

平面図

S=1:500

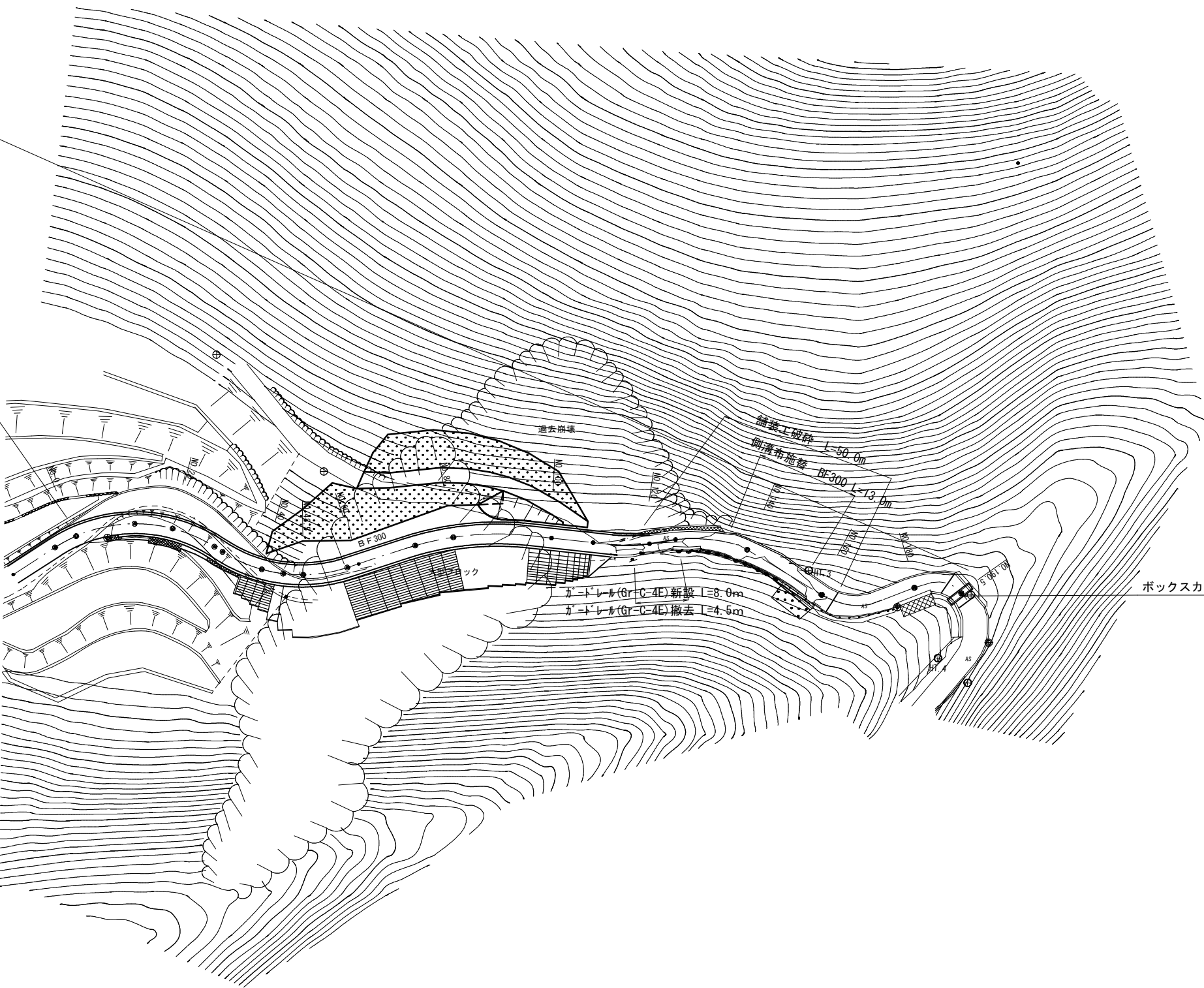


令和4年発生 道路災 第 131号  
一般町道 小八重中尾線

復旧延長 L=170.5m

大型ブロック積工	A=1103m <sup>2</sup>
ブロック積み工	A=83m <sup>2</sup>
モルタル吹付工	A=1034m <sup>2</sup>
小口止工	N=3基
側溝	L=125.0m
7x7x4舗装	A=653m <sup>2</sup>
路盤工	A=653m <sup>2</sup>
コンクリート舗装	A=105m <sup>2</sup>
舗装版切断工	L=15.2m
舗装版取壊工	V=8m <sup>3</sup>
構造物取壊工	V=10m <sup>3</sup>
雑工(取付工)	N=1式
Grコン	L=100.5m
Gr土中	L=8.0m
アスカーブ	L=162m
区画線工	L=333m
横断暗渠	L=6.0m

座標リスト			
点名	X	Y	Z
HT.1	-60317.766	34488.192	263.282
HT.2-1	-60362.369	34504.629	271.827

