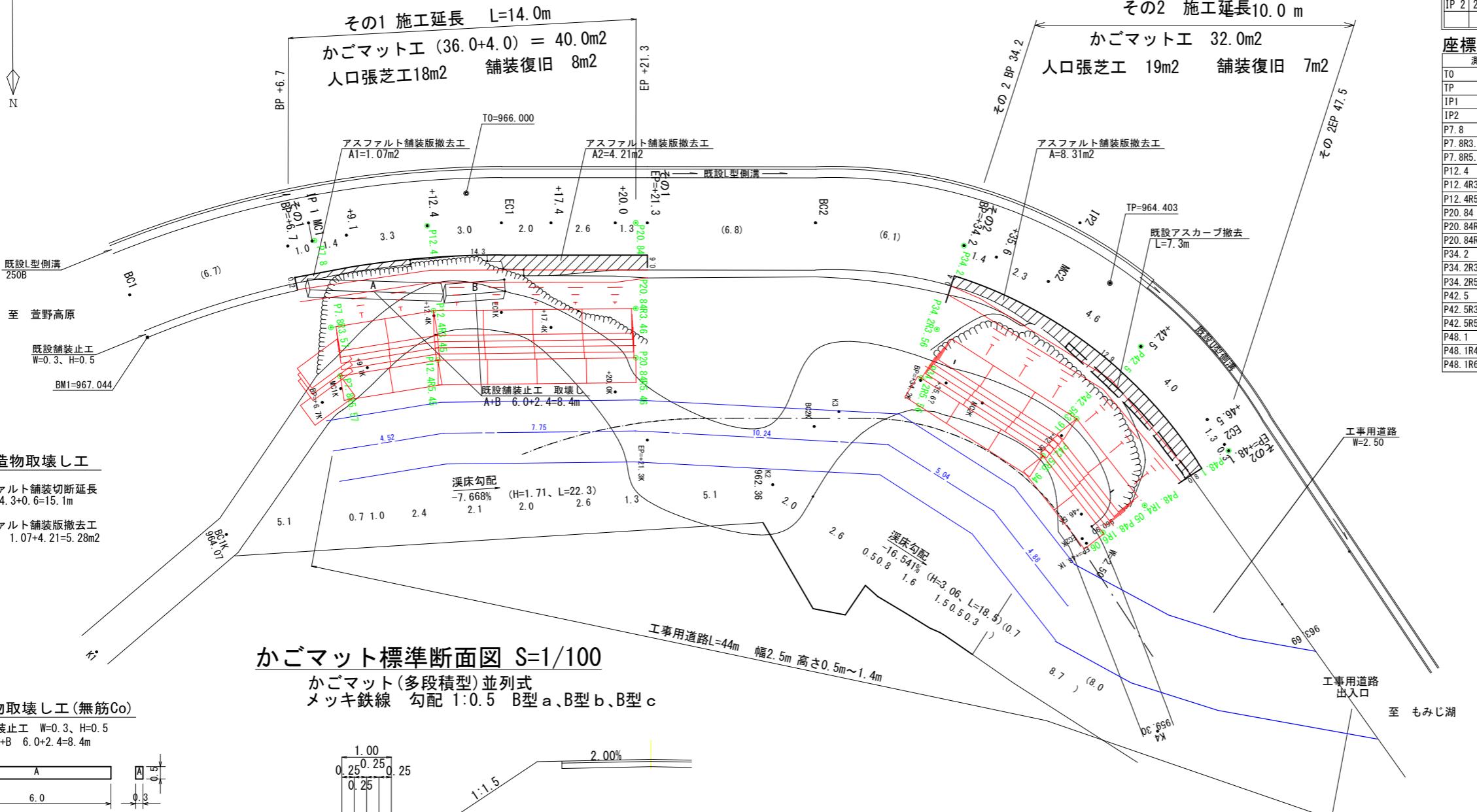




平面図

S=1:200



曲線数値表													
I P	A	I A		R	T L	S L	C L	IP-L	MC	B C	E C	拡幅量	緩和区間
		L	R										
IP 1	202-00	22-00		40.0	7.8	0.75	15.4	7.8	0.50	0.45	0.45	8.0	
IP 2	236-20	56-20		20.0	10.7	2.69	19.7	31.2	1.25	1.10	1.10	8.0	
													11.0

\* 拡幅量設けない

座標一覧

測点名	X座標	Y座標	Z座標
T0	0.000	0.000	1000.000
TP	-22.237	-14.022	998.403
IP1	6.303	1.535	1000.496
IP2	-22.117	-11.296	998.780
P7.8	6.386	0.784	
P7.8R3.57	7.218	-2.690	
P7.8R5.57	7.683	-4.635	
P12.4	1.972	-0.544	
P12.4R3.45	3.156	-3.784	
P12.4R5.45	3.821	-5.676	
P20.84	-5.754	-3.908	
P20.84R3.46	-4.330	-7.062	
P20.84R5.46	-3.507	-8.885	
P34.2	-17.479	-10.207	
P34.2R3.56	-15.089	-12.851	
P34.2R5.56	-13.702	-14.385	
P42.5	-22.318	-16.873	
P42.5R3.91	-18.752	-18.469	
P42.5R5.94	-16.890	-19.276	
P48.1	-23.816	-22.174	
P48.1R4.05	-19.810	-22.794	
P48.1R6.06	-17.826	-23.101	

構造物取壊し工

アスカーブ撤去 L=7.3m (V=7.3m x 0.0198m<sup>2</sup>=0.14m<sup>2</sup>)

アスファルト舗装版撤去工 A=8.31m<sup>2</sup>

かごマット数量

その1

5段 L=11.85m	面積	合計
B-a	A=2.0×0.5×6×1段	= 6.0 m <sup>2</sup>
B-b	A=2.0×0.5×6×4段	= 24.0 m <sup>2</sup>
B-c	A=2.0×0.5×6×1段	= 6.0 m <sup>2</sup> 36 m <sup>2</sup>
栗石(5~15cm)	V=(6.0+24.0+6.0)×1.0	= 36.0 m <sup>3</sup>
吸出し防止材	A=(2.0+0.5×5段+0.25×4)×12m	= 66.0 m <sup>2</sup>
3段 L=1.52m		
B-a	A=2.0×0.5×1×1段	= 1.0 m <sup>2</sup>
B-b	A=2.0×0.5×1×2段	= 2.0 m <sup>2</sup>
B-c	A=2.0×0.5×1×1段	= 1.0 m <sup>2</sup> 4 m <sup>2</sup>
栗石(5~15cm)	V=(1.0+2.0+1.0)×1.0	= 4.0 m <sup>3</sup>
吸出し防止材	A=(2.0+0.5×3段+0.25×2)×2m	= 8.0 m <sup>2</sup>

その2

5段 L=11.85m	面積	合計
B-a	A=2.0×0.5×5×1段	= 5.0 m <sup>2</sup>
B-b	A=2.0×0.5×5×4段	= 20.0 m <sup>2</sup>
B-c	A=2.0×0.5×7×1段	= 7.0 m <sup>2</sup> 32 m <sup>2</sup>
栗石(5~15cm)	V=(5.0+20.0+7.0)×1.0	= 32.0 m <sup>3</sup>
吸出し防止材	A=(2.0+0.5×5段+0.25×4)×10m	= 55.0 m <sup>2</sup>

現況は見取りを含みます

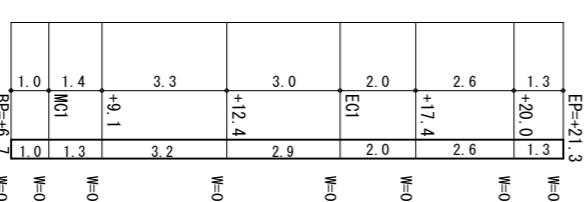
実施図

その1舗装面積表

測点名	単距離	幅	平均幅	面積
BP=+6.7	0.0	0.50		
MC1	1.0	0.56	0.530	0.5
+9.1	1.3	0.60	0.580	0.8
+12.4	3.2	0.50	0.550	1.8
EC1	2.9	0.60	0.550	1.6
+17.4	2.0	0.60	0.600	1.2
+20.0	2.6	0.60	0.600	1.6
EP=+21.3	1.3	0.50	0.550	0.7
計	14.3			8.2

展開図(その1)

