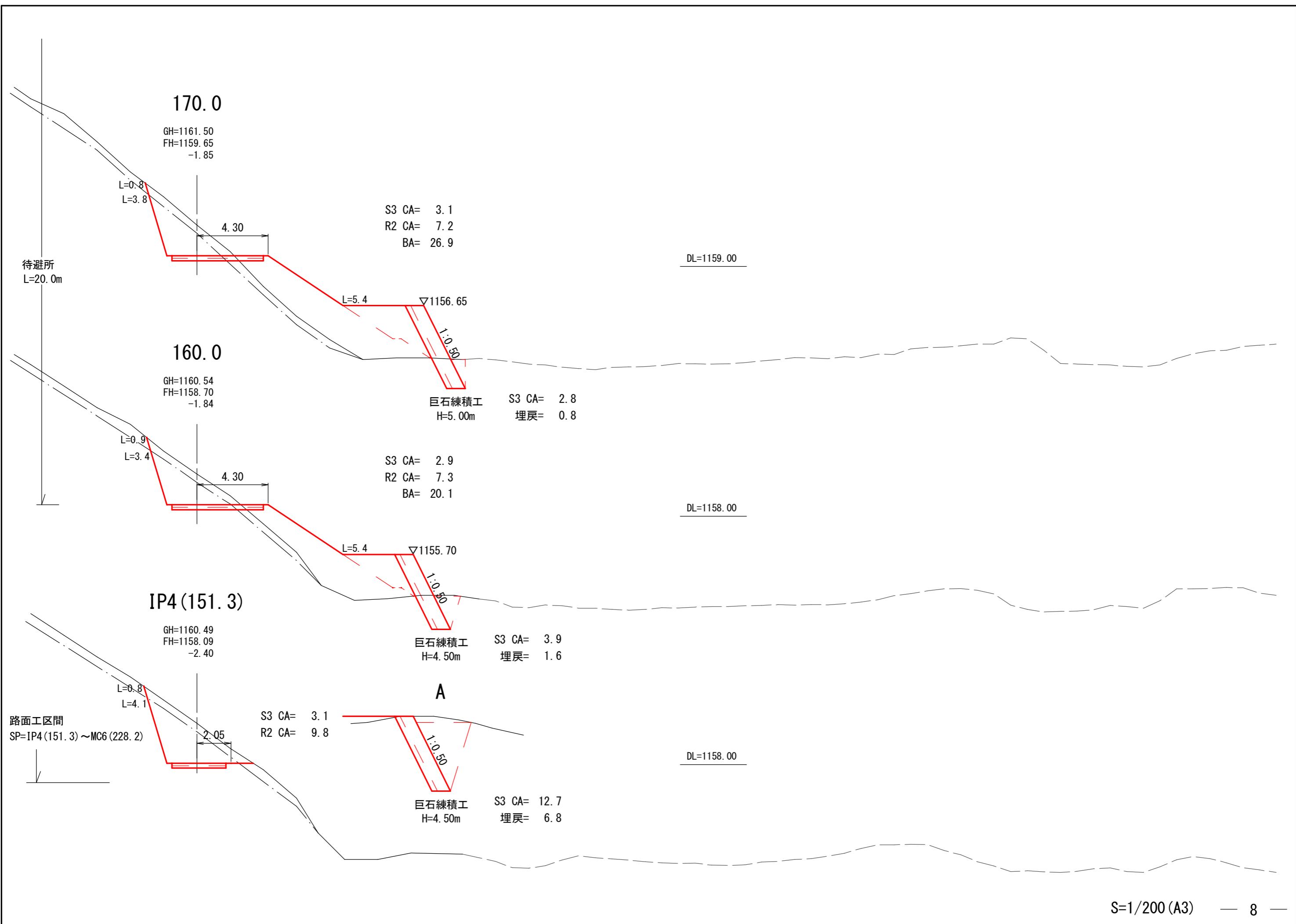
L=0.6
L=2.9

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
流末処理トン築 1本

L=5.1



200.0

GH=1164.57
FH=1162.50
-2.07

L=0.7
L=3.2

S3 CA= 3.4
R2 CA= 8.3

DL=1162.00

コンクリート路面排水溝

IP5(189.4)

GH=1163.95
FH=1161.49
-2.46

L=0.9
L=5.1

S3 CA= 3.1
R2 CA= 10.9

DL=1161.00

180.0

GH=1163.09
FH=1160.60
-2.49

L=0.7
L=4.5

B

S3 CA= 3.6
R2 CA= 10.8
BA= 21.8

巨石練積工
H=4.50m

S3 CA= 12.8
埋戻= 7.4

DL=1160.00

待避所
L=20.0m

L=5.4

▽1157.60

巨石練積工
H=5.00m

S3 CA= 2.4
埋戻= 0.6

S=1/200(A3)

— 9 —

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

2.2

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

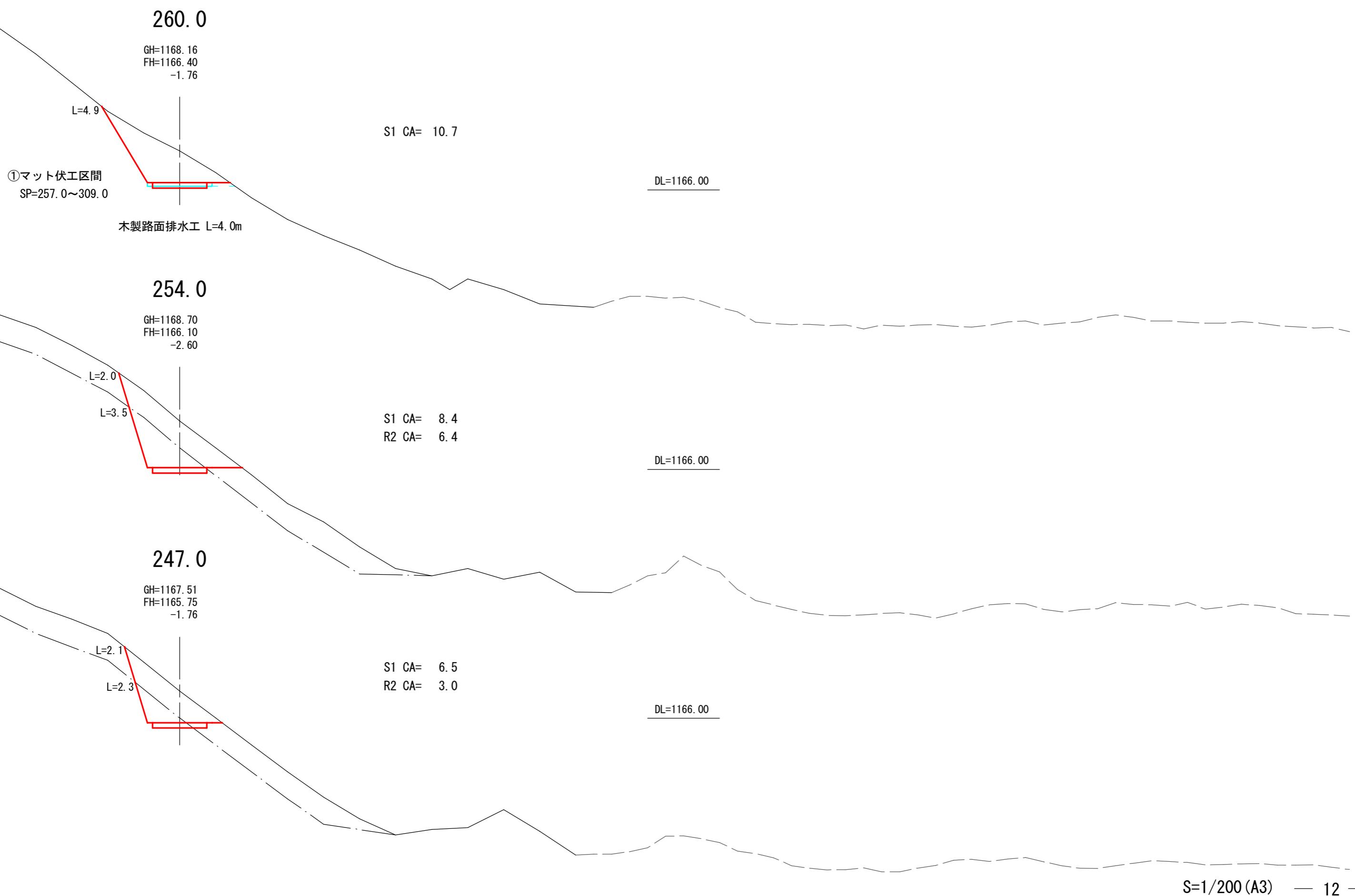
S3 CA= 2.2
R2 CA= 2.5
BA= 0.1

DL=1164.00

③横断溝

(300×300) L=5.0m

流末処理トン築 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

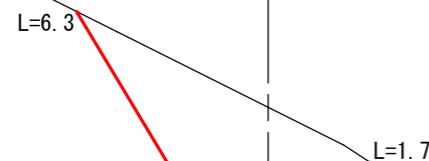
L=3.9

S1 CA= 7.6

DL=1166.00

MC8 (294. 2)

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

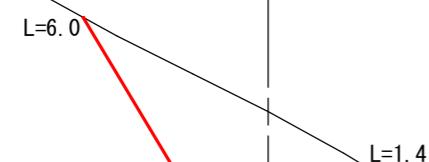
L=6. 3

L=1. 7

S1 CA= 18. 5

DL=1168. 00

BC8 (282. 9)

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

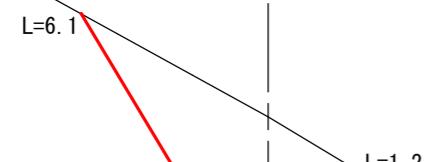
L=6. 0

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

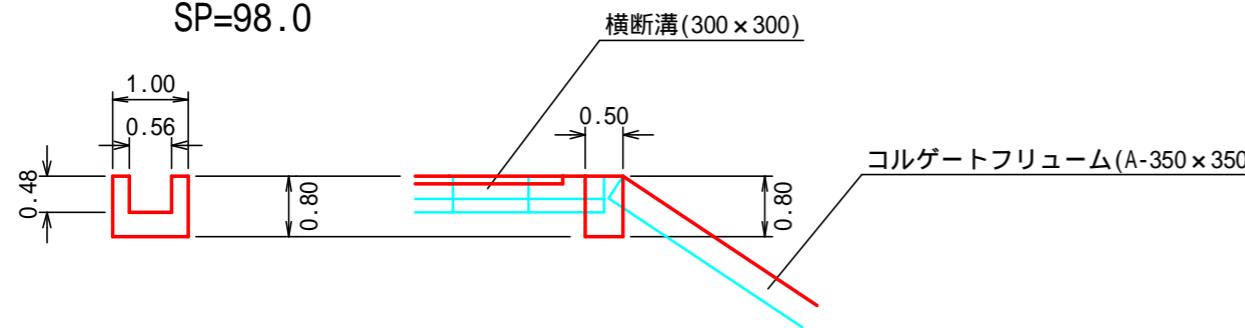
DL=1167. 00

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

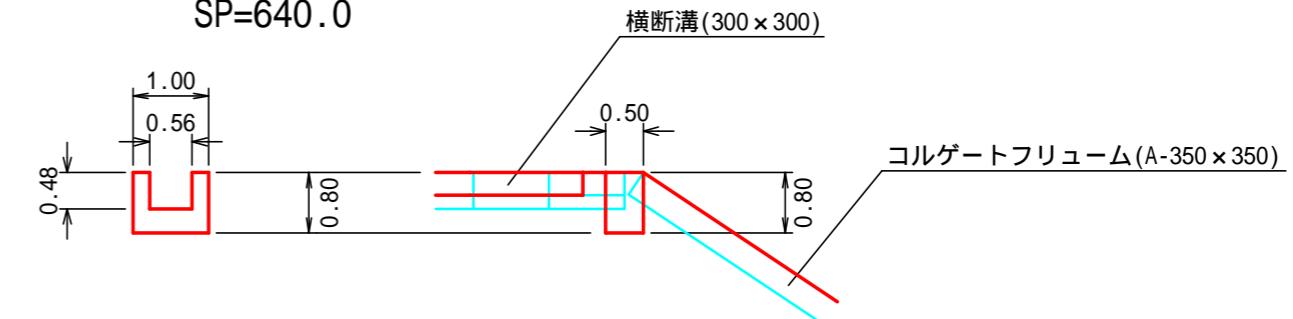
$$1.00 \times 0.80 \times 0.50 - 0.56 \times 0.48 \times 0.50 = 0.27\text{m}^3$$