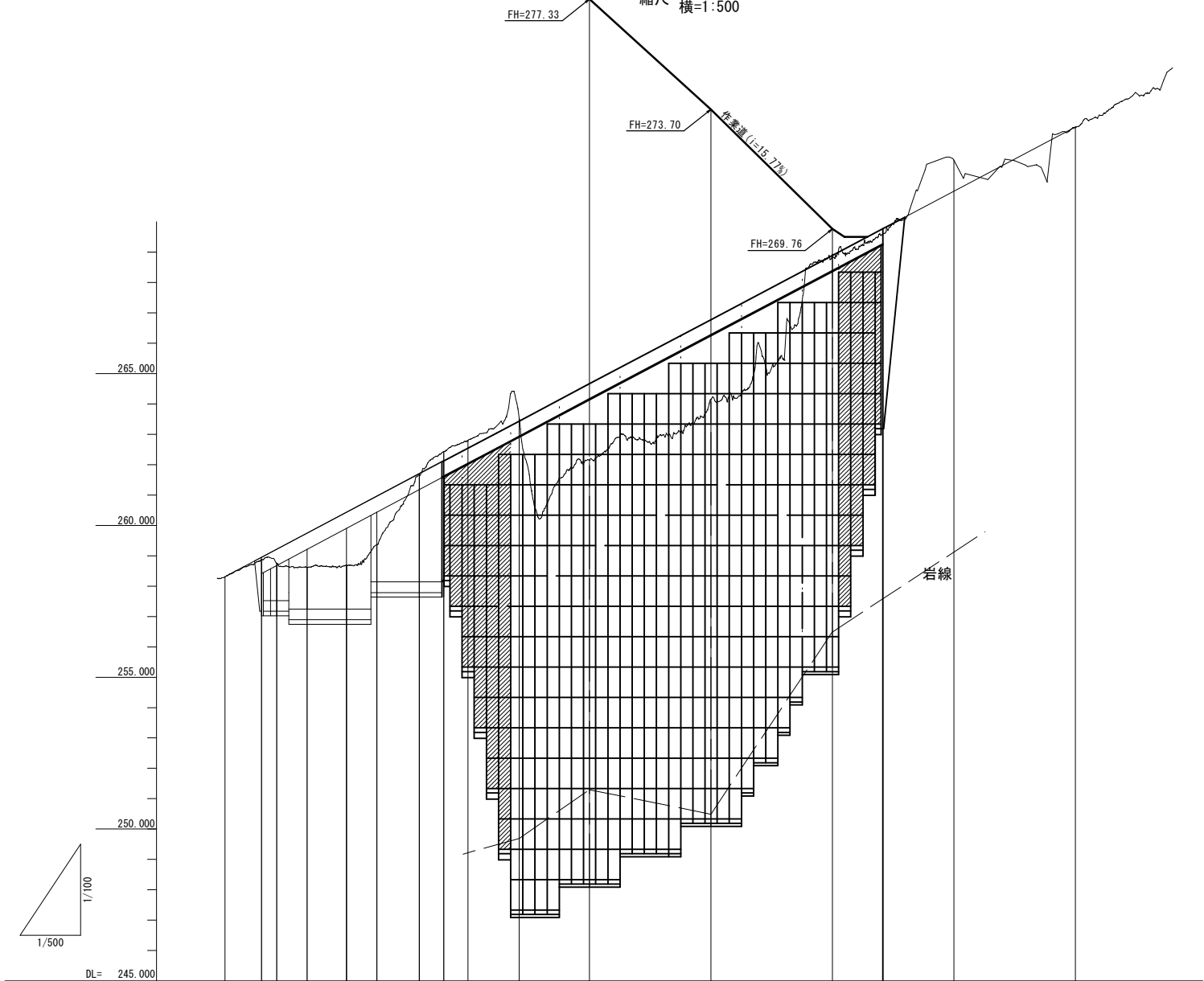


ボックスカルバート 1500×1500

工事名	令和4年発生 道路災 第 131号 一般町道 小八重・中尾線		
図面名	平面図		
作成年月日	令和5年1月		
縮尺	1:500	図面番号	1 / 12
会社名	当初設計: 日向測量設計株式会社 変更設計: 株式会社 アップス		
事業者名	美郷町建設課		