アスファルト舗装工 S=1:100

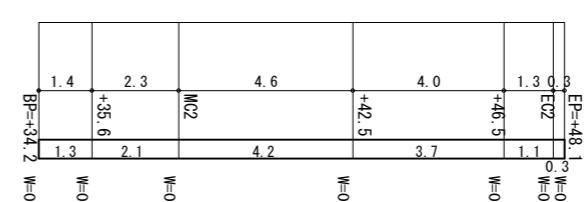


その2舗装面積表

測点名	単距離	幅	平均幅	面積
BP=+34.2	0.0	0.42		
+35.6	1.3	0.50	0.460	0.6
MC2	2.1	0.75	0.625	1.3
+42.5	4.2	0.50	0.625	2.6
46.5	3.7	0.64	0.570	2.1
EC2	1.1	0.53	0.585	0.6
EP=+48.1	0.3	0.50	0.515	0.2
計	12.7			7.4

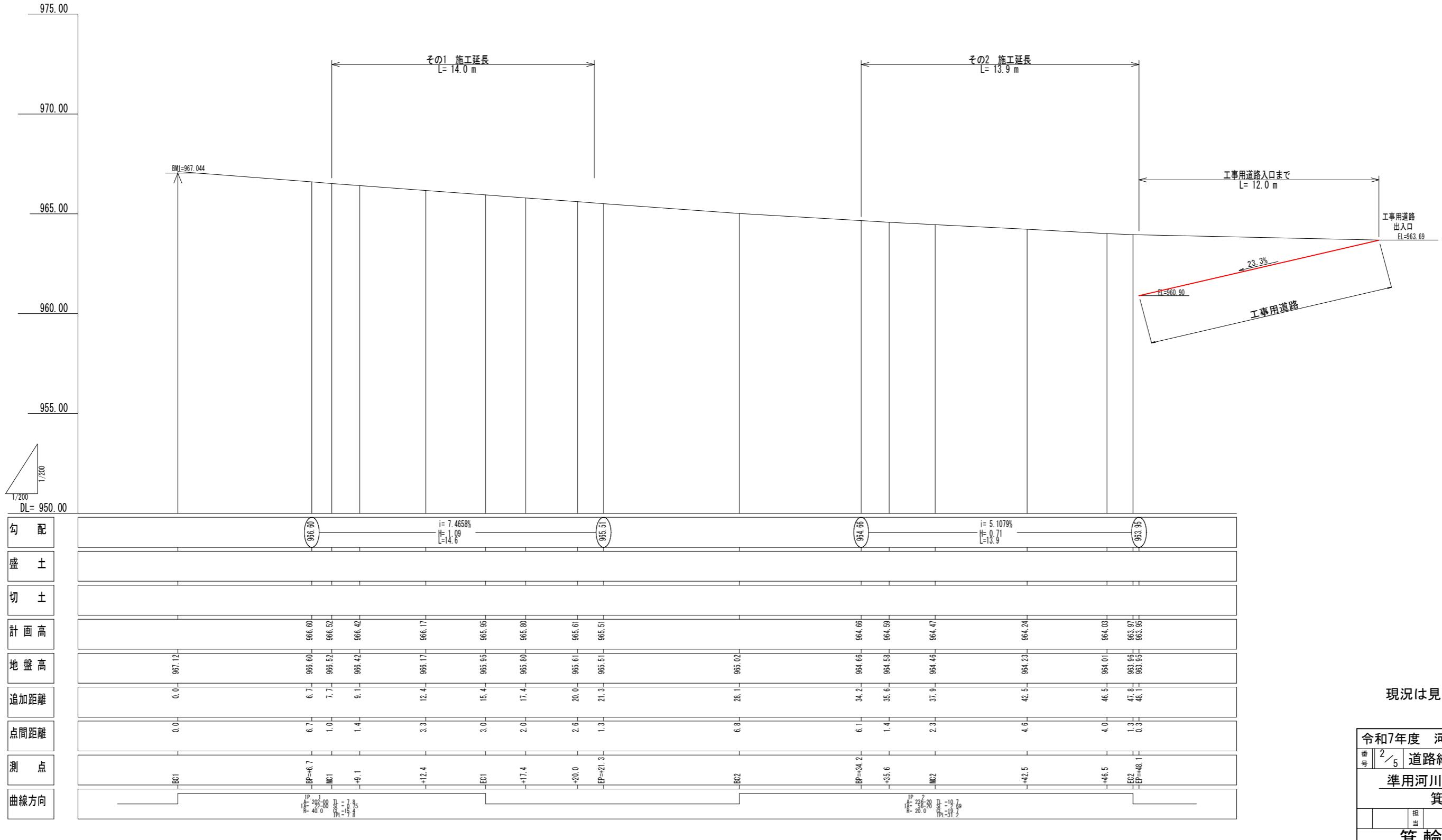
展開図(その2)