型枠

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

3号 間詰コンクリート

SP=640.0



コンクリート

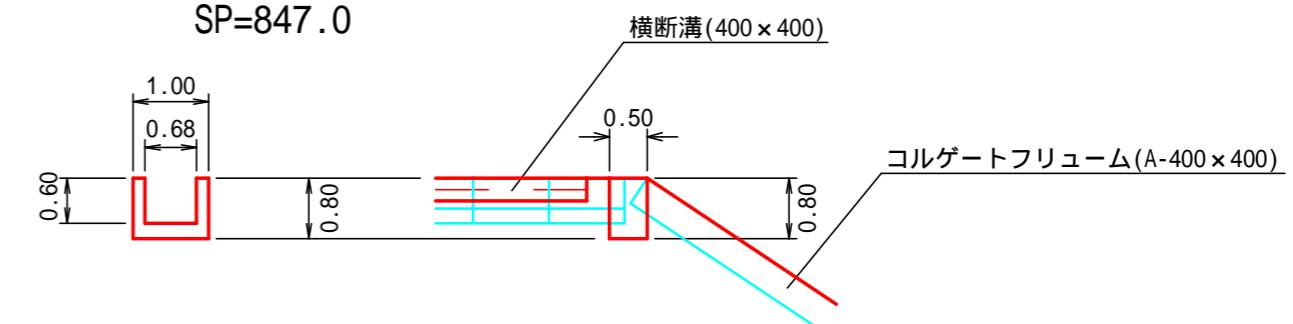
$$1.00 \times 0.80 \times 0.50 - 0.56 \times 0.48 \times 0.50 = 0.27\text{m}^3$$

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

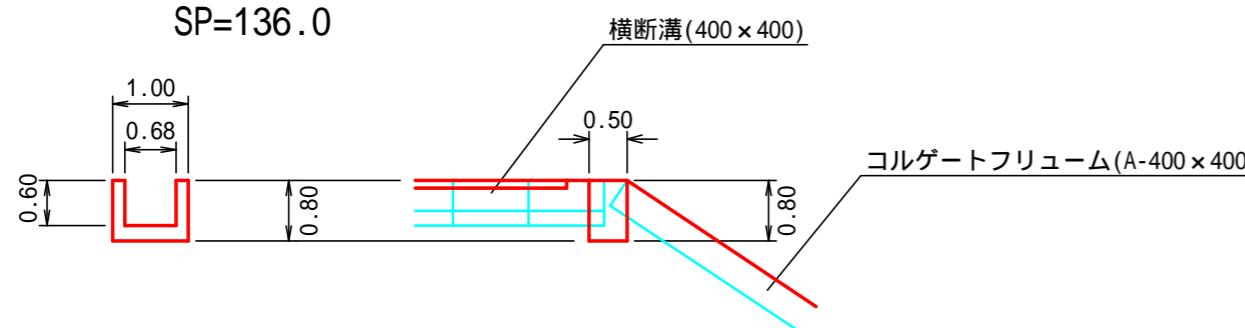
$$1.00 \times 0.80 \times 0.50 - 0.68 \times 0.60 \times 0.50 = 0.20\text{m}^3$$

型枠

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

2号 間詰コンクリート

SP=136.0



コンクリート

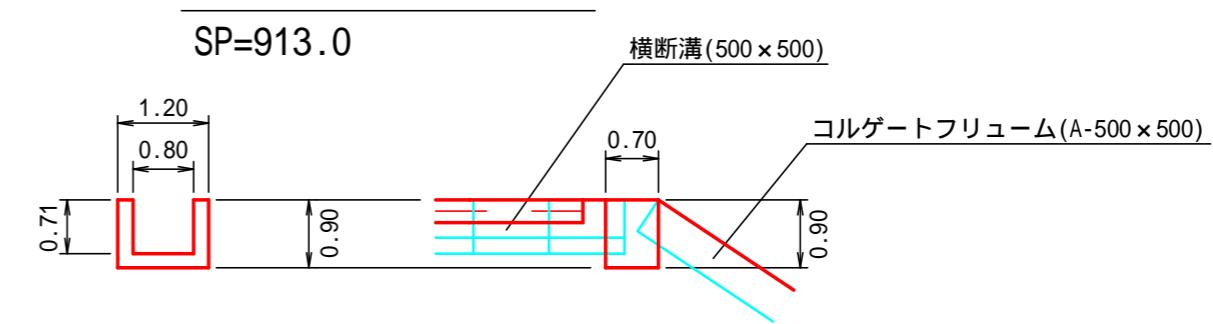
$$1.00 \times 0.80 \times 0.50 - 0.68 \times 0.60 \times 0.50 = 0.20\text{m}^3$$

型枠

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

5号 間詰コンクリート

SP=913.0



コンクリート

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

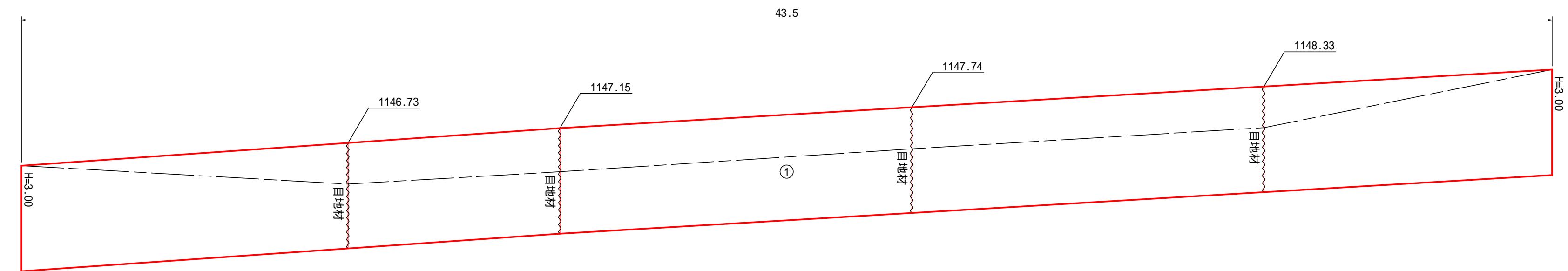
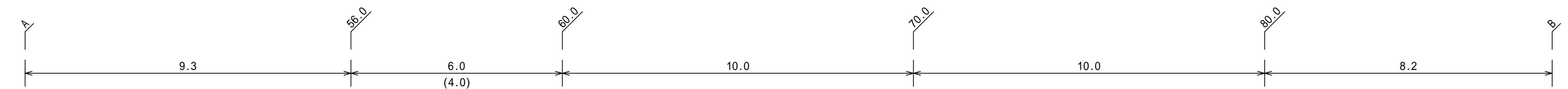
型枠

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

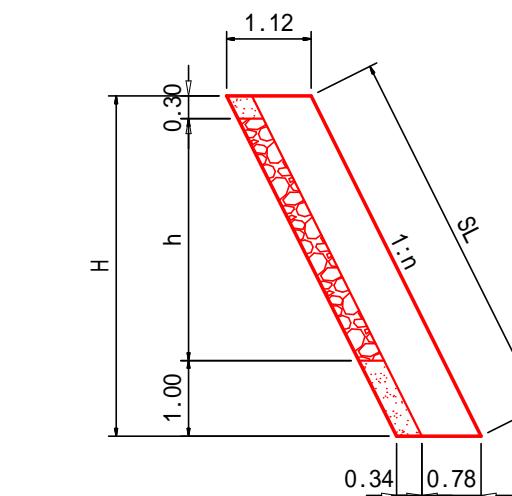
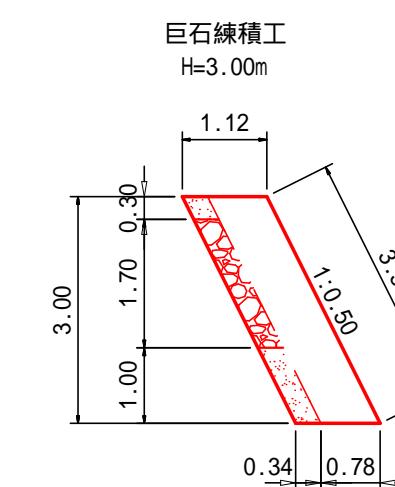
展開図