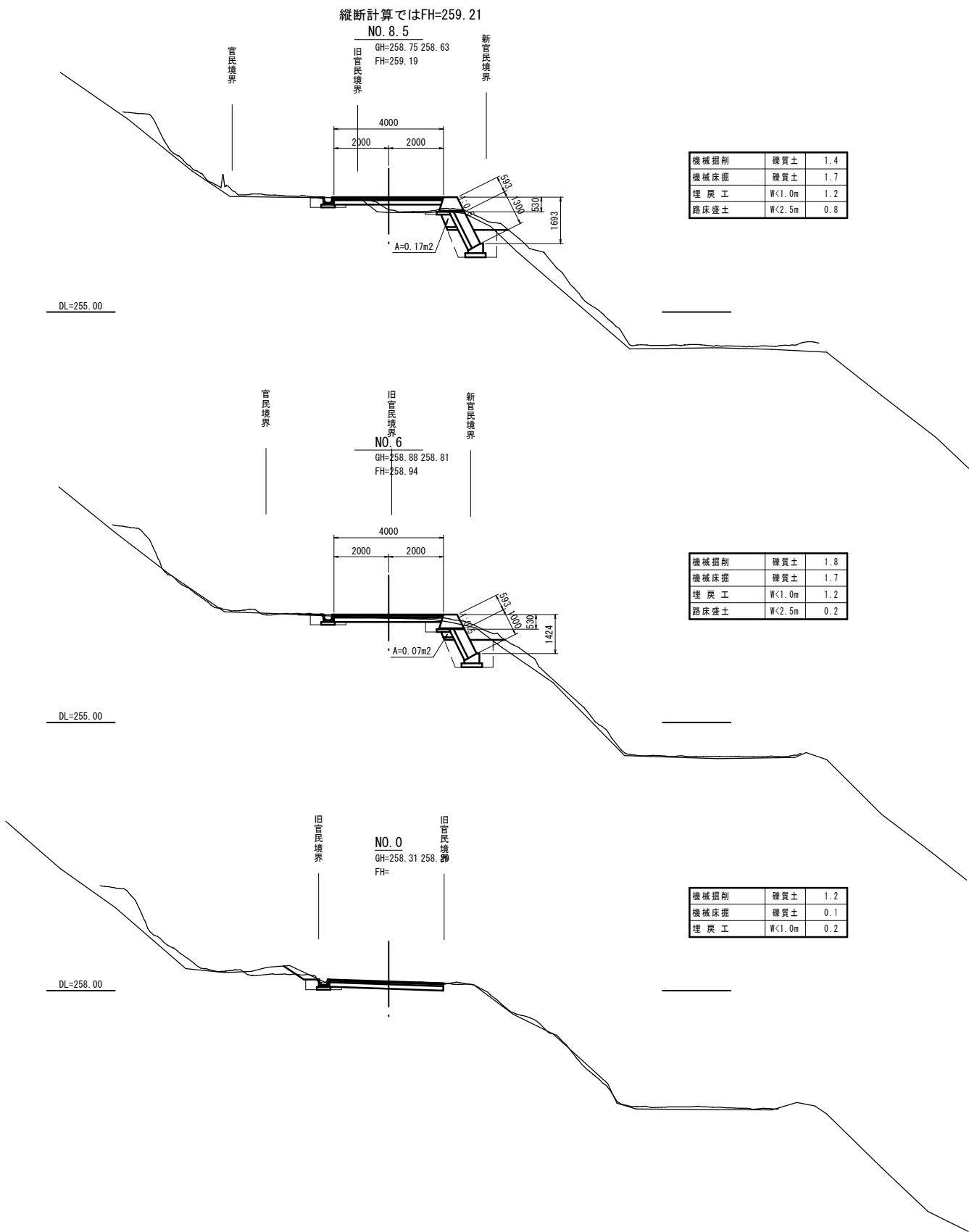
縦断図

縮尺 縦=1:100  
横=1:500

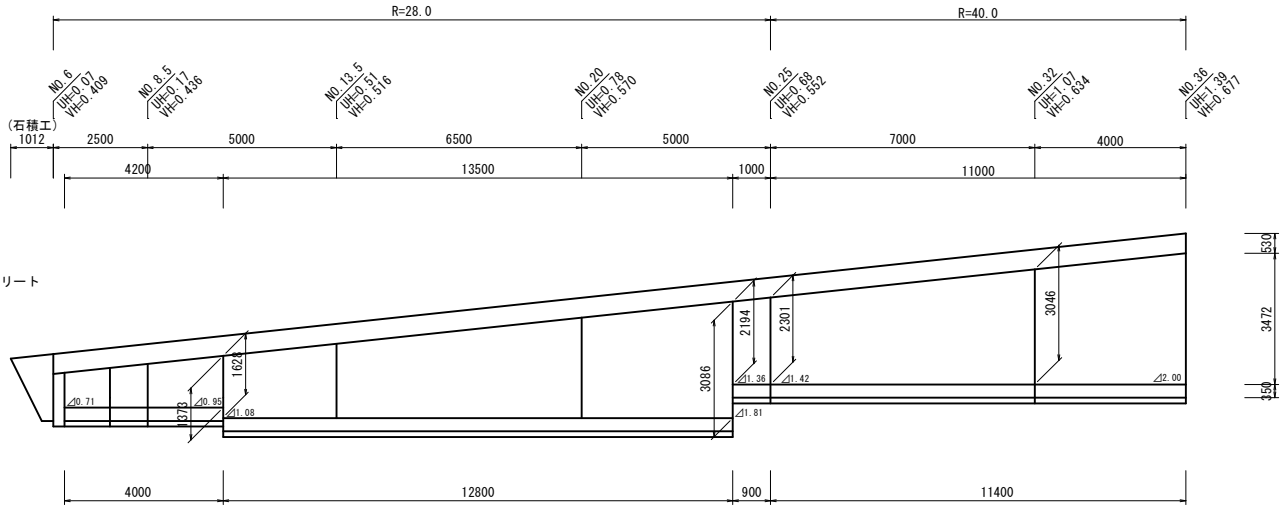
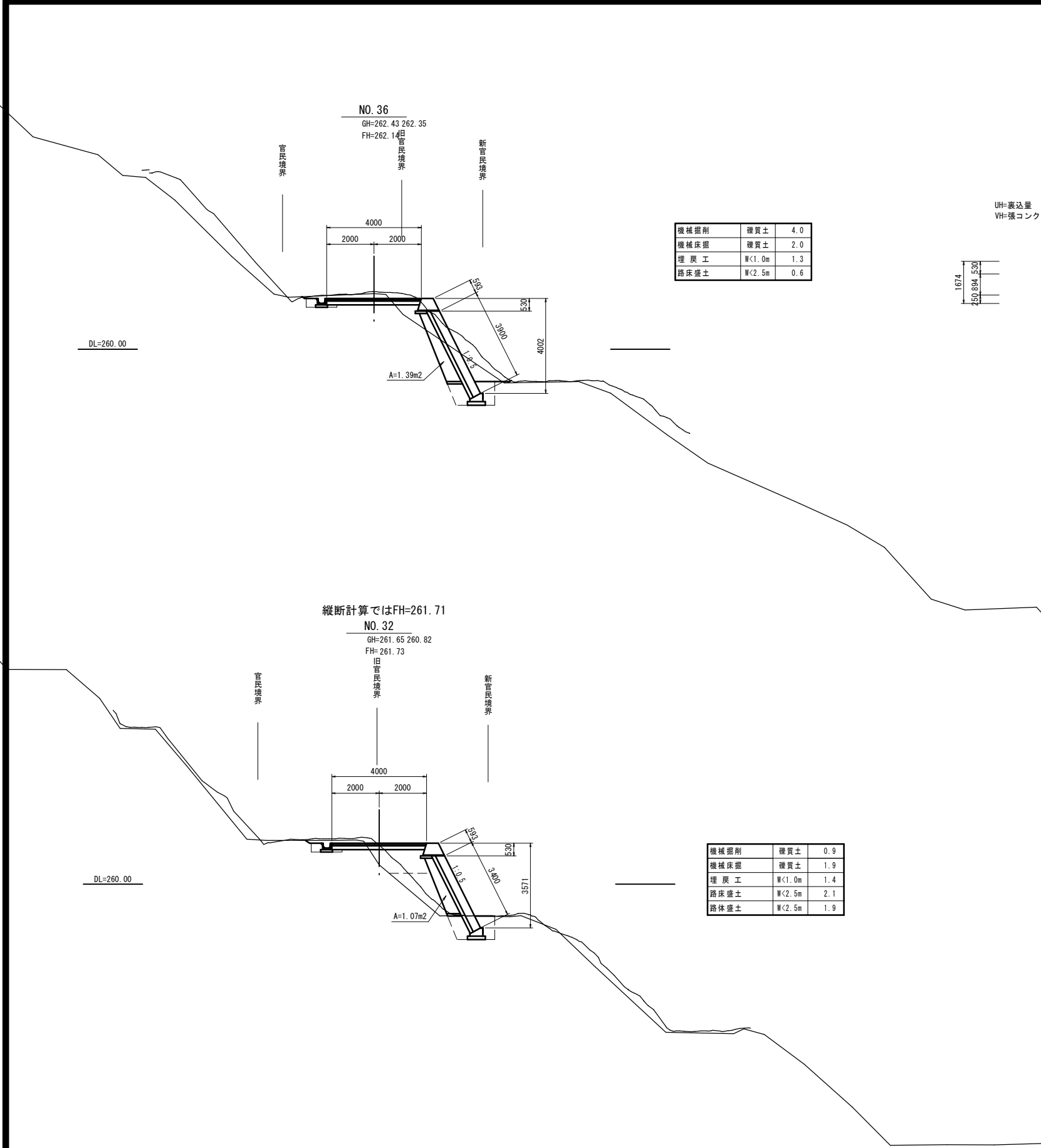