アスファルト舗装工 S=1:100



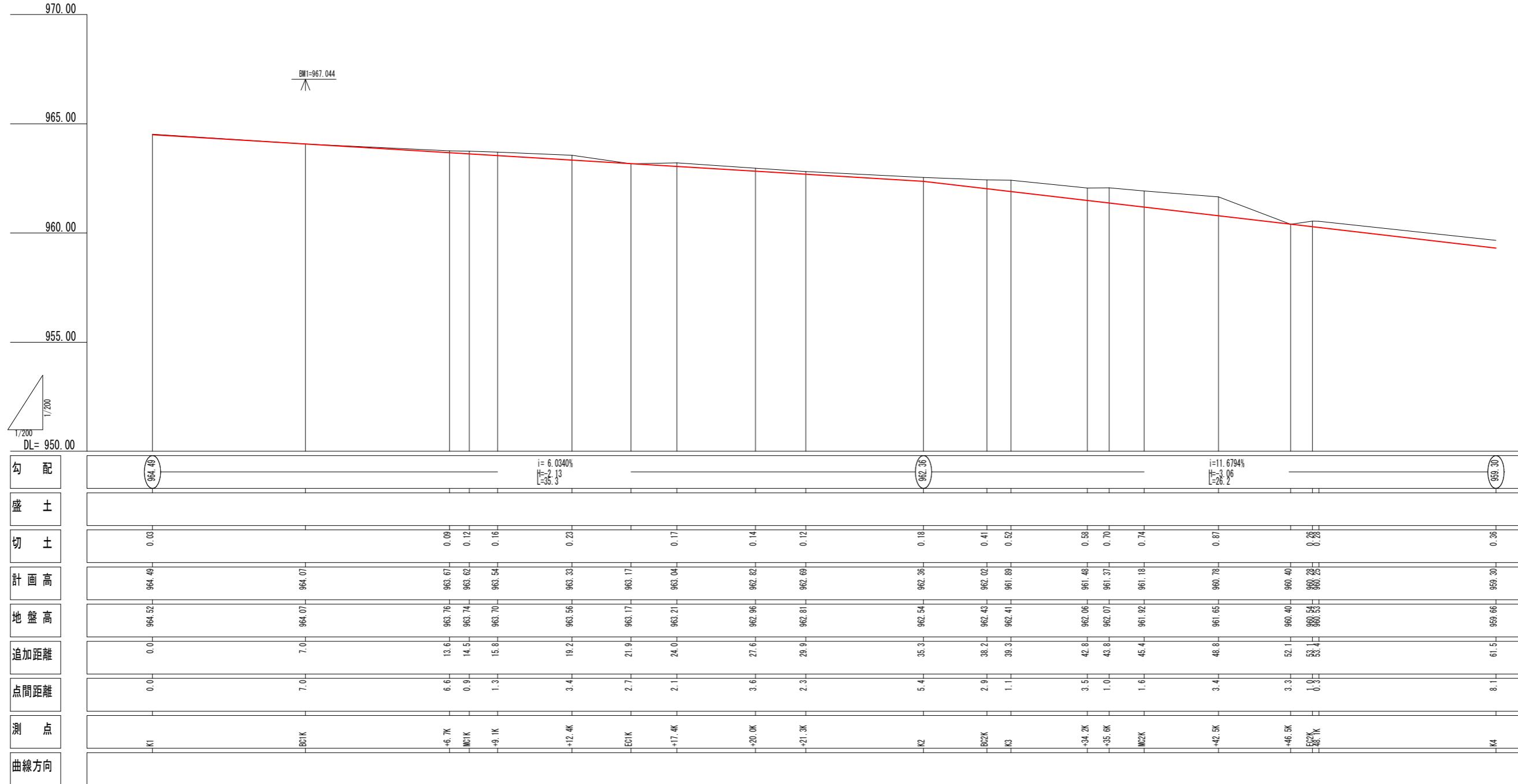
縦断面図

S=1:200



縱 溪 斷 床 面

S=1:2



現況は見取りを含みます

## 実施図

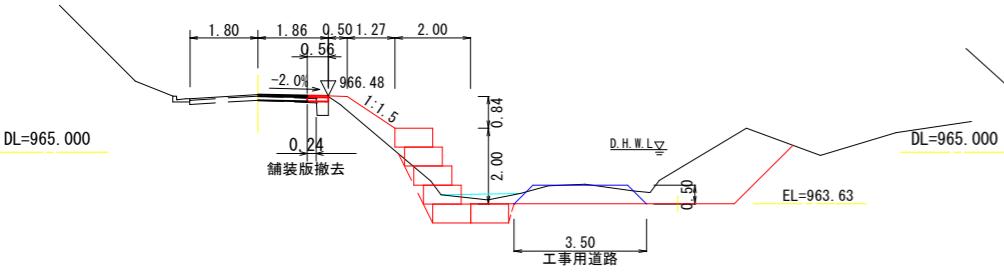
令和7年度 河川改修工事				
番号	3 / 5	渓床縦断面図	縮尺	図示
<u>準用河川権尾沢 2号</u> <u>箕輪町</u>				
	担当	照査	設計	
箕輪町役場				

## 横断面図

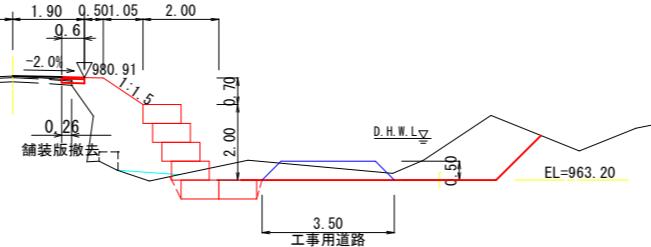
その1

S=1:200

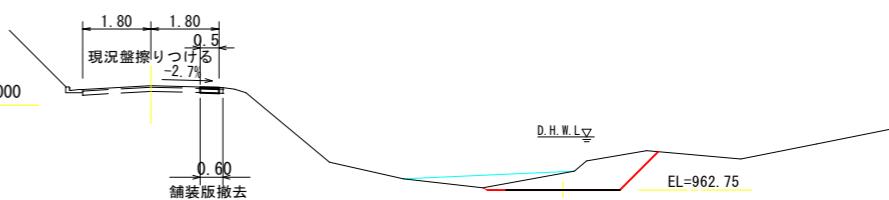
MC1(7.8) L= 1.0  
GH=966.52 FH=966.52



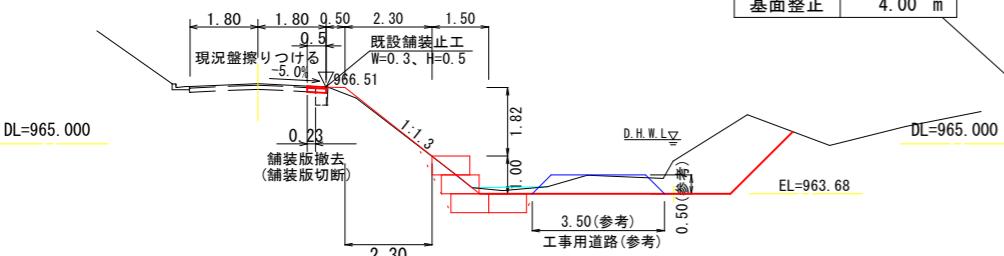
EC1(15.4) L= 3.0  
GH=965.95 FH=965.95



その1  
EP=+21.3 L= 1.3  
GH=965.51 FH=965.51

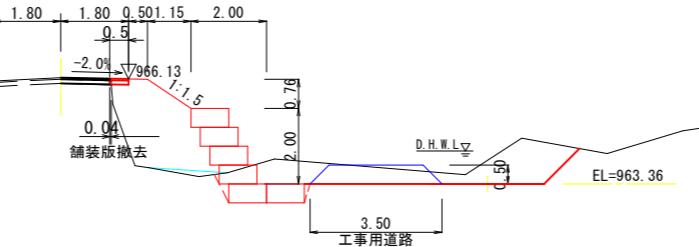


その1  
BP=+6.7 (L= 6.7)  
GH=966.60 FH=966.60



測点  
P7.8  
区分  
数量  
掘削 5.8 m<sup>2</sup>  
床掘 1.7 m<sup>2</sup>  
埋戻し 1.0 m<sup>2</sup>  
盛土法面 1.52 m  
切土法面 2.05 m  
基面整正 4.00 m

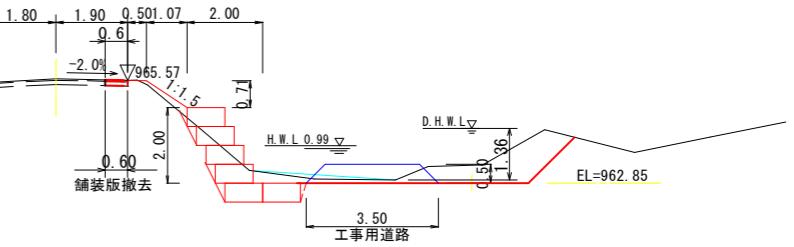
+12.4 L= 3.3  
GH=966.17 FH=966.17



測点  
EC1  
区分  
数量  
掘削 5.3 m<sup>2</sup>  
床掘 1.3 m<sup>2</sup>  
埋戻し 4.1 m<sup>2</sup>  
盛土法面 1.27 m  
切土法面 0.66 m  
基面整正 4.00 m

+20.0 L= 2.6  
GH=965.61 FH=965.61

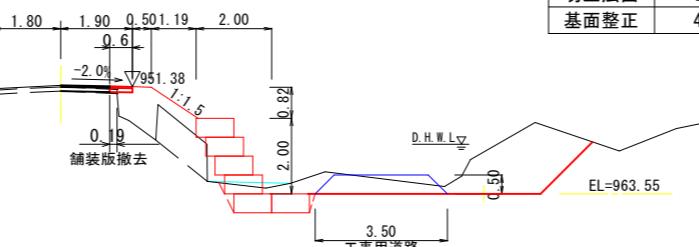
### 断面決定根拠図



BC1 (L= 0.0)  
GH=967.12

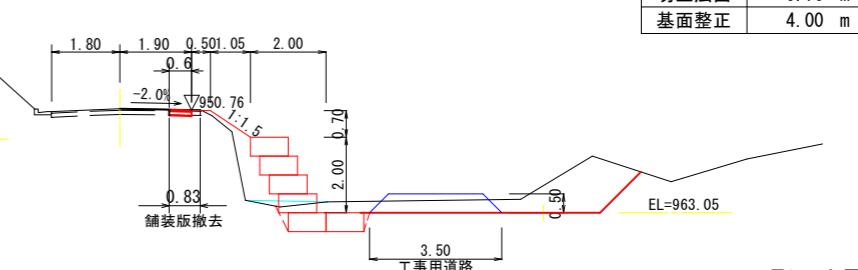


+9.1 L= 1.4  
GH=966.42 FH=966.42



測点  
P12.4  
区分  
数量  
掘削 6.0 m<sup>2</sup>  
床掘 1.3 m<sup>2</sup>  
埋戻し 3.1 m<sup>2</sup>  
盛土法面 1.49 m  
切土法面 0.89 m  
基面整正 4.00 m

+17.4 L= 2.0  
GH=965.80 FH=965.80



現況は見取りを含みます

箇所名	実距離 (m)	掘削		床掘		埋戻し		測点 P7.8 区分 数量 掘削 5.8 m <sup>2</sup> 床掘 1.7 m <sup>2</sup> 埋戻し 1.0 m <sup>2</sup> 盛土法面 1.52 m 切土法面 2.05 m 基面整正 4.00 m
		断面積 (m <sup>2</sup> )	平均	土量 (m <sup>3</sup> )	断面積 (m <sup>2</sup> )	平均	土量 (m <sup>3</sup> )	
BP+6.7	0.00	5.5			1.8	1.7	1.75	1.0 0.65 0.6
P7.8	0.95	5.8	5.65	5.4	1.7	1.75	1.7	1.0 0.65 0.6
+9.1	1.15	6.0	5.90	6.8	1.3	1.50	1.7	3.1 2.05 2.4
P12.4	2.88	4.8	5.40	15.6	1.5	1.40	4.0	4.6 3.85 11.1
EC1	2.63	5.3	5.05	13.3	1.3	1.40	3.7	4.1 4.35 11.4
+17.4	2.01	4.6	4.95	9.9	1.3	1.30	2.6	1.4 2.75 5.5
+20	2.60	3.3	3.95	10.3	2.3	1.80	4.7	0.5 0.95 2.5
P20.84	0.83	2.1	2.70	2.2	0.0	1.15	1.0	0.0 0.25 0.2
計	13.05		63.5			19.4		33.7