縮尺= 1:100

1号巨石練積工



DL=1140.00



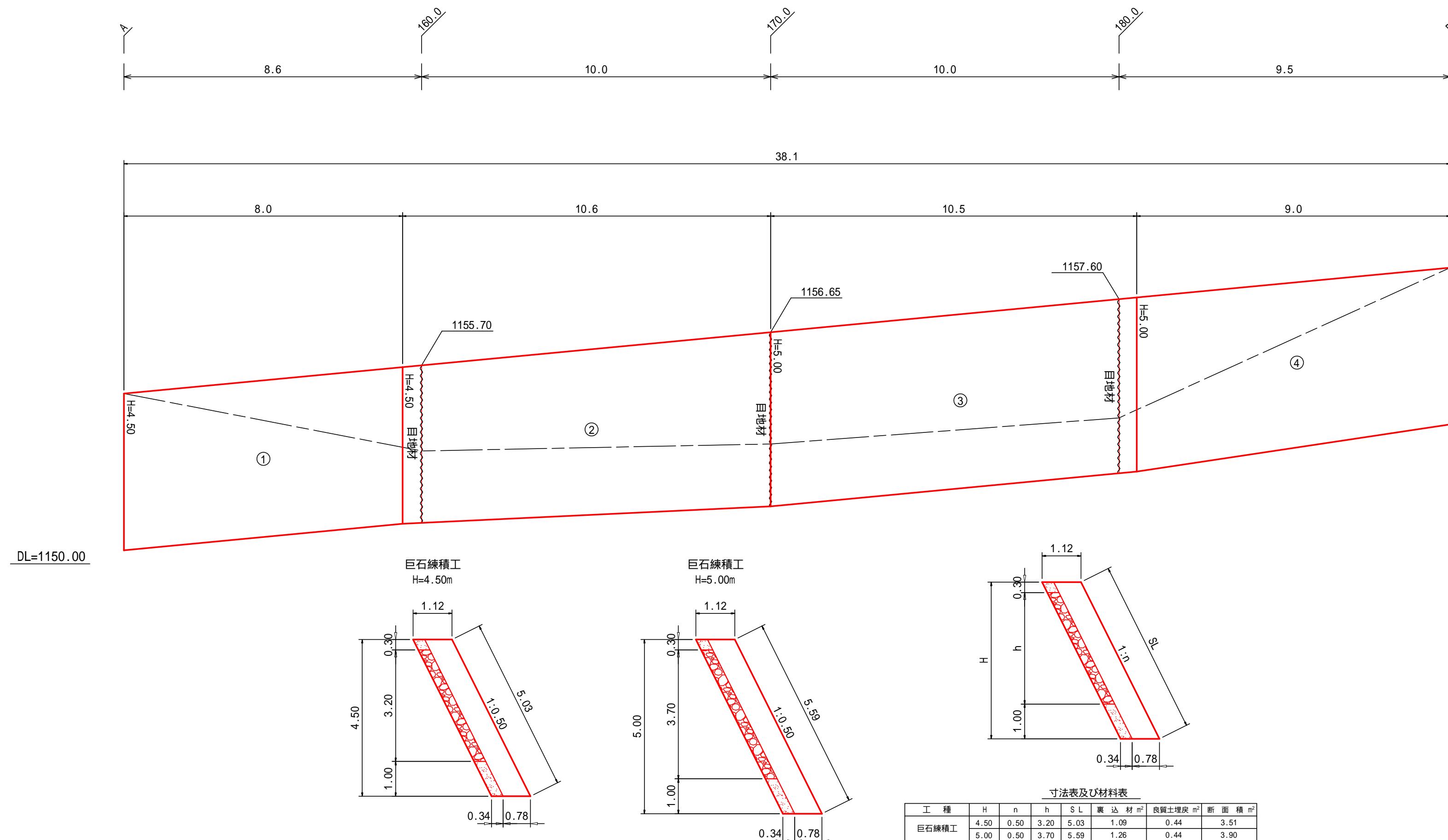
寸法表及び材料表

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

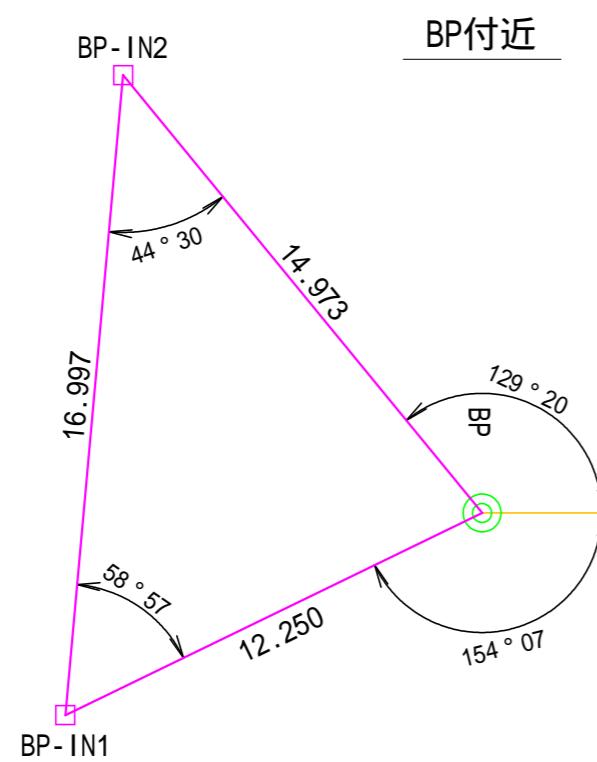
2号巨石練積工

縮尺= 1:100

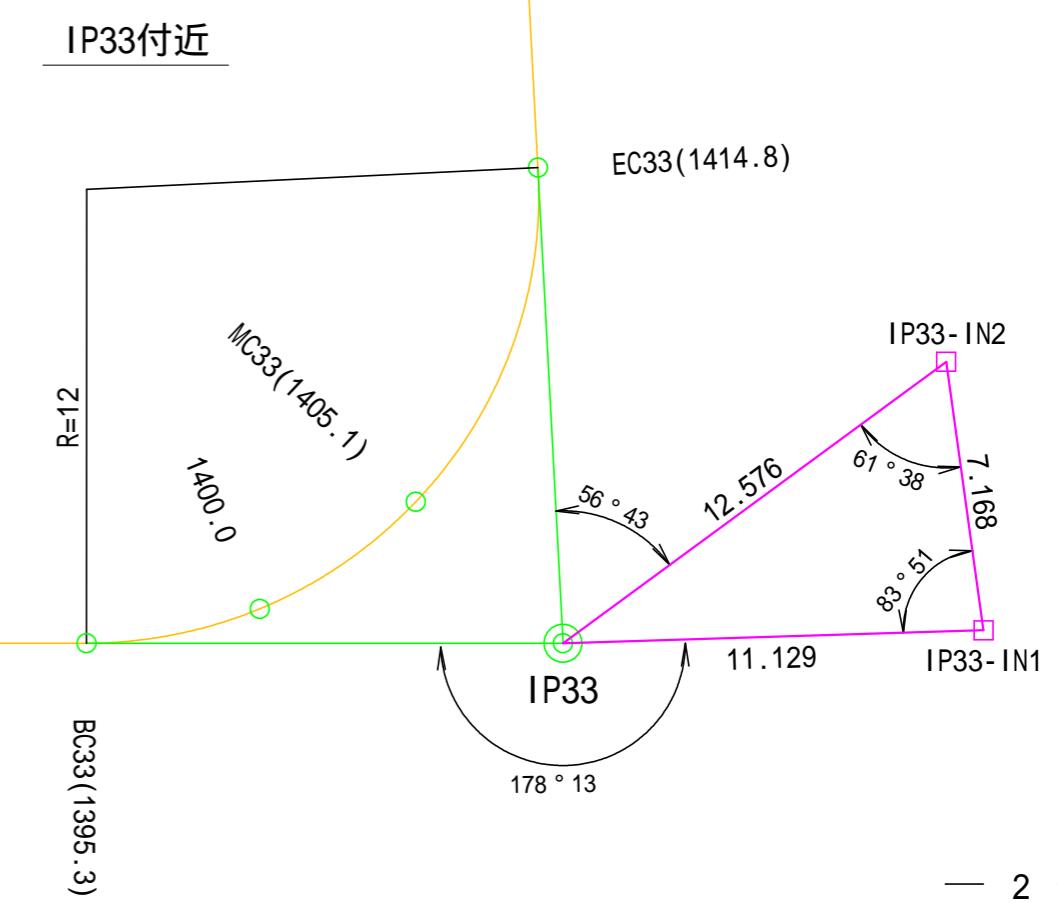
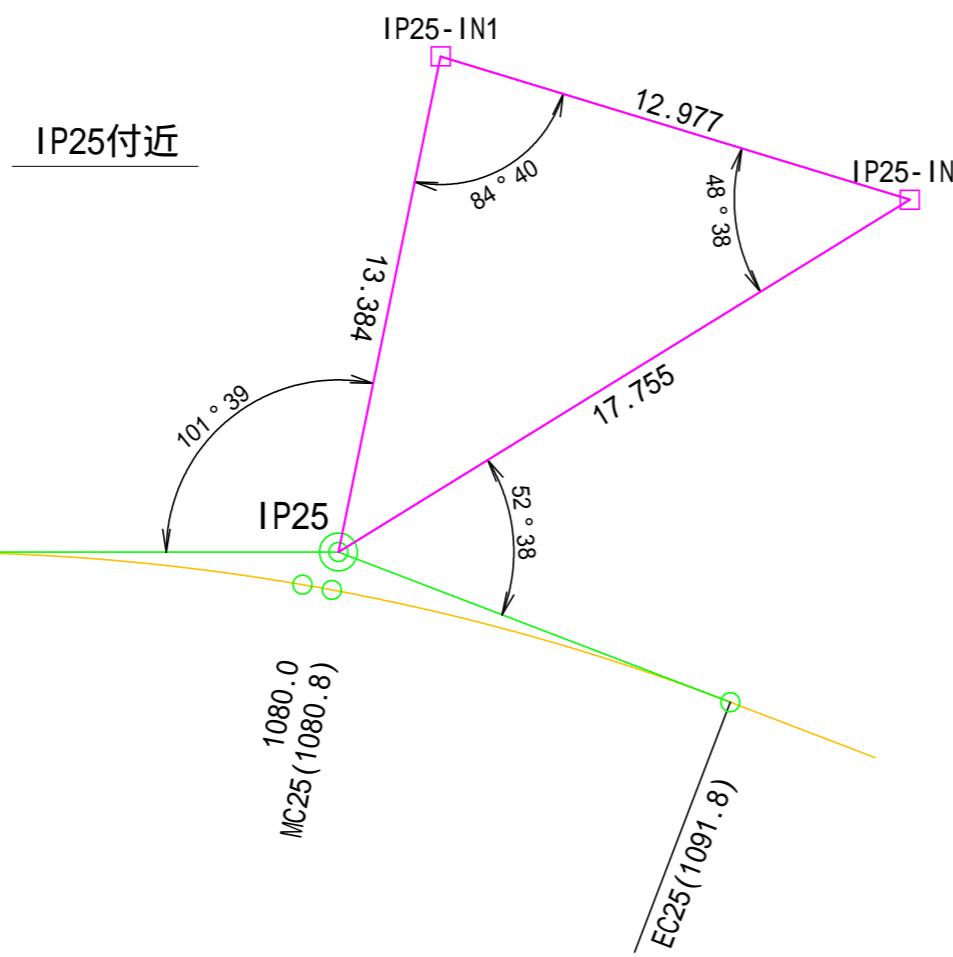
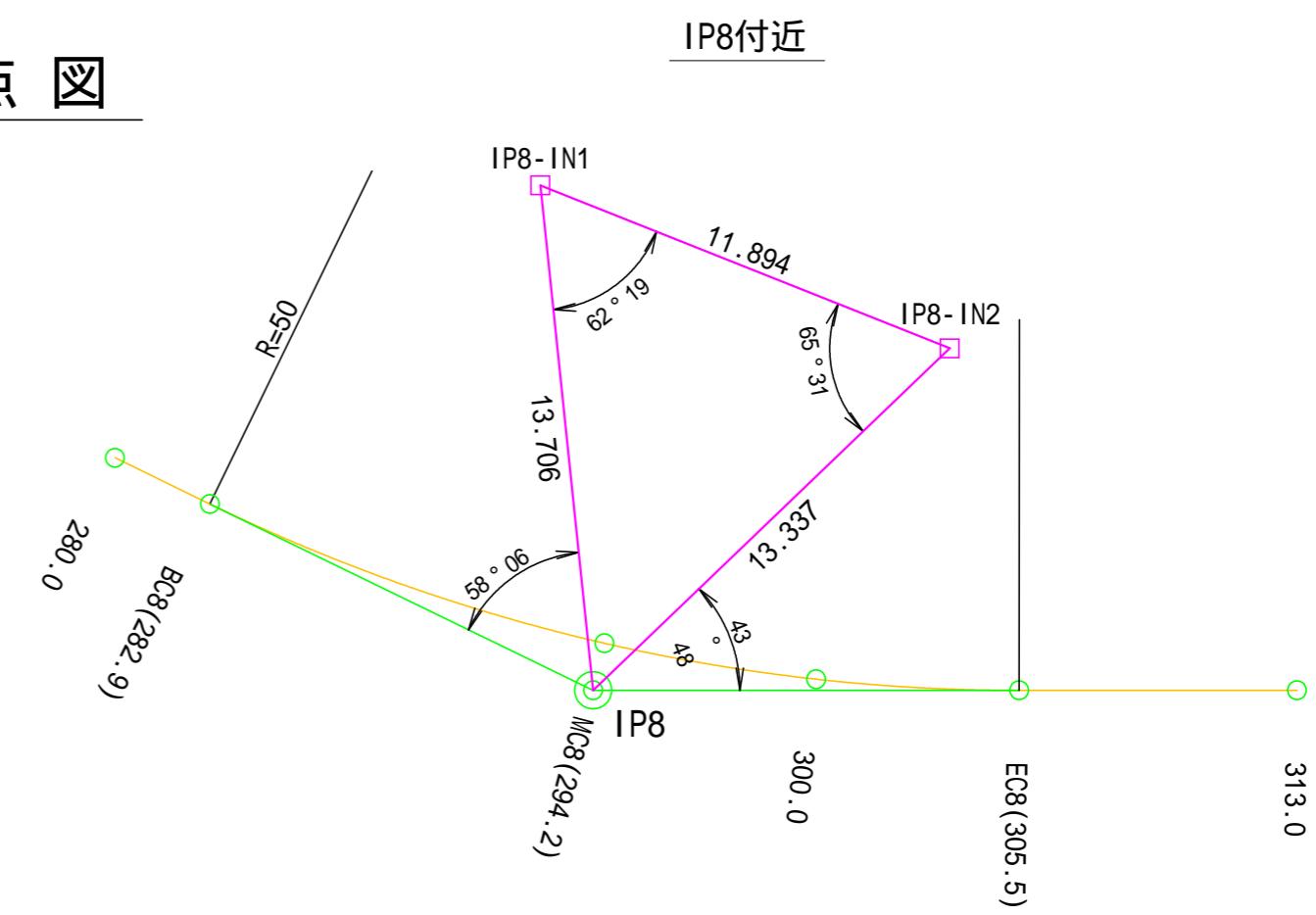