勾 配 図	<div><div><div>258.94</div><div><div>L=10.97m</div><div>L=91.0m</div></div><div>262.14</div><div><div>L=10.97m</div><div>L=72.5m</div></div><div>262.14</div></div></div>														
計 画 高	258.31	258.94	259.19	259.74	260.43	260.95	261.73	262.14	262.54	263.43	262.15	264.15	268.88	272.02	272.11
盛 土															
切 土															
地 盤 高	258.31	258.88	258.75	258.62	258.69	259.37	261.65	262.43	262.89	263.53	262.15	264.15	268.88	272.02	272.11
追 加 距 離	0.000	6.000	8.500	13.500	20.000	25.000	32.000	37.000	40.000	48.447	60.000	80.000	100.000	120.000	140.000
区 間 距 離	0.000	6.000	2.500	5.000	6.500	5.000	7.000	4.000	3.000	8.447	11.553	20.000	20.000	20.000	20.000
測 点	0+0.0	0+6.0	0+8.5	0+13.5	0+20.0	0+25.0	0+32.0	0+36.0	0+40.0	0+48.5	0+60.0	0+80.0	0+100.0	0+120.0	0+140.0
曲 率 図															

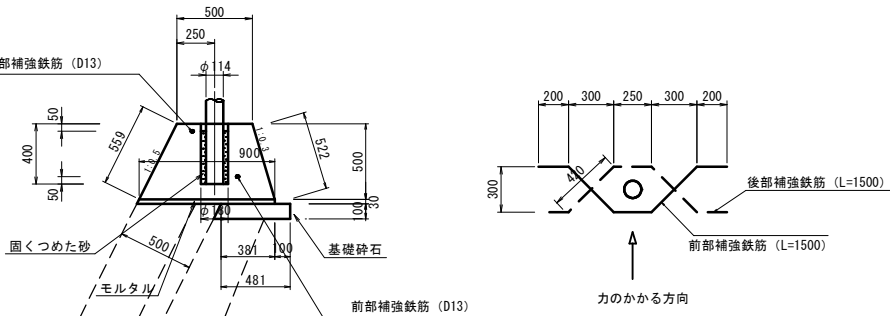
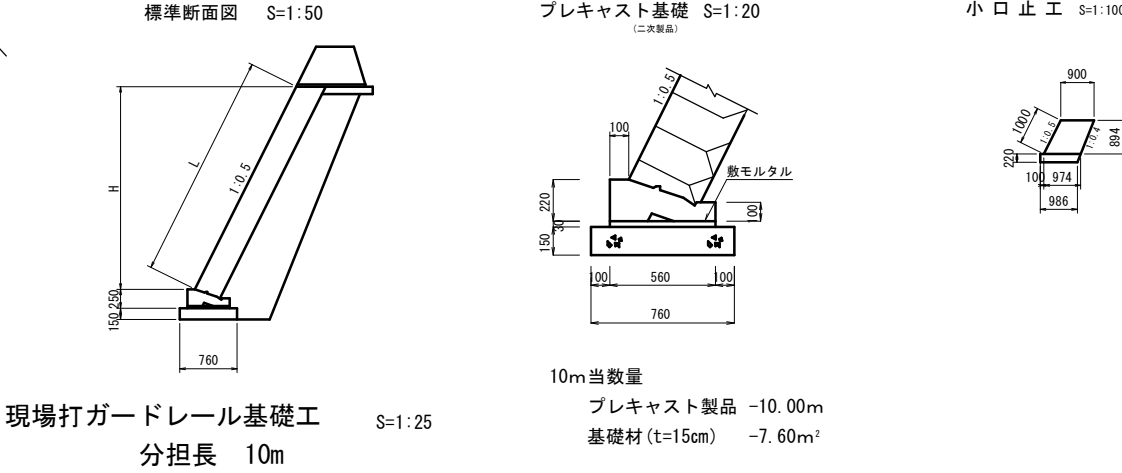
工 事 名	令和4年発生 道路災 第131号 一般町道 小八重・中尾線		
図 面 名	縦 断 図		
作成年月日	令和 5 年 1 月		
縮 尺	縦=1:100 横=1:500	図面番号	2 / 12
会 社 名	当初設計：日向測量設計株式会社 変更設計：株式会社 アップス		
事業者名	美 郷 町 建 設 課		



工事名	令和4年発生 道路災 第131号		
図面名	一般町道 小八重・中尾線		
作成年月日	横断図(1)		
縮尺	令和5年1月	1:100	図面番号 3 / 12
会社名	当初設計: 日向測量設計株式会社		
事業者名	変更設計: 株式会社 アップス		
	美郷町建設課		