箇所名	実距離 (m)	盛土法面・人口張芝			切土法面			基面整正		
		法長 (m)	平均	面積 (m <sup>2</sup> )	法長 (m)	平均	面積 (m <sup>2</sup> )	幅 (m)	平均	面積 (m <sup>2</sup> )
BP+6.7	0.00	2.93			2.04			4.00		
P7.8	0.95	1.52	2.24	2.1	2.05	2.05	1.9	4.00	4.00	3.8
+9.1	1.15	1.49	1.51	1.7	0.89	1.47	1.7	4.00	4.00	4.6
P12.4	2.88	1.38	1.44	4.1	0.84	0.87	2.5	4.00	4.00	11.5
EC1(15.4)	2.63	1.27	1.33	3.5	0.66	0.75	2.0	4.00	4.00	10.5
+17.4	2.01	1.27	1.27	2.6	0.76	0.71	1.4	4.00	4.00	8.0
+20	2.60	1.28	1.28	3.3	2.69	1.73	4.5	4.00	4.00	10.4
P20.84	0.83	0.00	0.64	0.5	0.00	1.35	1.1	0.00	2.00	1.7
計	13.05			17.8			15.1			50.5

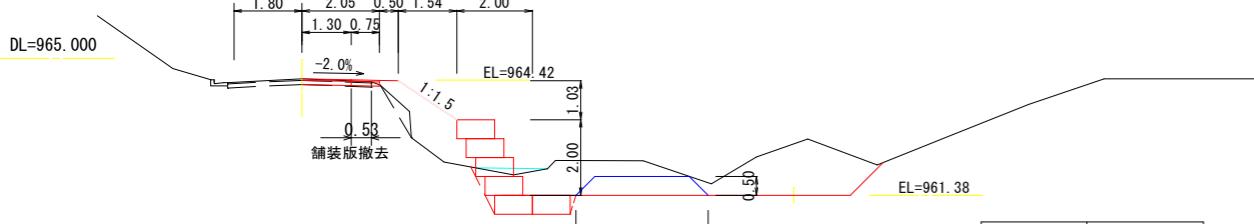
令和7年度 河川改修工事  
番号 4/5 横断図その1 図示  
準用河川檜尾沢 2号  
箕輪町  
担当 見査 設計  
箕輪町役場

### 実施図

土量計算表

測点名	実単距離	掘削			床掘り			埋戻し		
		断面積(m2)	平均	土量(m3)	断面積(m2)	平均	土量(m3)	断面積(m2)	平均	土量(m3)
P34.2	0.00	8.5			2.2			0.5		
+35.6	1.06	8.8	8.65	9.2	1.8	2.00	2.1	1.2	0.85	0.9
MC2	1.69	8.2	8.50	13.9	1.8	1.80	3.0	2.4	1.80	3.0
P42.5	3.32	7.7	7.95	26.4	1.7	1.75	5.8	3.4	2.90	9.6
+46.5	2.90	5.9	6.80	19.7	1.1	1.40	4.1	1.4	2.40	7.0
EC2	0.89	5.7	5.80	5.2	1.4	1.25	1.1	1.0	1.20	1.1
P48.1	0.26	5.8	5.75	1.5	2.1	1.75	0.5	0.6	0.80	0.2
計		10.12		75.9			16.6			21.8

MC2 (45.4) L= 2.3  
GH=964.46  
FH=964.47



測点	MC2
区分	数量
掘削	8.2 m <sup>2</sup>
床掘	1.8 m <sup>2</sup>
埋戻し	2.4 m <sup>2</sup>
盛土法面	1.86 m
切土法面	1.39 m
基面整正	4.00 m

測点	+35.6
区分	数量
掘削	8.8 m <sup>2</sup>
床掘	1.8 m <sup>2</sup>
埋戻し	1.2 m <sup>2</sup>
盛土法面	1.83 m
切土法面	1.67 m
基面整正	4.00 m

測点	P34.2
区分	数量
掘削	8.5 m <sup>2</sup>
床掘	2.2 m <sup>2</sup>
埋戻し	0.5 m <sup>2</sup>
盛土法面	1.82 m
切土法面	2.62 m
基面整正	4.00 m

測点	+42.5
区分	数量
掘削	7.7 m <sup>2</sup>
床掘	1.7 m <sup>2</sup>
埋戻し	3.4 m <sup>2</sup>
盛土法面	1.92 m
切土法面	1.31 m
基面整正	4.00 m

面積計算表

測点名	実単距離	盛土法面・人口張芝			切土法面			基面整正		
		法長(m)	平均	面積(m <sup>2</sup> )	法長(m)	平均	面積(m <sup>2</sup> )	法長(m)	平均	面積(m <sup>2</sup> )
P34.2	0.00	1.82			2.62			4.00		
+35.6	1.06	1.83	1.83	1.9	1.67	2.15	2.3	4.00	4.00	4.2
MC2	1.69	1.86	1.85	3.1	1.39	1.53	2.6	4.00	4.00	6.8
P42.5	3.32	1.92	1.89	6.3	1.31	1.35	4.5	4.00	4.00	13.3
+46.5	2.90	1.96	1.95	5.6	1.39	1.35	3.9	4.00	4.00	11.6
EC2	0.89	2.03	2.00	1.8	2.10	1.75	1.6	4.00	4.00	3.6
P48.1	0.26	2.10	2.07	0.5	2.51	2.31	0.6	4.00	4.00	1.0
計		11.81			19.2			15.5		40.5

横断面図

その2 S=1:100

EP=+48.1 L= 0.3

GH=963.95 FH=963.95

工事用道路出入口

EP=+48.1 より下方8.1m

DL=965.000

DL=965.000

DL=965.000

DL=965.000

DL=965.000

測点	P48.1
区分	数量
掘削	5.8 m <sup>2</sup>
床掘	2.1 m <sup>2</sup>
埋戻し	0.6 m <sup>2</sup>
盛土法面	2.10 m
切土法面	2.51 m
基面整正	4.00 m

測点	EC2
区分	数量
掘削	5.7 m <sup>2</sup>
床掘	1.4 m <sup>2</sup>
埋戻し	1.0 m <sup>2</sup>
盛土法面	2.03 m
切土法面	2.10 m
基面整正	4.00 m