詳細図

縮尺= 1:200

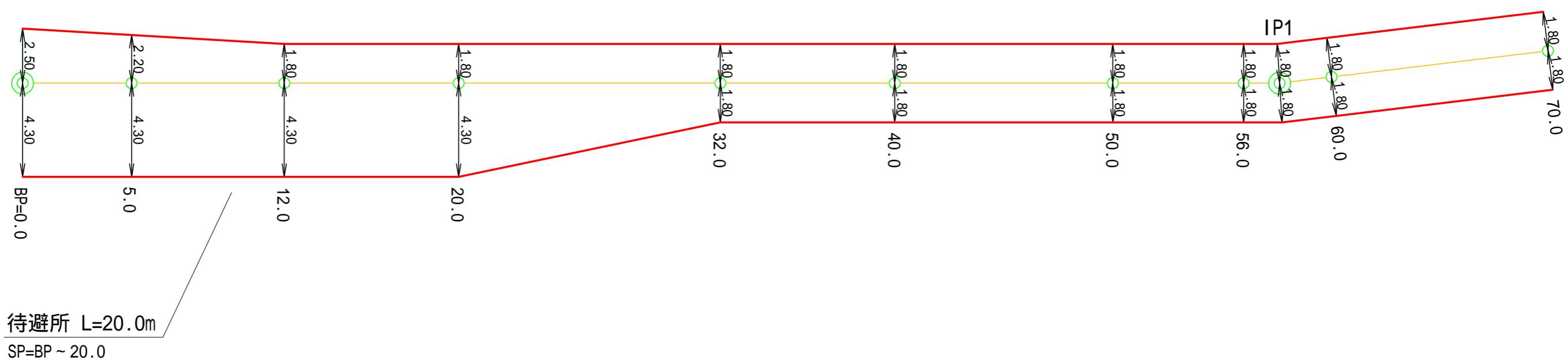


引照点図



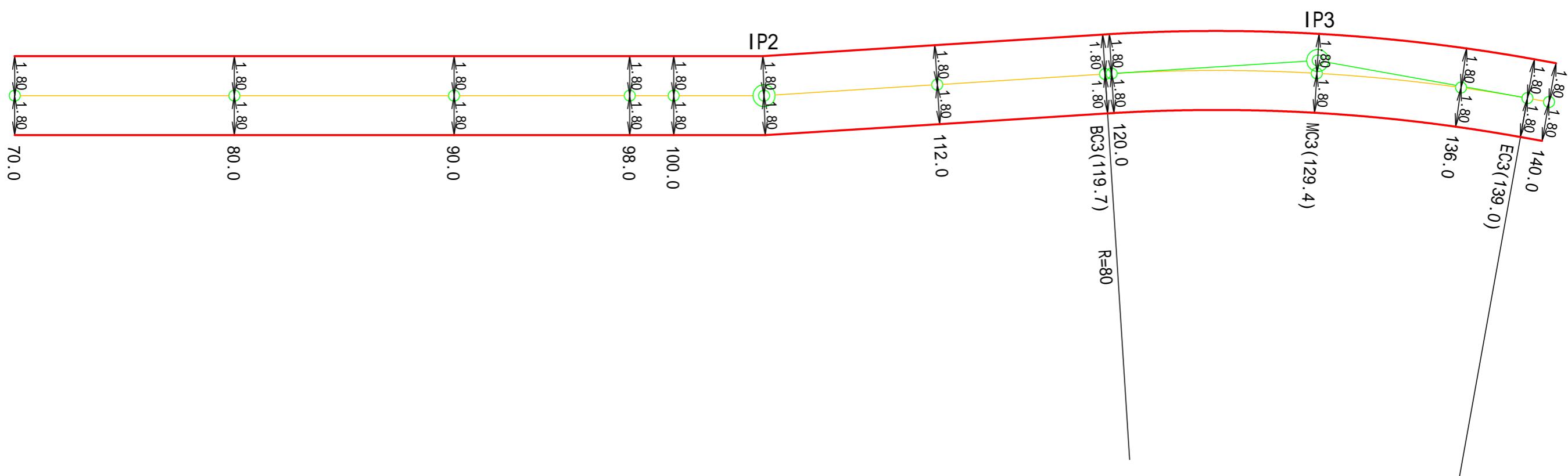
拡幅図

縮尺= 1:200



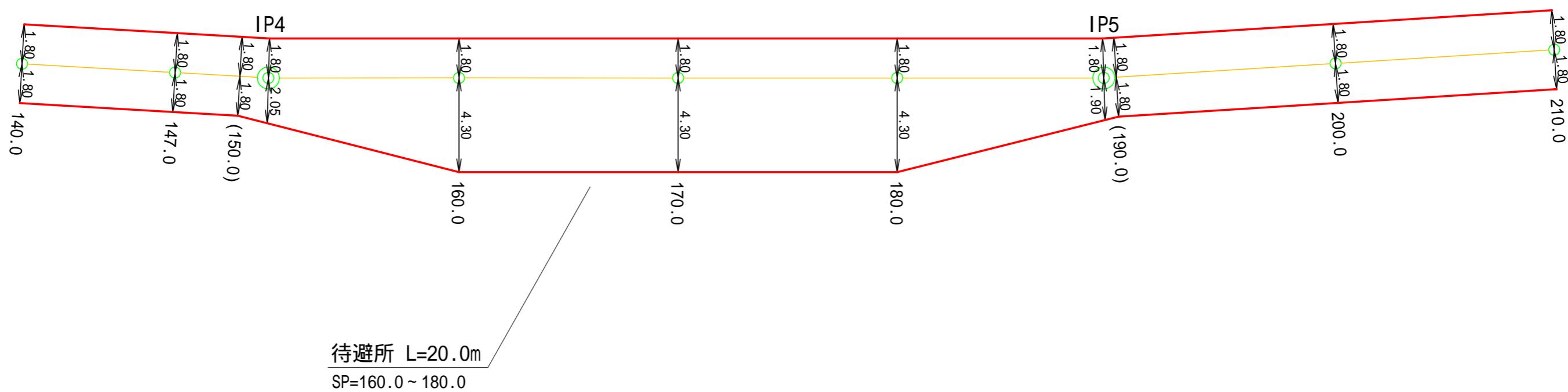
拡幅図

縮尺= 1:200



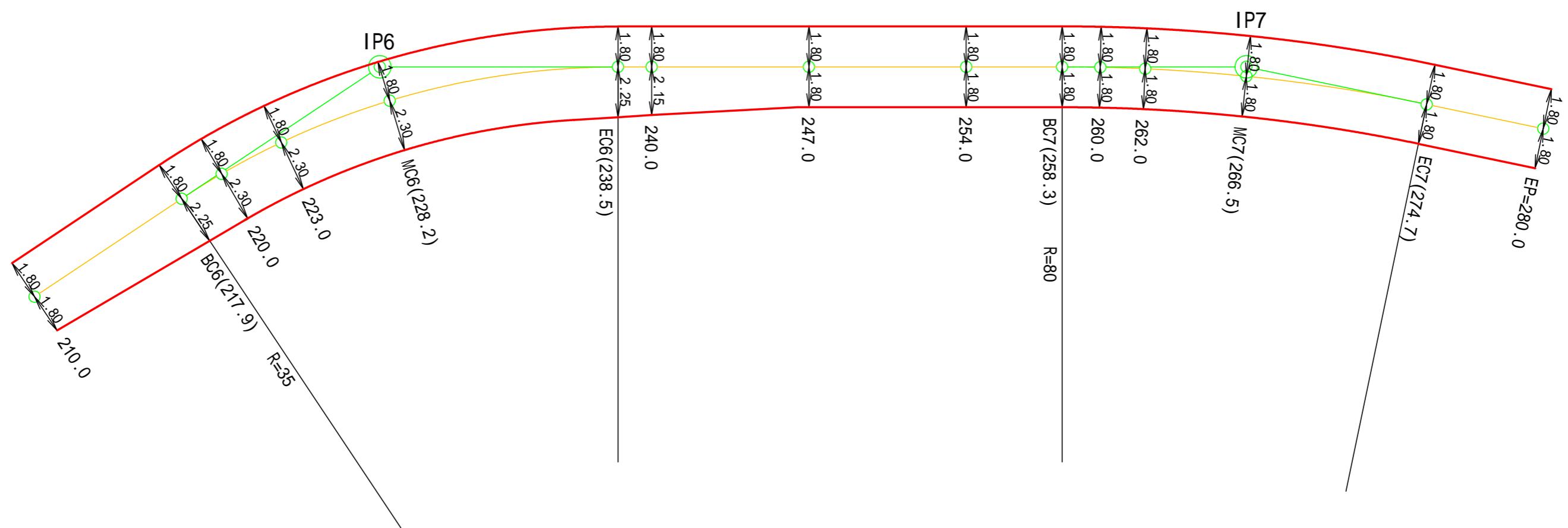
拡幅図

縮尺= 1:200

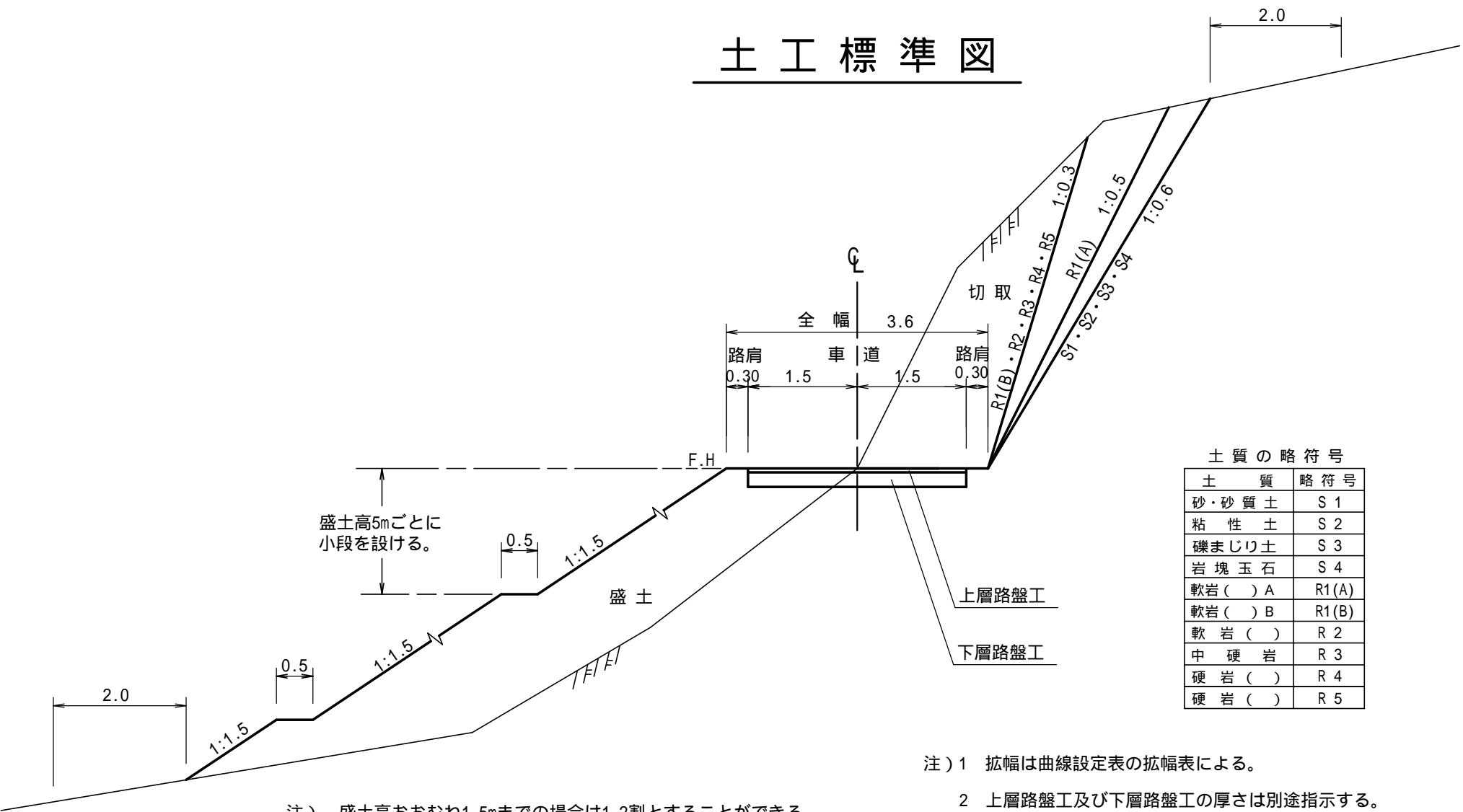


拡幅図

縮尺= 1:200



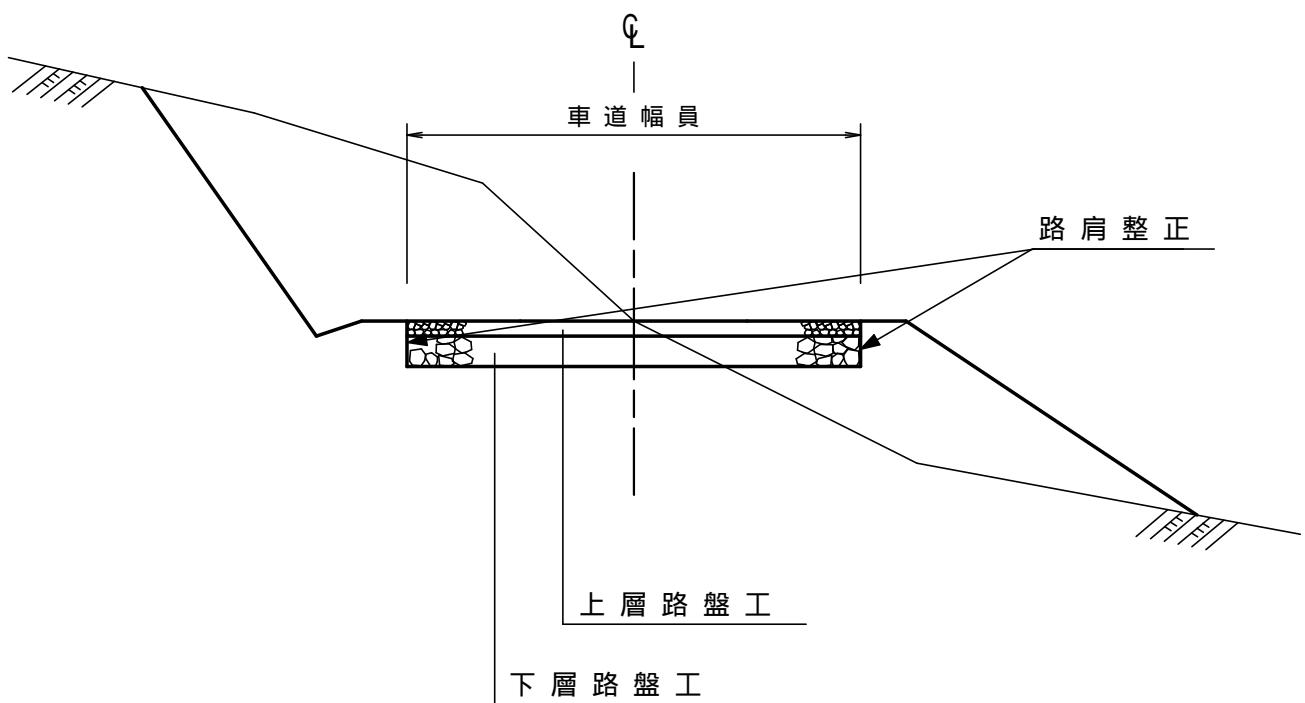
土工標準図



保安林に適用

路 肩 整 正

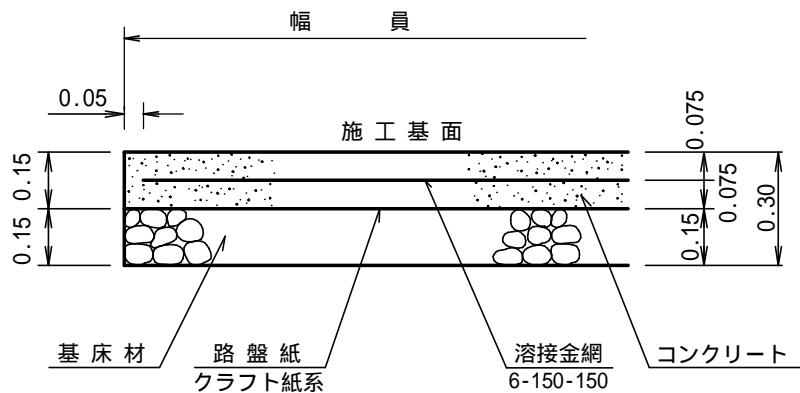
S=1:50



コンクリート路面工標準図

S=1:free

側面図