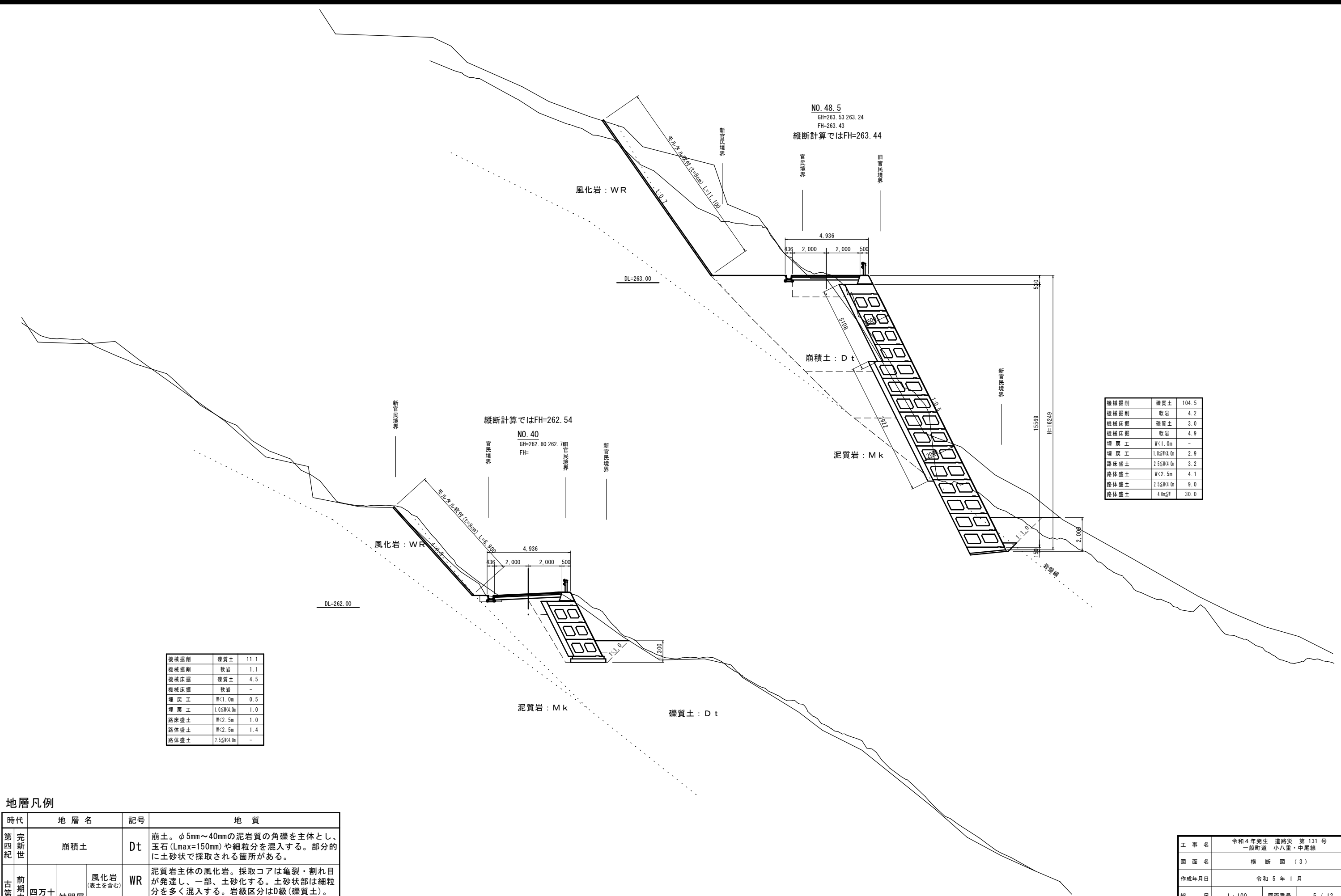


ブロック積 (道直裏有)	$A = \{1/2(0.894+1.373) \times 1/2(4.20+4.00)+1/2(1.628+3.086) \times 1/2(13.50+12.80)+1/2(2.194+2.301) \times 1/2(1.00+0.90) + 1/2(2.301+3.578) \times 1/2(11.00+11.40)\} \times 1.118 = 83.29m^2$
裏込材	$V = 1/2(0.07+0.17) \times 12.50+1/2(0.17+0.51) \times 5.0+1/2(0.51+0.78) \times 6.50+1/2(0.78+0.68) \times 5.00 + 1/2(0.68+1.07) \times 7.00+1/2(1.07+1.39) \times 4.00 = 20.89m^3$
張コンクリート	$V = \{1/2(0.409+0.436) \times 2.50+1/2(0.436+0.516) \times 5.00+1/2(0.516+0.570) \times 6.50+1/2(0.570+0.552) \times 5.00 + 1/2(0.552+0.634) \times 7.00+1/2(0.634+0.677) \times 4.00\} \times 0.10 = 1.65m^3$
基礎ブロック	$L = 4.00+12.80+0.90+11.40 = 29.10m$
基礎碎石	$V = 29.10 \times 0.76 \times 0.15 = 3.32m^3$
小口止コンクリート	$V = \{1/2(0.90+0.974) \times 0.894+1/2(1.074+0.986) \times 0.22\} \times 0.30 = 0.32m^3$
同上型枠	$A = 1/2(0.90+0.974) \times 0.894+1/2(1.074+0.986) \times 0.22+(1.00+0.20) \times 0.30 = 1.42m^2$
ガードレール基礎工	$L = 2.50+5.00+6.50+5.00+7.00+4.00 = 30.00m$
ガードレール	$L = 28.50m$
雑工 (取付工)	$A = \{1/2(1.198+0.30) \times 1.796 \times 0.22\} \times 1.118 = 1.50m^2$



現場打ガードレール基礎工(ブロック積部) 数量表			10m当り	
名称	規格	算定式	単位	数量
Gr基礎コンクリート	$\sigma_{ck} = 18N/mm^2$	$1/2(0.500+0.900) \times 0.500 \times 10.00$	m <sup>3</sup>	3.50
型枠		$(0.559+0.522) \times 10.00$	m <sup>2</sup>	10.81
敷モルタル	1:3 高炉B	$0.900 \times 0.03 \times 10.00$	m <sup>3</sup>	0.27
基礎碎石	RC-40 t=10cm	$0.494 \times 10.00$	m <sup>2</sup>	4.90
鉄筋	D13(SD345)	$0.995 \times 1.50 \times 10.00/2$	kg	14.93