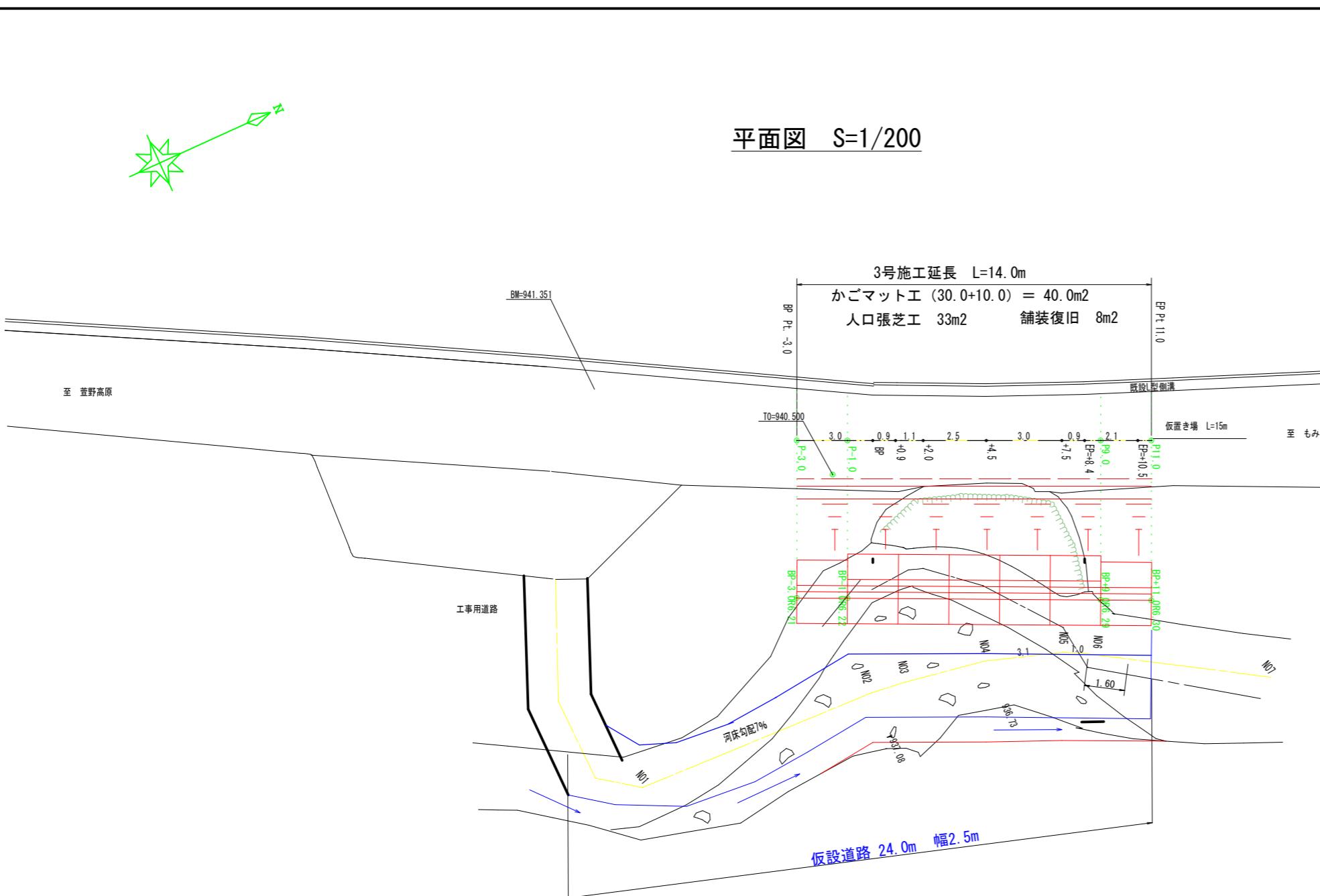
+46.5 L= 4.0

GH=964.01 FH=964.03

+42.5 L= 4.6

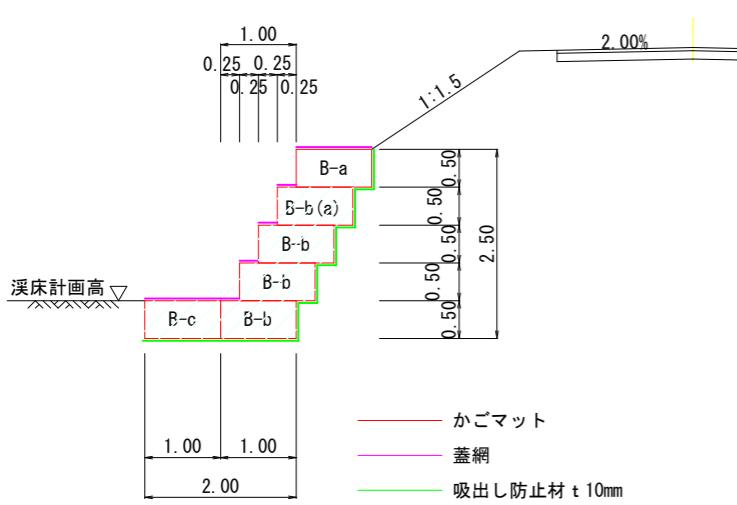
GH=964.23 FH=964.24

+42.5 L= 4.6

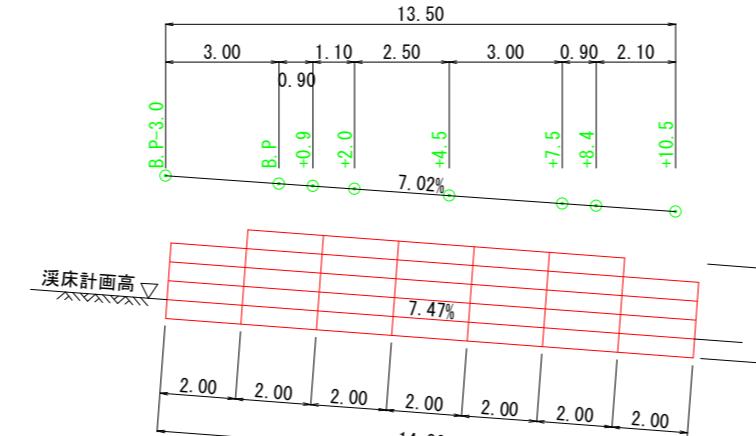


## かごマット標準断面図 S=1/100

かごマット(多段積型)並列式  
メッキ鉄線 勾配 1:0.5 B型 a、B型 b、B型 c



## かごマット正面図 S=1/200



かごマット工 A=2.0x0.5x40=40.0m<sup>2</sup>

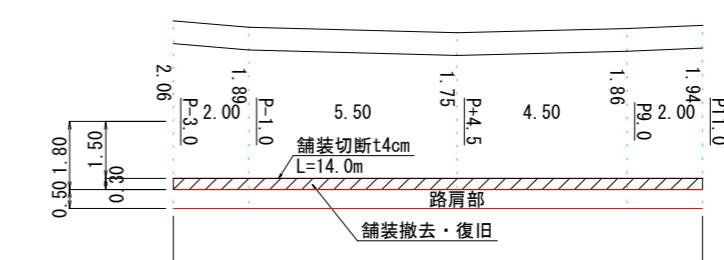
### 座標一覧表

座標 点名	X 座標	Y 座標	Z 座標
T0	0.000	0.000	940.500
BM	-4.964	-8.665	941.351
P-3.0	-0.205	-1.938	
P-3.0R6.21	-4.235	2.786	
P-1.0	1.316	-0.640	
P-1.0R6.22	-2.722	4.094	
P9.0	8.924	5.850	
P9.0R6.29	4.841	10.636	
P11.0	10.446	7.148	
P11.0R6.30	6.354	11.944	
BP1	2.077	0.009	940.404
8.4	8.440	5.437	939.814

### かごマット数量

5段 L=10.0m		面積	合計
B-a	$A=2.0 \times 0.5 \times 5 \times 1\text{段}$	=	5.0 m <sup>2</sup>
B-b	$A=2.0 \times 0.5 \times 5 \times 4\text{段}$	=	20.0 m <sup>2</sup>
B-c	$A=2.0 \times 0.5 \times 5 \times 1\text{段}$	=	5.0 m <sup>2</sup>
栗石 (5~15cm)	$V=(5.0+20.0+5.0) \times 1.0$	=	30.0 m <sup>3</sup>
吸出し防止材	$A=(2.0+0.5 \times 5\text{段}+0.25 \times 4) \times 10\text{m}$	=	55.0 m <sup>2</sup>
4段 L=4.0m			
B-a	$A=2.0 \times 0.5 \times 2 \times 1\text{段}$	=	2.0 m <sup>2</sup>
B-b	$A=2.0 \times 0.5 \times 2 \times 3\text{段}$	=	6.0 m <sup>2</sup>
B-c	$A=2.0 \times 0.5 \times 2 \times 1\text{段}$	=	2.0 m <sup>2</sup>
栗石 (5~15cm)	$V=(2.0+6.0+2.0) \times 1.0$	=	10.0 m <sup>3</sup>
吸出し防止材	$A=(2.0+0.5 \times 4\text{段}+0.25 \times 3) \times 4\text{m}$	=	19.0 m <sup>2</sup>