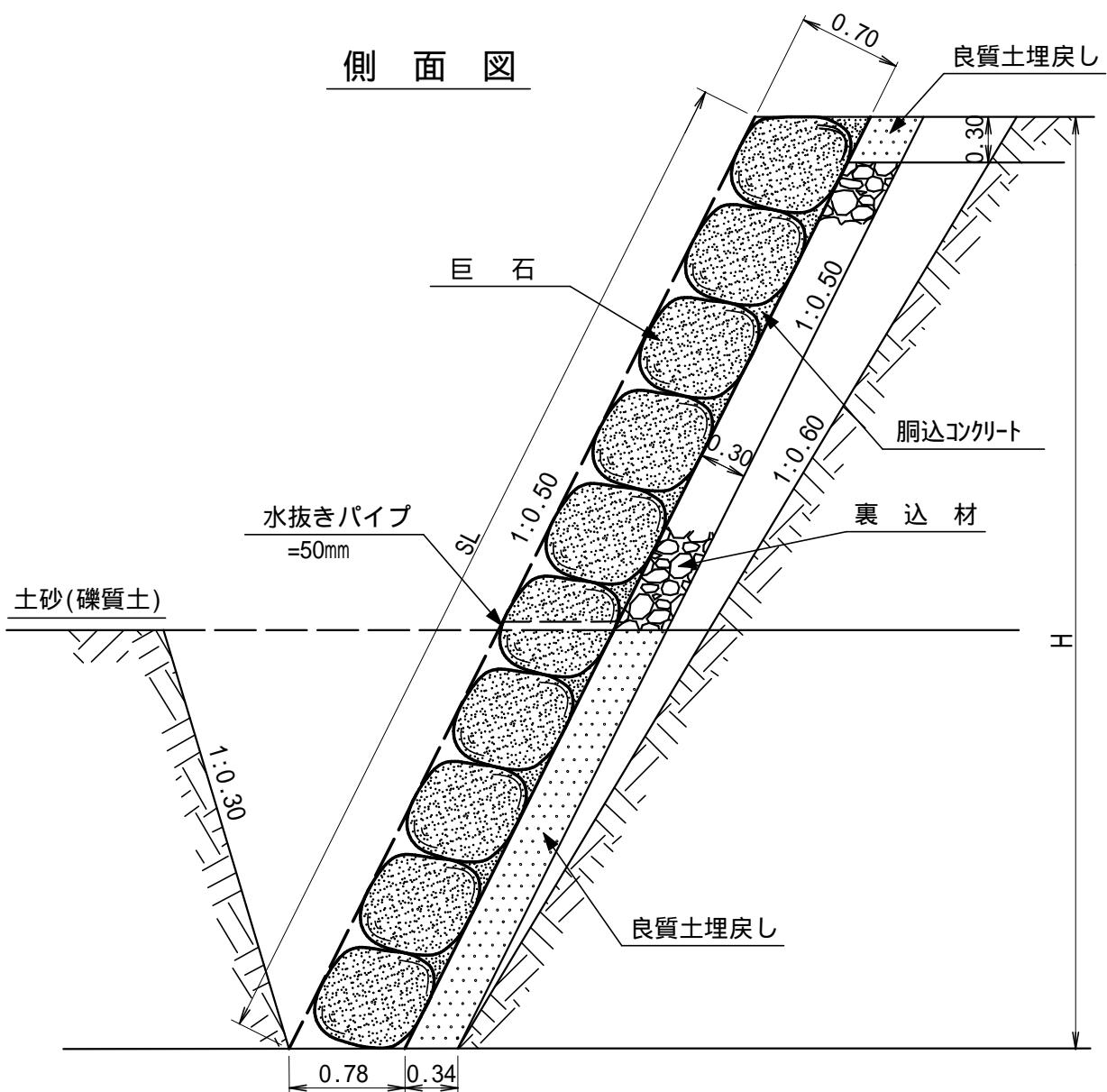
100m²当たり

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	ケラッシャラン 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。

巨石練積工標準図

S=1:Free



(1基当たり)

巨石練積工 (10m ² 当たり) 材料明細表				
種別	形状・寸法	数量	単位	備考
巨 石	60cm以上80cm未満 横70cm程度	10.00	m ²	現地採取
脇込コンクリート	18-8-25-BB	1.38	m ³	
裏込材	クラッシャラン 40~0mm 数量計算書参照		m ³	割栗石の場合は、径5~15cm使用
良質土埋戻し		4.40	m ²	
水抜きパイプ	硬質塩ビ管 内径50mm	2.67	m	3m ² に1本使用 0.80m/3m ² × 10.0
土砂(礫質土)	数量計算書参照		m ³	