工事名	令和4年発生 道路災 第131号 一般町道 小八重・中尾線
図面名	横断面(2)、ブロック積展開図
作成年月日	令和5年1月
縮尺	1:100 図面番号 4/12
会社名	当初設計: 日向測量設計株式会社 変更設計: 株式会社 アップス
事業者名	美郷町建設課



機械掘削	礫質土	104.5
機械掘削	軟岩	4.2
機械床掘	礫質土	3.0
機械床掘	軟岩	4.9
埋戻工	W<1.0m	-
埋戻工	1.0≤W<4.0m	2.9
路床盛土	2.5≤W<4.0m	3.2
路体盛土	W<2.5m	4.1
路体盛土	2.5≤W<4.0m	9.0
路体盛土	4.0m≤W	30.0

機械掘削	礫質土	11.1
機械掘削	軟岩	1.1
機械床掘	礫質土	4.5
機械床掘	軟岩	-
埋戻工	W<1.0m	0.5
埋戻工	1.0≤W<4.0m	1.0
路床盛土	W<2.5m	1.0
路体盛土	W<2.5m	1.4
路体盛土	2.5≤W<4.0m	-

地層凡例

時代	地 層 名			記号	地 質	
第四紀	完新世	崩積土			Dt	崩土。φ5mm～40mmの泥岩質の角礫を主体とし、玉石(Lmax=150mm)や細粒分を混入する。部分的に土砂状で採取される箇所がある。
古第三紀	前期中新世	四万十果層群	神門層	風化岩 (表土を含む)	WR	泥質岩主体の風化岩。採取コアは亀裂・割れ目が発達し、一部、土砂化する。土砂状部は細粒分を多く混入する。岩級区分はD級(礫質土)。
				泥質岩	Mk	泥質岩主体。採取コアは岩片～短柱状で採取され、全体に亀裂・割れ目が発達する。岩級区分はCL級軟岩Ⅰ。

工 事 名	令和4年発生 道路災 第131号 一般町道 小八重・中尾線		
図 面 名	横 断 図 ( 3 )		
作成年月日	令和 5 年 1 月		
縮 尺	1 : 100	図面番号	5 / 12
会 社 名	当初設計：日向測量設計株式会社 変更設計：株式会社 アップス		
事業者名	美 郷 町 建 設 課		

地層凡例

時代	地 層 名			記号	地 質
第四紀 完新世	崩積土			Dt	崩土。φ5mm～40mmの泥岩質の角礫を主体とし、玉石(Lmax=150mm)や細粒分を混入する。部分的に土砂状で採取される箇所がある。
古第三紀 前期中新世	四万十果層群	神門層	風化岩 (表土を含む)	WR	泥質岩主体の風化岩。採取コアは亀裂・割れ目が発達し、一部、土砂化する。土砂状部は細粒分を多く混入する。岩級区分はD級(礫質土)。
			泥質岩	Mk	泥質岩主体。採取コアは岩片～短柱状で採取され、全体に亀裂・割れ目が発達する。岩級区分はCL級軟岩Ⅰ。

時代	地 層 名			記号	地 質
第四紀 完新世	崩積土			Dt	崩土。φ5mm～40mmの泥岩質の角礫を主体とし、玉石(Lmax=150mm)や細粒分を混入する。部分的に土砂状で採取される箇所がある。
古第三紀 前期中新世	四万十果層群	神門層	風化岩 (表土を含む)	WR	泥質岩主体の風化岩。採取コアは亀裂・割れ目が発達し、一部、土砂化する。土砂状部は細粒分を多く混入する。岩級区分はD級(礫質土)。
			泥質岩	Mk	泥質岩主体。採取コアは岩片～短柱状で採取され、全体に亀裂・割れ目が発達する。岩級区分はCL級軟岩Ⅰ。

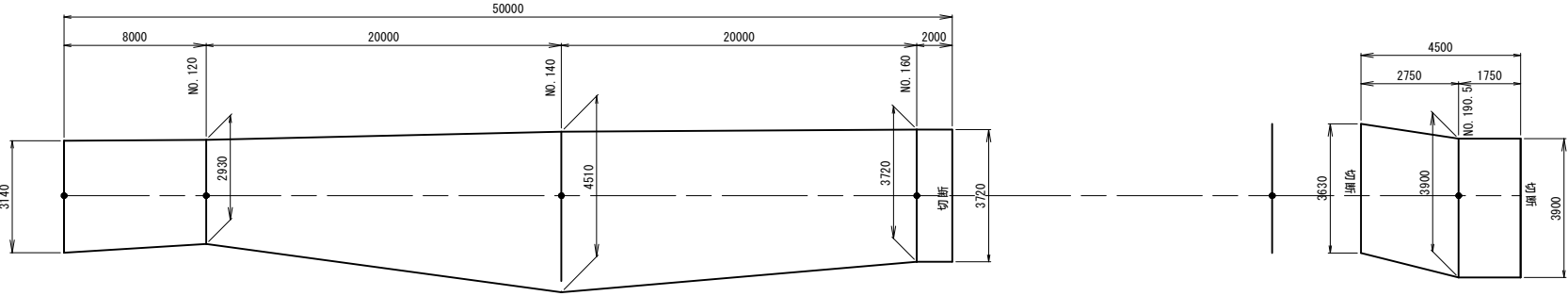
機械掘削	礫質土	55.4
機械掘削	軟岩	10.0
機械床掘	礫質土	1.0
機械床掘	軟岩	6.9
埋戻工	W<1.0m	-
埋戻工	1.0≦W<4.0m	2.9
路床盛土	2.5≦W<4.0m	3.2
路体盛土	W<2.5m	5.9
路体盛土	2.5≦W<4.0m	6.4
路体盛土	4.0m≦W	14.1