舗装展開図 S=1/200



舗装切断 (t4cm) : 14.0+0.3×2=14.6m  
舗装撤去・復旧 : 14.0×0.3=4.2m<sup>2</sup>

現況は見取りを含みます

## 実施図

令和7年度 河川改修工事

番号 1/3 平面・構造図 総尺 図示

準用河川樽尾沢 3号

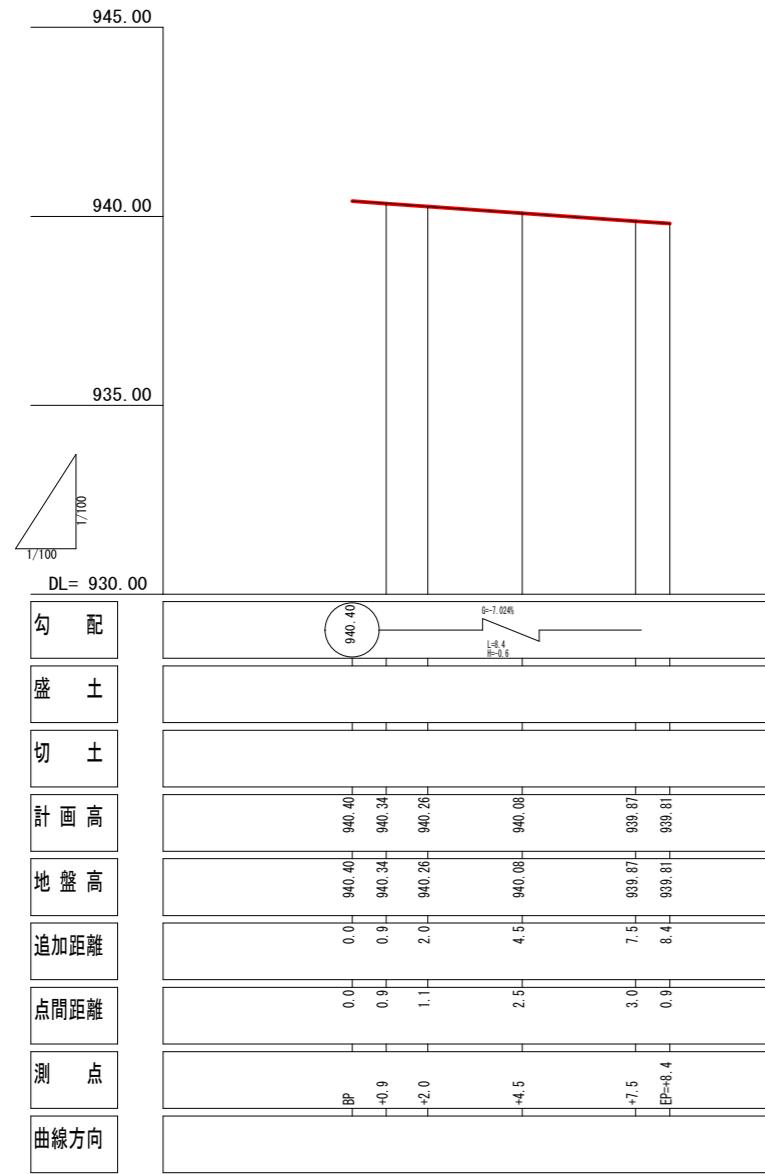
箕輪町

	担当	照査	設計
--	----	----	----

箕輪町役場

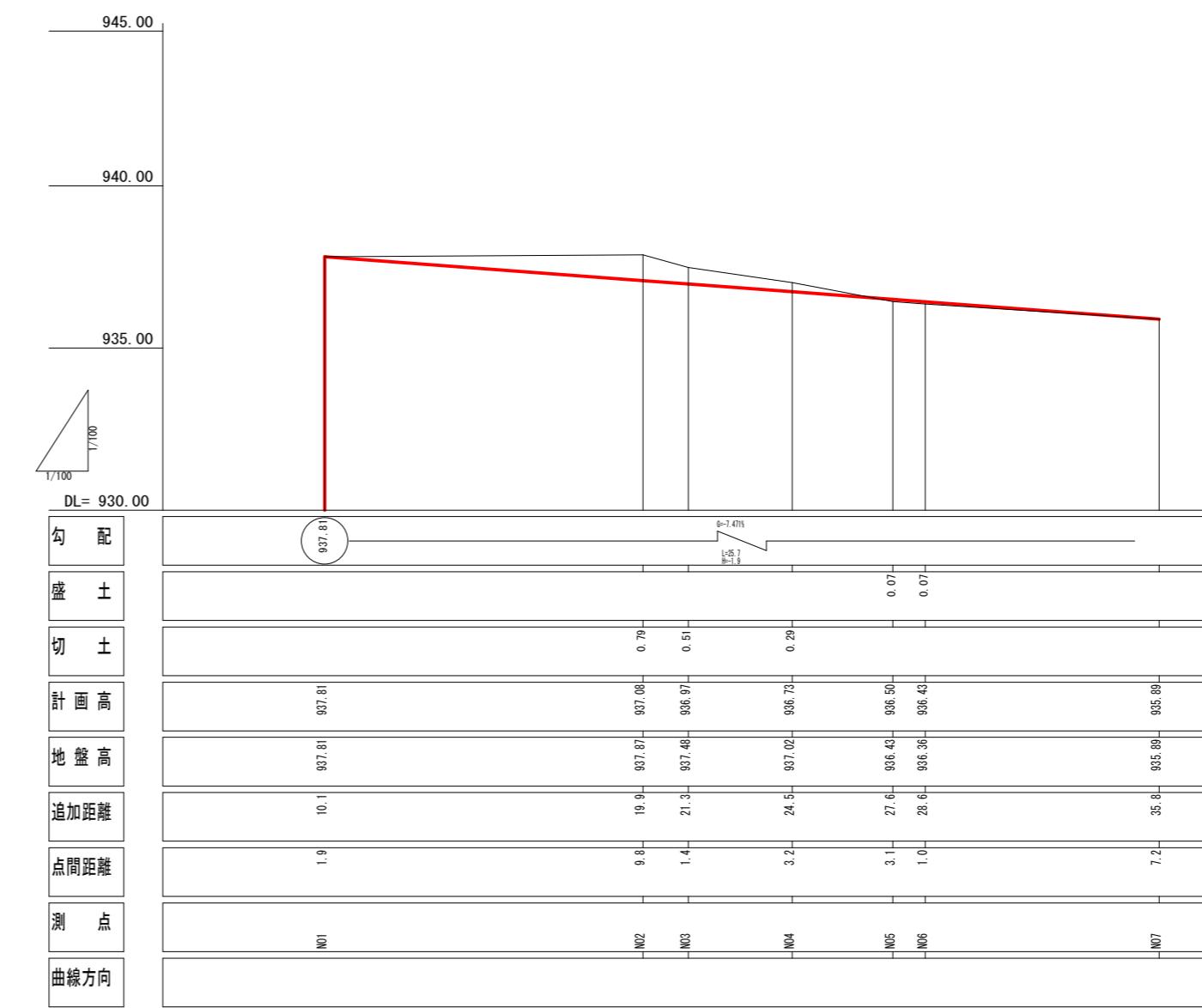
路線縦断面図

1:100

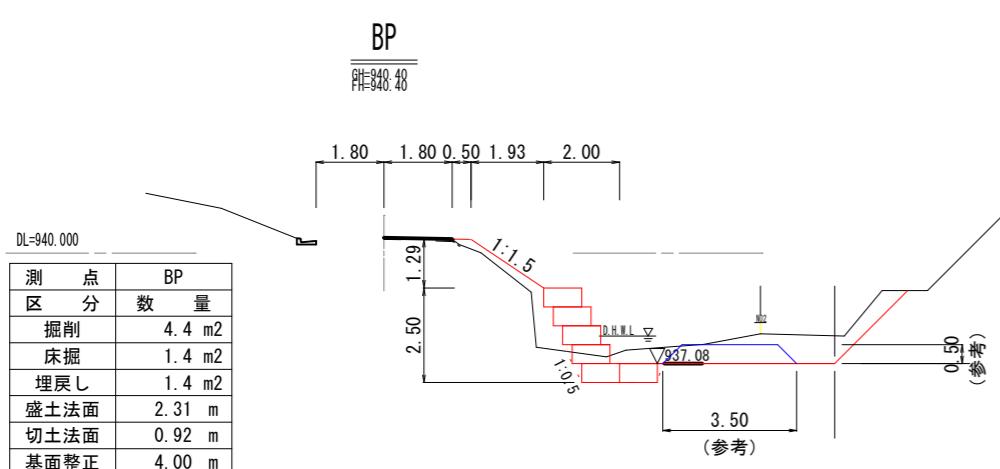
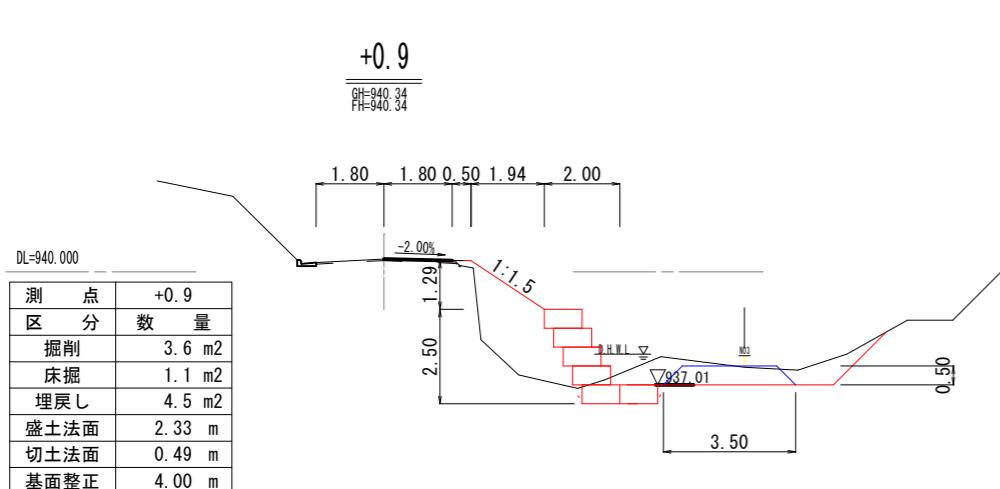
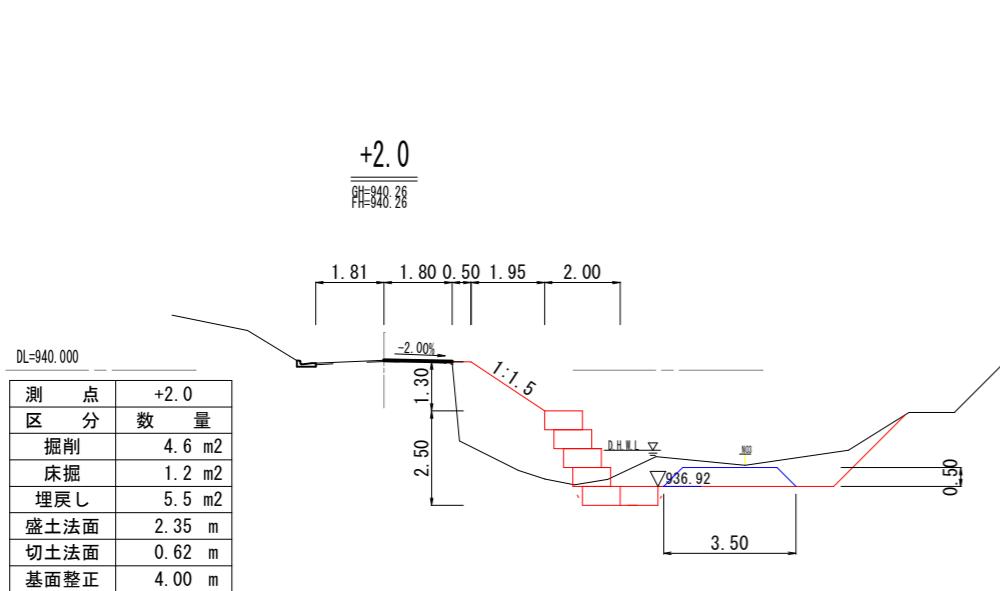


渓床縦断面図

1:100



横断図 S=1/200



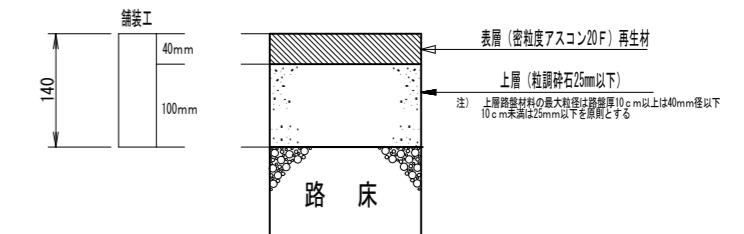
土量計算表

箇所名	距離	掘削			床掘			埋戻し		
		面積(m <sup>2</sup> )	平均面積	土量(m <sup>3</sup> )	面積(m <sup>2</sup> )	平均面積	面積(m <sup>2</sup> )	面積(m <sup>2</sup> )	平均面積	面積(m <sup>2</sup> )
-3.0	0.0	0.0			1.9			1.0		
BP	3.0	4.4	2.20	6.6	1.4	1.65	5.0	1.4	1.20	3.6
+0.9	0.9	3.6	4.00	3.6	1.1	1.25	1.1	4.5	2.95	2.7
+2.0	1.1	4.6	4.10	4.5	1.2	1.15	1.3	5.5	5.00	5.5
+4.5	2.5	3.4	4.00	10.0	1.4	1.30	3.3	5.8	5.65	14.1