脇込コンクリート (10m²当たり) 算出根拠

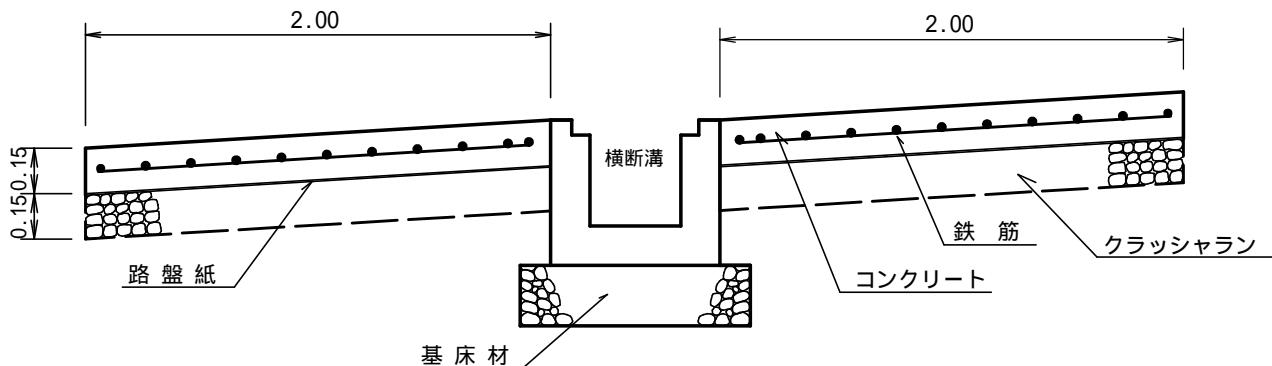
摘要	巨石堆積(V) : $3.1416 \times 0.70^3 / 6 = 0.17960 \text{m}^3/\text{個}$ [D ³ /6]
	占有面積(A') : $3^{(1/2)} / 2 \times 0.70^2 = 0.42435 \text{m}^2/\text{個}$ [3 ^(1/2) / 2 · D ²]
	基本個数(N) : $10 / 0.42435 = 23.56532 \text{個}$ [10/A']
	脇込コンクリート(n) : $(10 \times 0.70 - 0.17960 \times 23.56532) / 2 = 1.38 \text{m}^3$ [10m ² × D-V × N] / 2

横断溝補強工標準図

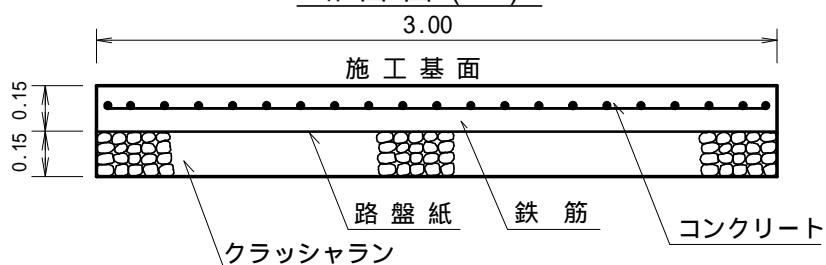
(30°斜角設置コンクリート舗装W=3.0)

断面図 (A-B)

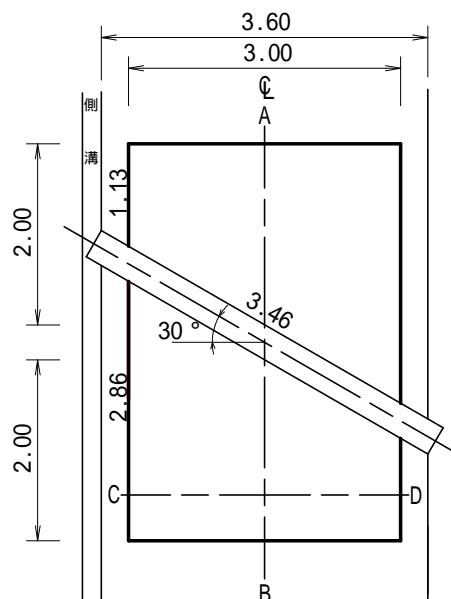
(単位:m)



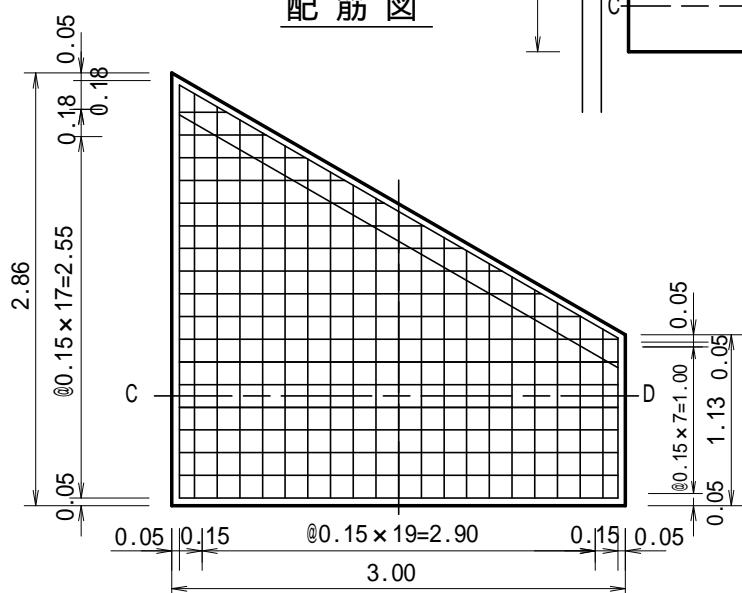
断面図 (C-D)



平面図



配筋図



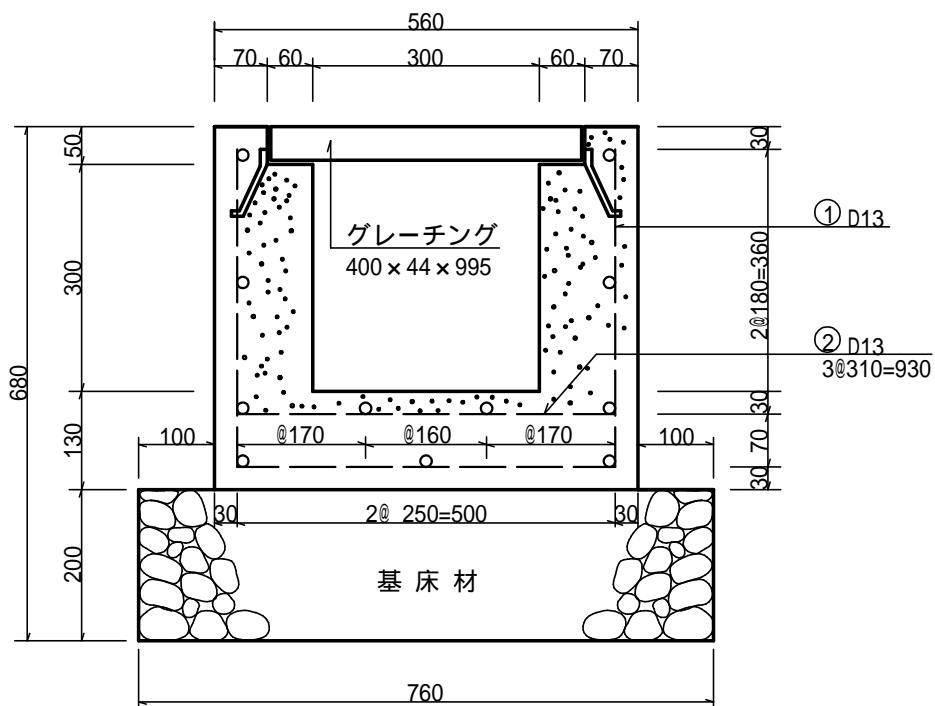
材料表		
名 称	適用	品 質・規 格
コンクリート	○	21-8-25(40)
路盤紙	○	グラウト紙系
路盤工	○	クラッシャン RC-40
溶接金網	○	6*150*150
やむを得ず18-5-40を使用する場合は コンクリート厚0.20mとする。		

横断溝標準図

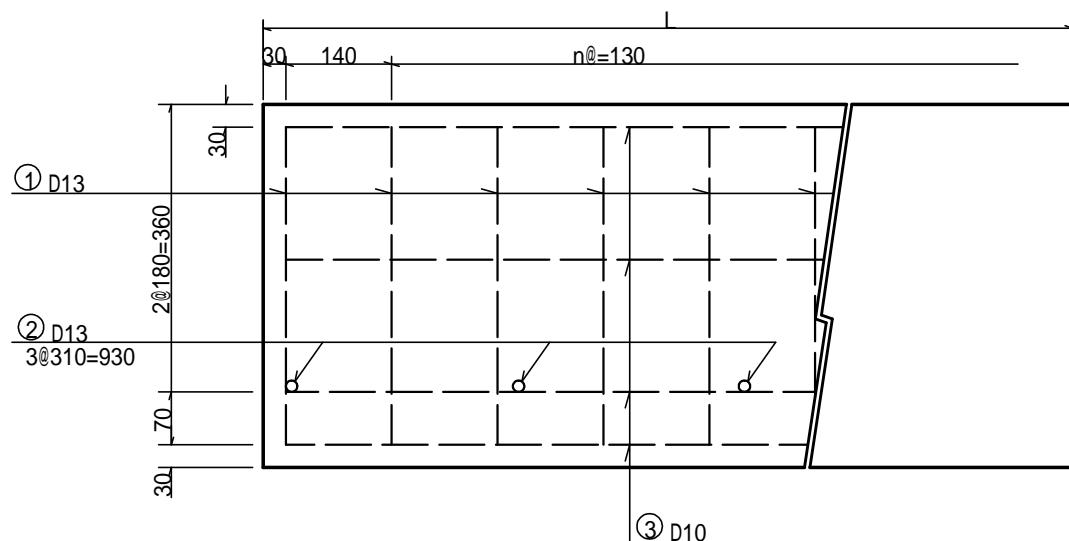
(グレーチング 300×300)

S = 1 : 10 (単位mm)

正面図



側面図



材料表

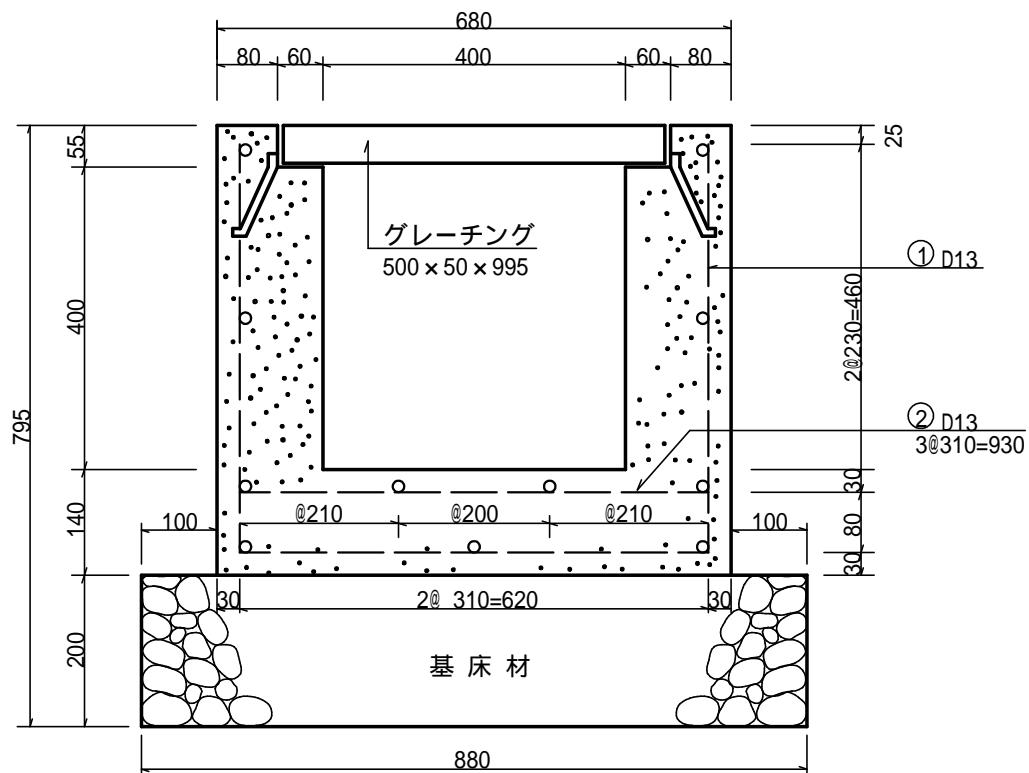
種別	コンクリート	基礎材	型枠	鉄筋	床掘
数量	0.158 m ³	0.15 m ³	1.66 m ²	18 kg	0.7 m ³