機械掘削	礫質土	146.1
機械掘削	軟岩	32.5
機械床掘	礫質土	4.6
機械床掘	軟岩	3.3
埋戻工	W<1.0m	-
埋戻工	1.0≦W<4.0m	2.9
路床盛土	2.5≦W<4.0m	3.2
路体盛土	W<2.5m	4.8
路体盛土	2.5≦W<4.0m	9.5
路体盛土	4.0m≦W	36.2

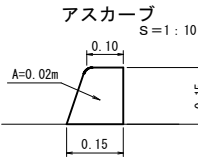
機械掘削	礫質土	151.7
機械掘削	軟岩	5.2
機械床掘	礫質土	4.1
機械床掘	軟岩	2.6
埋戻工	W<1.0m	-
埋戻工	1.0≦W<4.0m	2.9
路床盛土	2.5≦W<4.0m	3.2
路体盛土	W<2.5m	4.5
路体盛土	2.5≦W<4.0m	8.6
路体盛土	4.0m≦W	26.9

工 事 名	令和4年発生 道路災 第131号 一般町道 小八重・中尾線		
図 面 名	横 断 図 ( 4 )		
作成年月日	令和 5 年 1 月		
縮 尺	1 : 100	図面番号	6 / 12
会 社 名	当初設計：日向測量設計株式会社 変更設計：株式会社 アップス		
事業者名	美 郷 町 建 設 課		

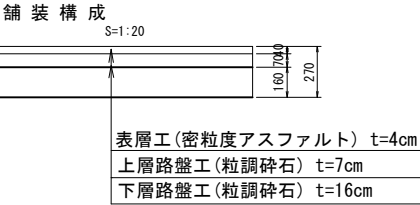
舗装破碎工展開図  
縮尺 縦=1:100  
横=1:200



舗装取壊工  $A=1/2(3.140+2.930) \times 8.00+1/2(2.930+4.510) \times 20.00+1/2(4.510 \times 3.720) \times 20.00+3.720 \times 2.00+1/2(3.630+3.900) \times 2.75+3.900 \times 1.75=205.59\text{m}^2$   
不陸整正  $A=1/2(3.140+2.930) \times 8.00+1/2(2.930+4.510) \times 20.00+1/2(4.510 \times 3.720) \times 20.00+3.720 \times 2.00+1/2(3.630+3.900) \times 2.75+3.900 \times 1.75=205.59\text{m}^2$   
舗装工  $A=1/2(3.140+2.930) \times 8.00+1/2(2.930+4.510) \times 20.00+1/2(4.510 \times 3.720) \times 20.00+3.720 \times 2.00+1/2(3.630+3.900) \times 2.75+3.900 \times 1.75=205.59\text{m}^2$   
アスカープ  $L=50.0\text{m}$   
側溝撤去・新設 (BF300)  $L=13.0\text{m}$   
ガードレール撤去  $L=4.5\text{m}$   
ガードレール設置  $L=8.0\text{m}$   
舗装切断工  $L=3.63+3.90=7.53\text{m}$

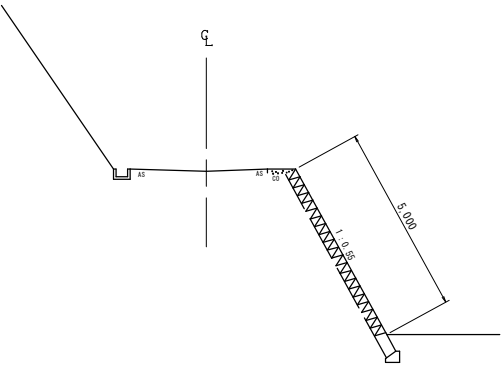


アスカープ  $V=0.02 \times 10.0 = 0.2\text{m}^3$

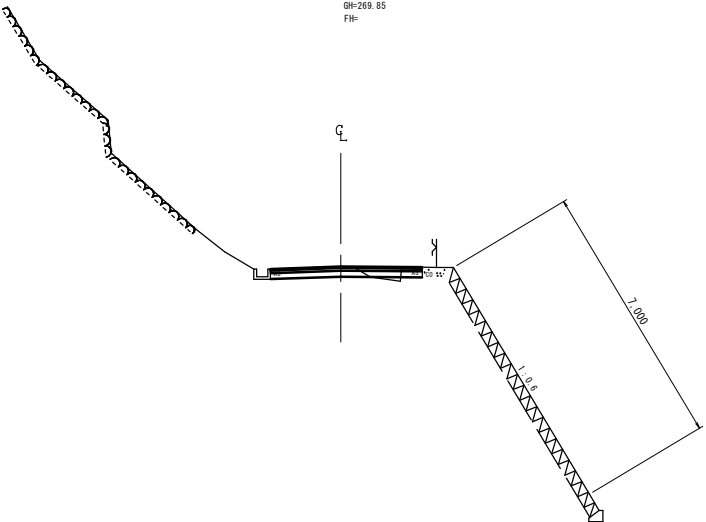


表層工(密粒度アスファルト)  $t=4\text{cm}$   
上層路盤工(粒調碎石)  $t=7\text{cm}$   
下層路盤工(粒調碎石)  $t=16\text{cm}$