+7.5	3.0	3.5	3.45	10.4	1.4	1.40	4.2	2.6	4.20	12.6
+8.4	0.9	2.8	3.15	2.8	1.9	1.65	1.5	0.7	1.65	1.5
+11.0	2.6	0.0	1.40	3.6	2.4	2.15	5.6	0.4	0.55	1.4
		14.0		41.5			22.0			41.4

面積計算表

箇所名	距離	盛土法面整形			切土法面整形			基面整正		
		長さ(m)	平均長さ	面積(m <sup>2</sup> )	長さ(m)	平均長さ	面積(m <sup>2</sup> )	長さ(m)	平均長さ	面積(m <sup>2</sup> )
-3.0	0.0	0.70			0.92			4.00		
BP	3.0	2.31	2.310	6.9	0.92	0.920	2.8	4.00	4.00	12.0
+0.9	0.9	2.33	2.320	2.1	0.49	0.705	0.6	4.00	4.00	3.6
+2.0	1.1	2.35	2.340	2.6	0.62	0.555	0.6	4.00	4.00	4.4
+4.5	2.5	2.35	2.350	5.9	0.88	0.750	1.9	4.00	4.00	10.0
+7.5	3.0	2.39	2.370	7.1	1.03	0.955	2.9	4.00	4.00	12.0
+8.4	0.9	2.42	2.405	2.2	3.02	2.025	1.8	4.00	4.00	3.6
+11.0	2.6	2.42	2.420	6.3	2.60	2.810	7.3	4.00	4.00	10.4
		14.0		33.1			17.9			56.0

舗装工柱状図 S=1/10



現況は見取りを含みます

実施図

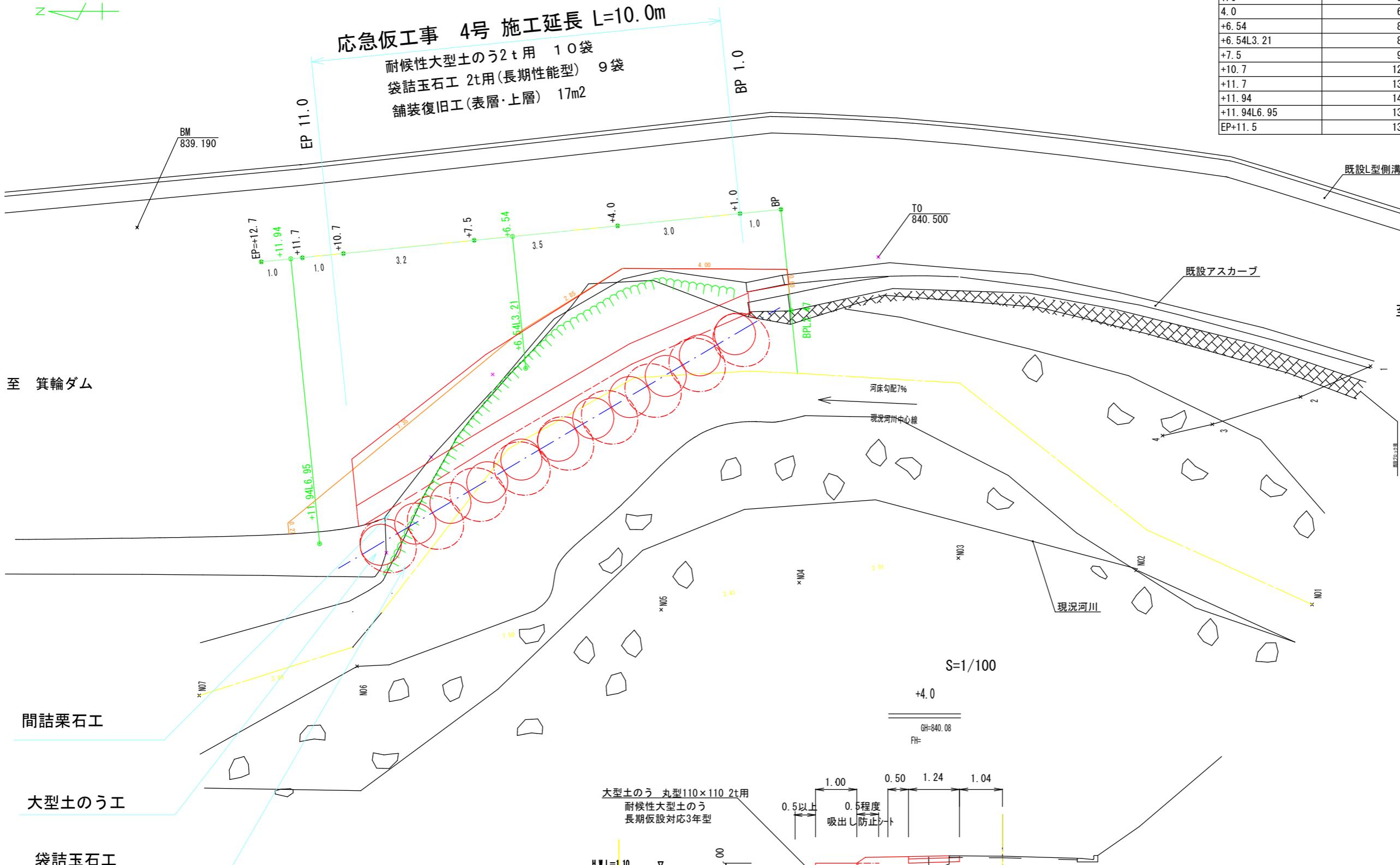
令和7年度 河川改修工事	番号	3 / 3	横断図	縮尺	図示
準用河川樽尾沢 3号					
箕輪町					
箕輪町役場					