横断溝標準図

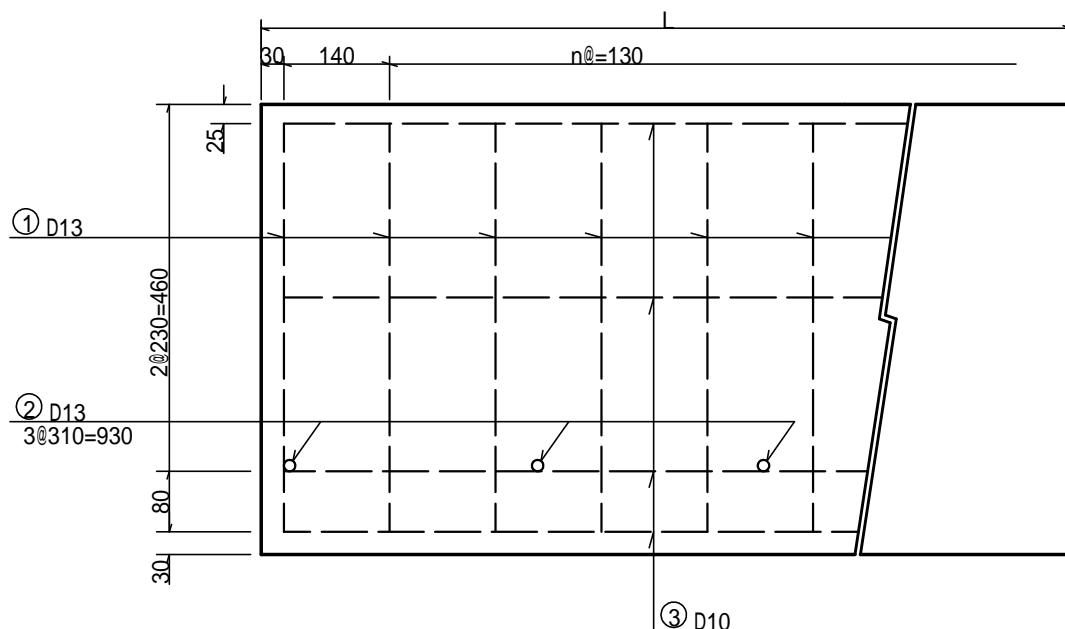
(グレーチング 400×400)

S = 1 : 10 (単位mm)

正面図



側面図



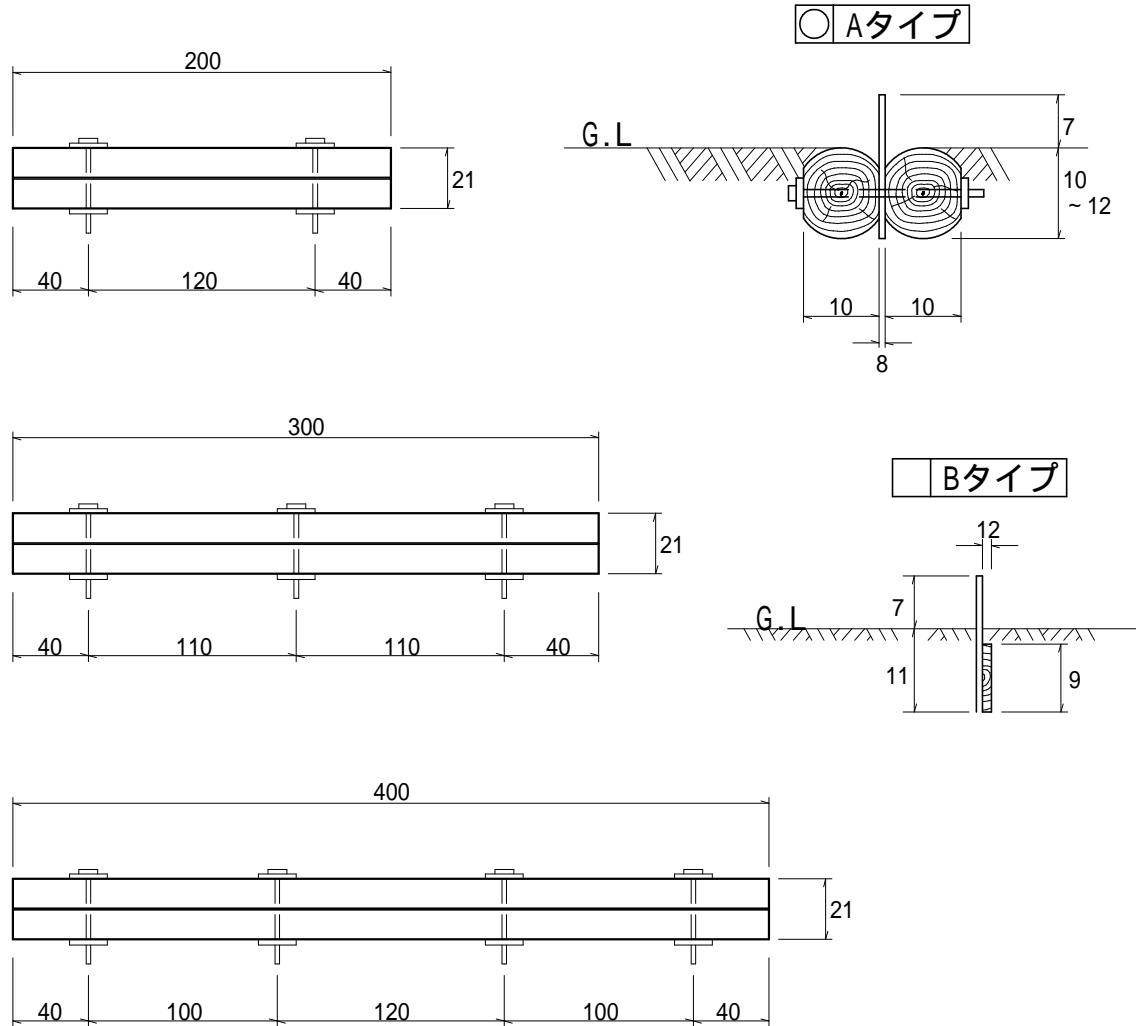
材料表

1m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

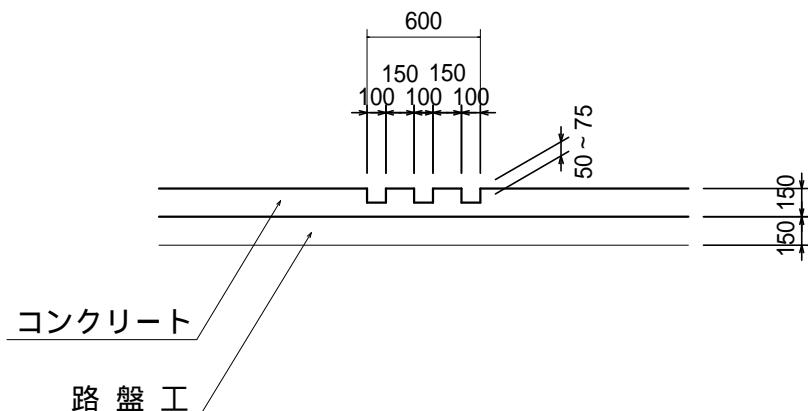
(10m当たり)

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

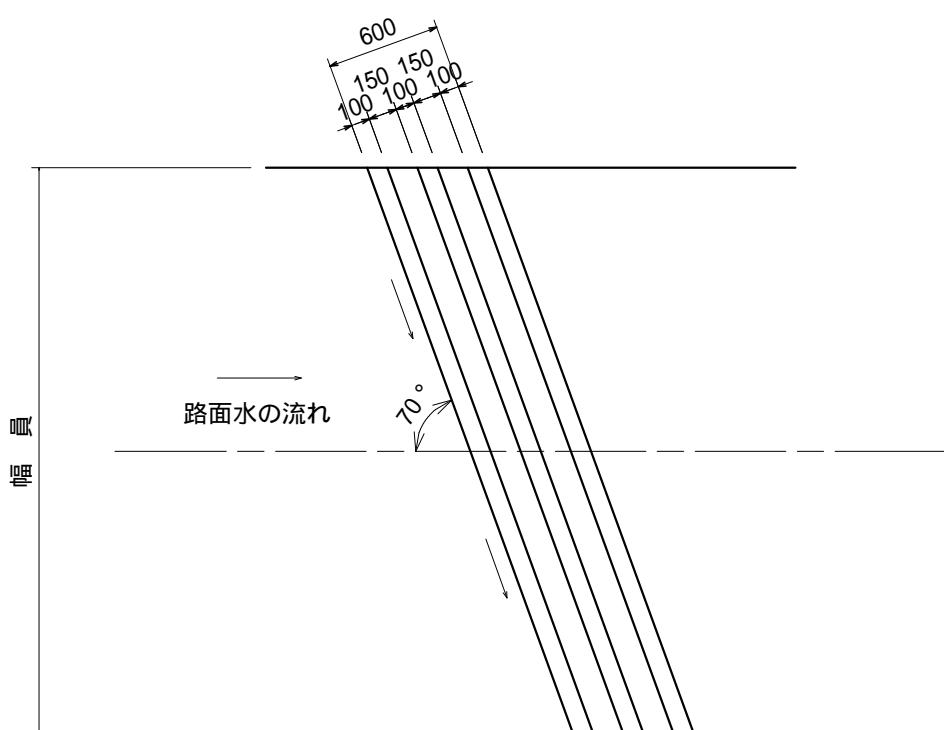
コンクリート路面排水溝標準図

S=1 : free

正面図



平面図

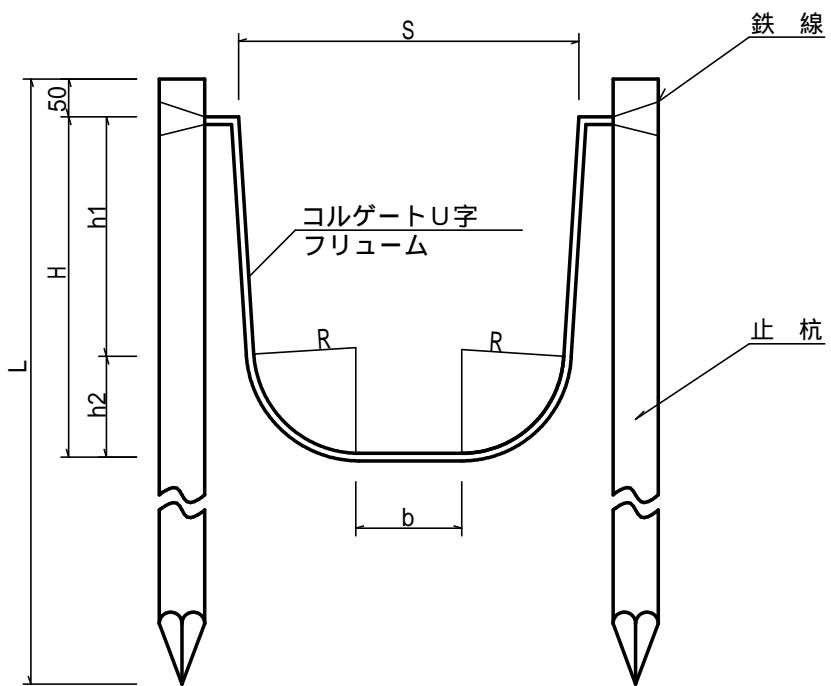


- 注)
1. 排水溝の施工はコンクリート路面工と同時施工を原則とする。
 2. 排水溝の型枠は、角材(10cm)を使用することが望ましい。
 3. 排水溝の本数は3本を標準とするが、必要に応じて増減することができる。