平面図

S=1/100

応急仮工事 4号 施工延長 L=10.0m

耐候性大型土のう2t用 10袋  
袋詰玉石工 2t用(長期性能型) 9袋  
舗装復旧工(表層・上層) 17m<sup>2</sup>



座標一覧

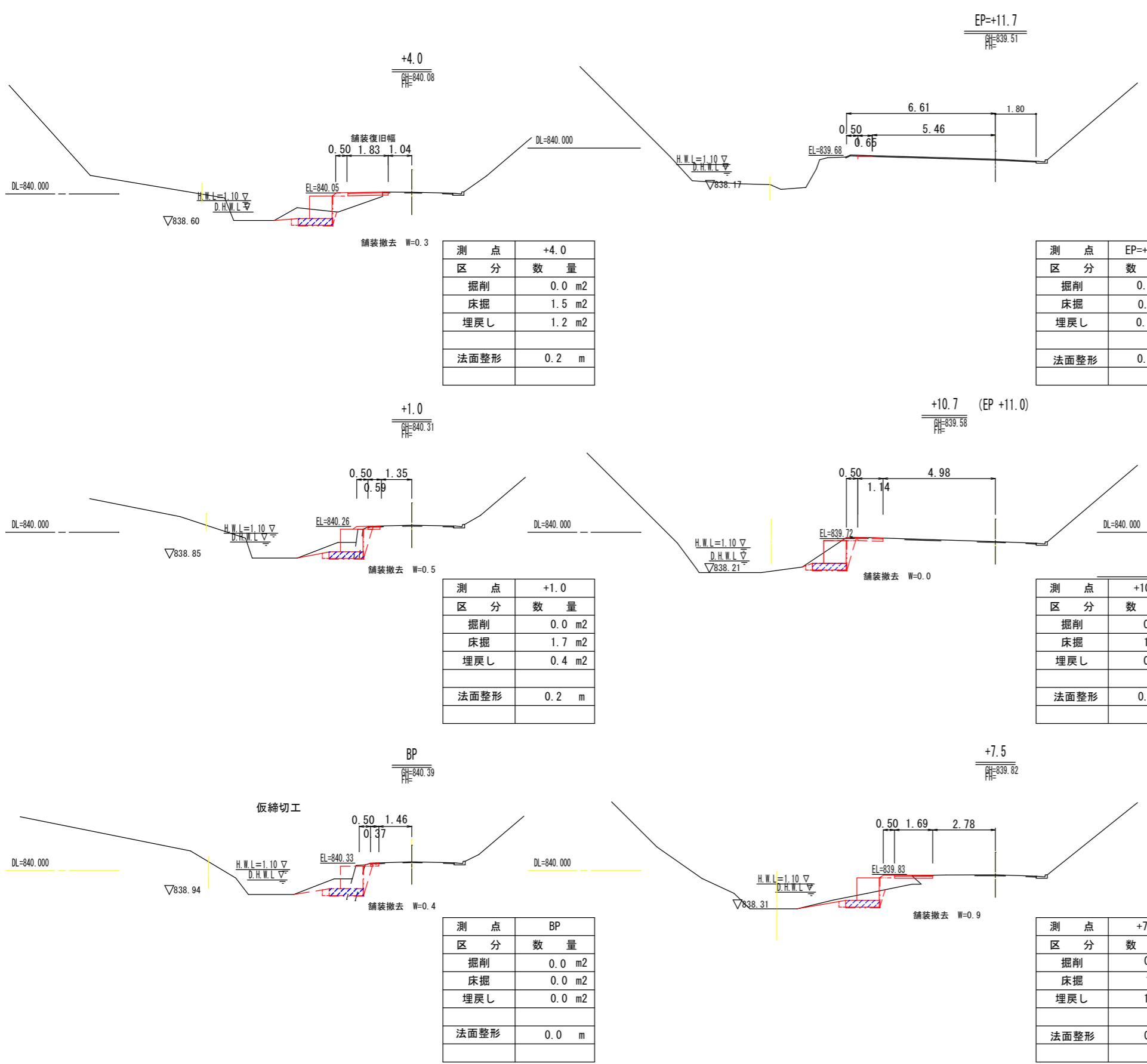
測点名	X座標	Y座標	Z座標
T0	0.000	0.000	840.500
BM	17.970	0.715	839.190
BP	2.366	1.153	
BPL2.47	2.118	-1.302	
1.0	3.357	1.048	
4.0	6.322	0.754	
+6.54	8.869	0.496	
+6.54L3.21	8.552	-2.698	
+7.5	9.802	0.421	
+10.7	12.967	0.068	
+11.7	13.963	-0.019	
+11.94	14.237	-0.046	
+11.94L6.95	13.547	-6.960	
EP+11.5	13.769	0.001	

現況は見取りを含みます

実施図

令和7年度 河川改修工事	番号	1/3	平面図	図示
準用河川樽尾沢 4号				
箕輪町				
担当	照査	設計		
箕輪町役場				

## 横断図 S=1/200



### 土量計算表

箇所名	単距離	河床掘削			床掘り			埋戻し		
		断面積	平均	土量 (m3)	断面積	平均	土量 (m3)	断面積	平均	土量 (m3)
+1.0	-				1.7	-	-	0.4	-	-
+4.0	3.0				1.5	1.60	4.8	1.1	0.75	2.3
+7.5	3.5				1.2	1.35	4.7	1.0	1.05	3.7
+11.0	3.5				1.9	1.55	5.4	0.4	0.70	2.5
計	10.0						14.9			8.5

$$\text{法面整形面積 } A = 0.2 \times 10.0 = 2.0\text{m}^2$$

### 面積計算表

箇所名	単距離	既設舗装取壊し			舗装復旧面積		
		幅	平均	面積(m2)	幅	平均	面積(m2)
BP	0.0	0.4	—	—	0.37	—	—
+1.0	1.0	0.5	0.45	0.5	0.59	0.48	0.5
+4.0	3.0	0.3	0.40	1.2	1.83	1.21	5.1
+7.5	3.5	0.9	0.60	2.1	1.69	1.76	6.2
+11.0	3.5	0.0	0.45	1.6	1.14	1.42	5.0
計	11.0			5.4			16.8

舗装切断  $L = 0.4 + 11.0 = 11.4\text{m}$

EP=+12.7

測 点	EP=+12.7
区 分	数 量
掘削	0.0 m2
床掘	0.0 m2
埋戻し	0.0 m2
法面整形	0 m

現況は見取りを含みます

## 実施図

令和7年度 河川改修工事				
番号	2/2	横断図	縮尺	図示
準用河川樽尾沢 4号				
箕輪町				
	担当	照査		設計
箕輪町役場				