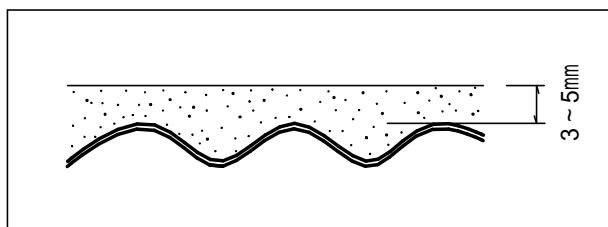
コルゲートU字フリューム

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

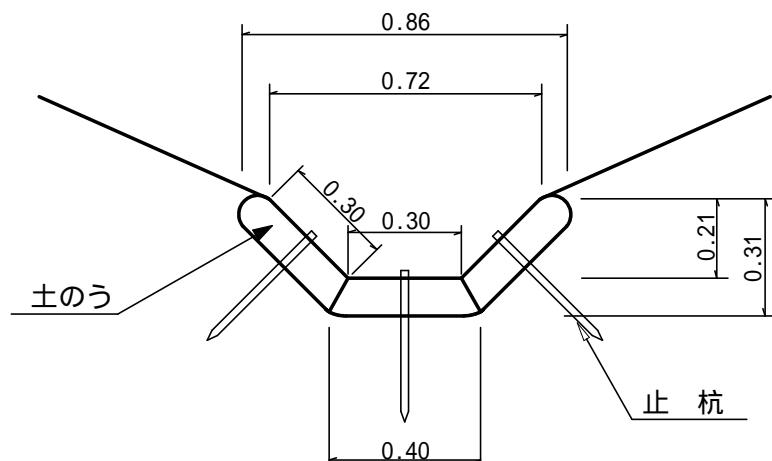
10m当たり

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9cm長さ1.0m~1.4m	13.3	本	1.5m間隔で設置
鉄 線		10	kg	

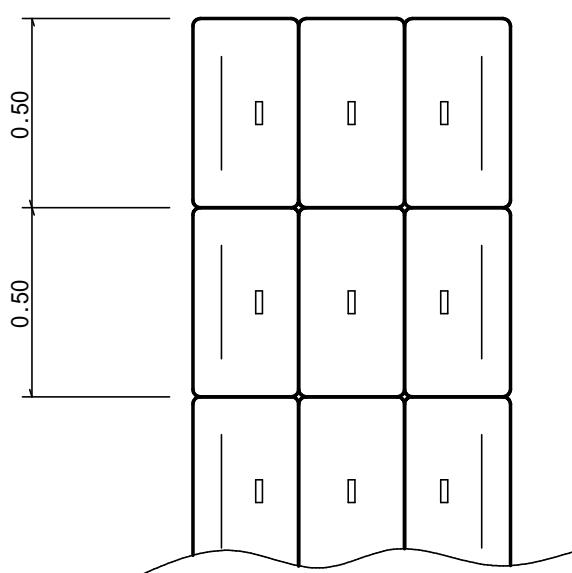
土のう水路工標準図

S=1:20

側面図



平面図



材料表

10m当たり

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

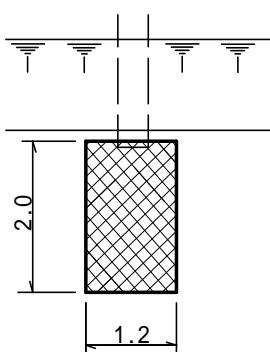
(単位: m)

適用

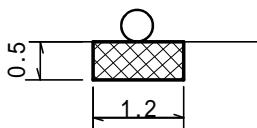


フトン篠 1 本

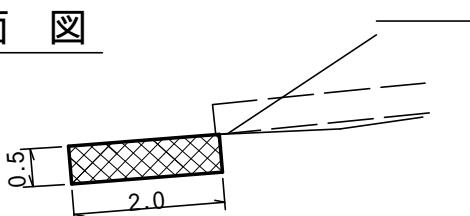
平面図



断面図



側面図



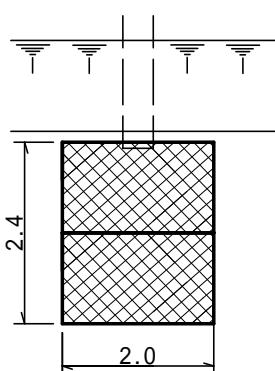
材 料 表		
名 称	適用	規 格・寸 法
フトン篠		寸法: $2.0 \times 1.2 \times 0.5m$
		網目: 15cm
		網線: 亜鉛引鉄線 4.0
詰 石	○	玉石 径 20cm程度
		現採 径 20cm程度
		現 採: 現地発生材等から採取

適用

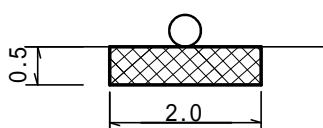


フトン篠 2 本

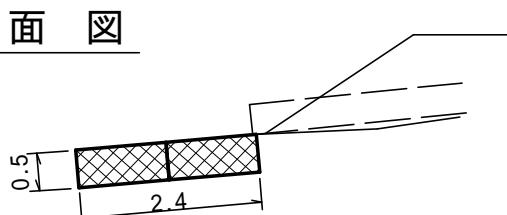
平面図



断面図



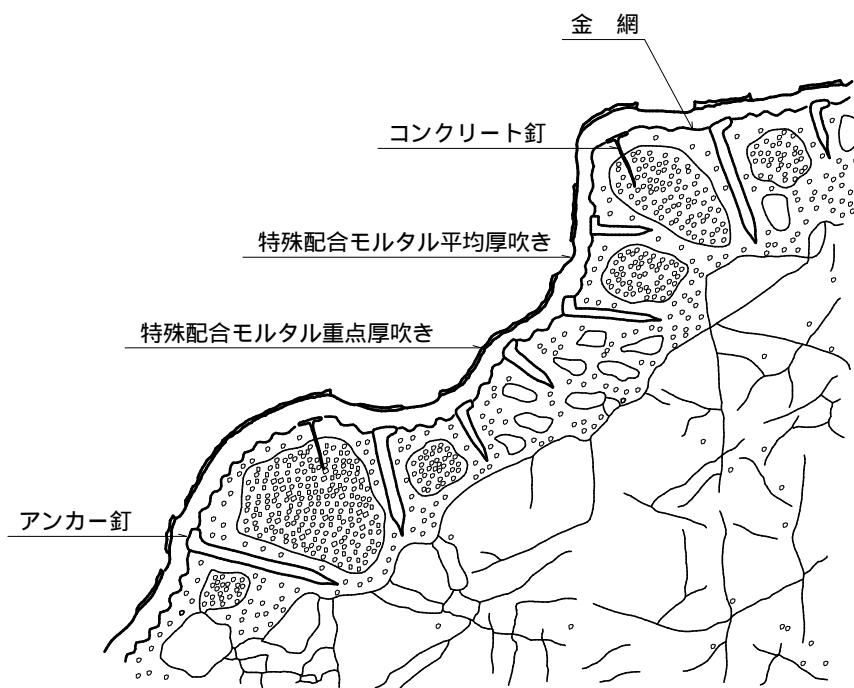
側面図



材 料 表		
名 称	適用	規 格・寸 法
フトン篠		寸法: $2.0 \times 1.2 \times 0.5m$
		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

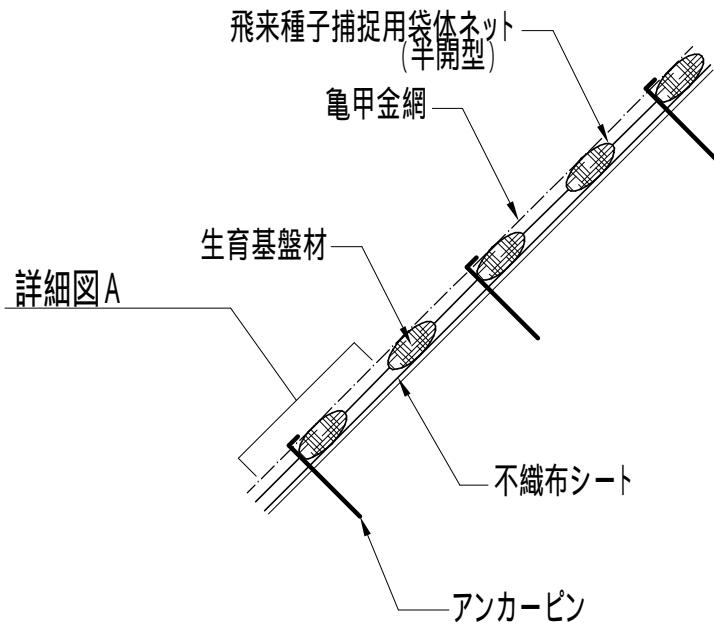
(100m²当たり)

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	m ²
アンカーピン	径13mm×600mm		本
"	径13mm×400mm	100.00	本
"	径 9 mm×200mm	300.00	本

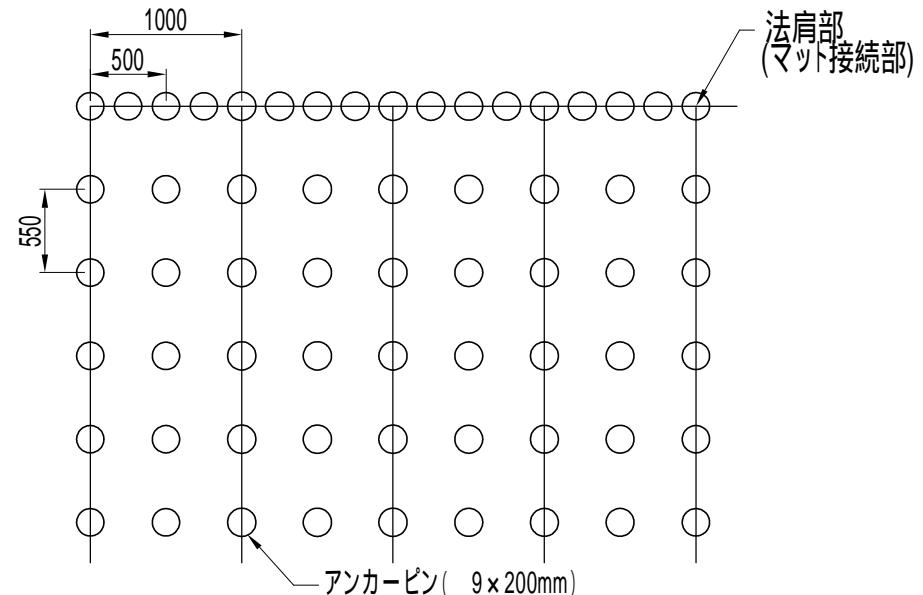
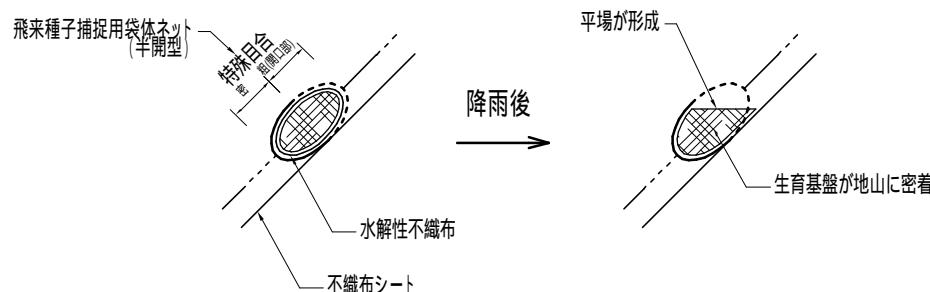
自然進入促進型植生マット(亀甲金網付)M - 2型 張工 標準図

設置打設図

施工断面図



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)



(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

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	キッコウイースターマットM - 2型同等品 半開型、1m×10m	m ²	110	
アンカーピン	9×200mm	本	419	

100m²当たり