NO. 180  
BH=271.76  
FH=

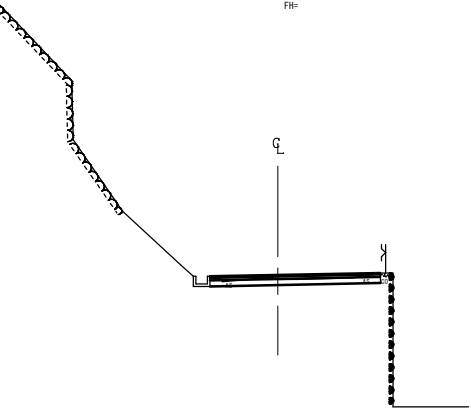


NO. 160  
BH=269.85  
FH=



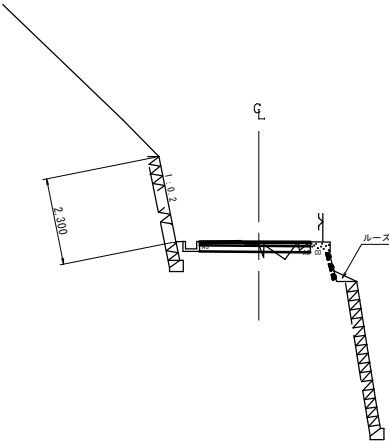
DL=265.00

NO. 140  
BH=267.39  
FH=



DL=265.00

NO. 120  
BH=265.23  
FH=



DL=265.00

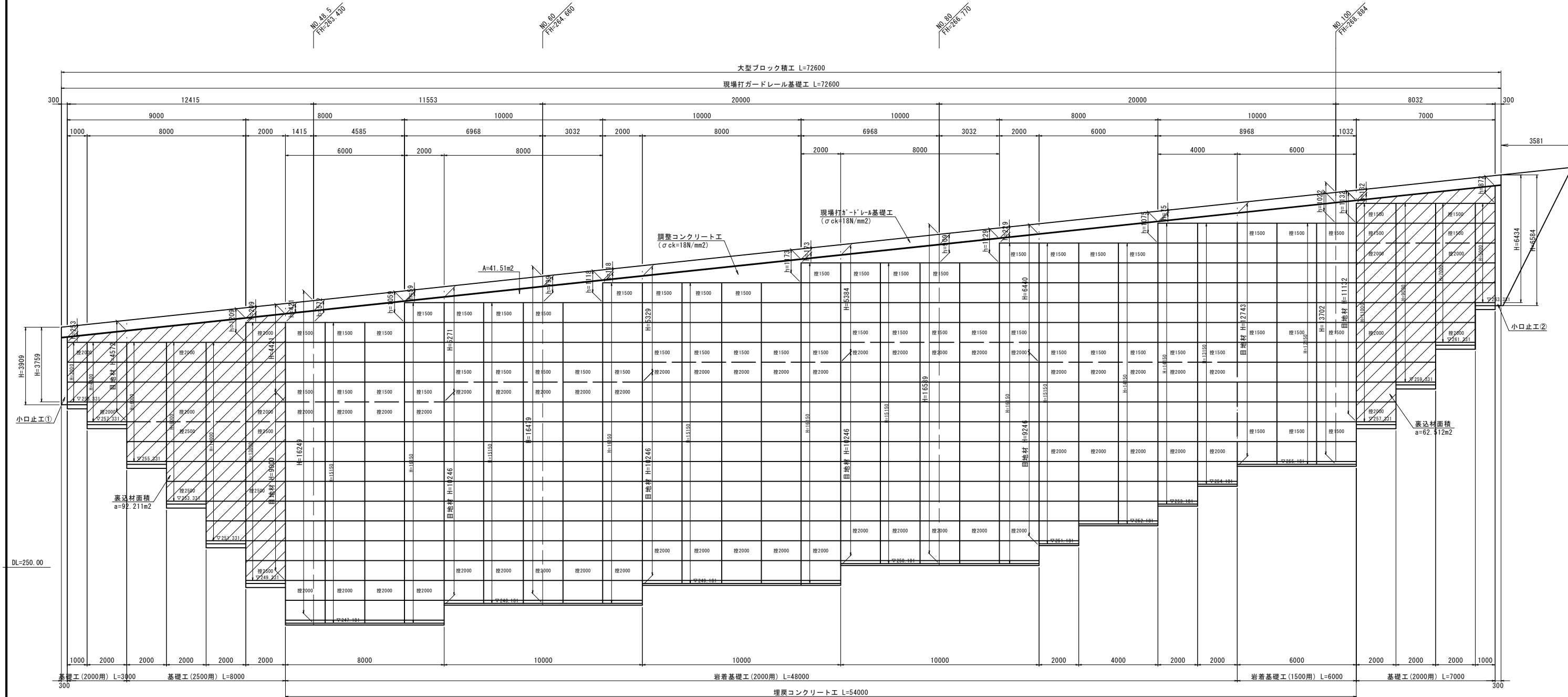
DL=270.00

工 事 名	令和4年発生 道路災 第131号 一般町道 小八重・中尾線		
図 面 名	横 断 図 ( 5 )		
作成年月日	令和5年1月		
縮 尺	1 : 100	図面番号	7 / 12
会 社 名	当初設計：日向測量設計株式会社 変更設計：株式会社 アップス		
事業者名	美 郷 町 建 設 課		

大型ブロック積工詳細図(1)

展開図

S=1:100



基礎工詳細図

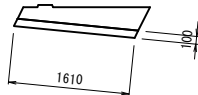
S=1:50

埋戻しコンクリート工詳細図 S=1:50

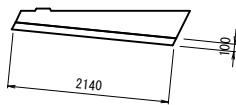
基礎工詳細図

S=1:50

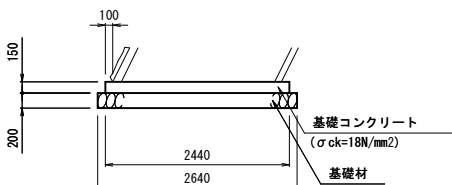
1500用



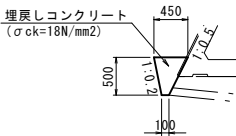
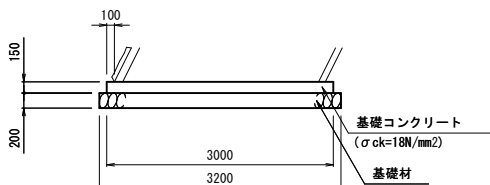
2000用



2000用



2500用



埋戻し数量表					10m当り
名称	規格	算定式	単位	数量	
コンクリート	σck=18N/mm <sup>2</sup>	(B-10+0.43)×0.55×2×10.0	m <sup>3</sup>	1.38	

基礎工数量表 (1500用)

基礎工数量表 (2000用)

基礎工数量表 (2000用)

基礎工数量表 (2500用)

名称	規格	算定式	単位	数量	10m当り
コンクリート	σck=18N/mm <sup>2</sup>	1.61×0.10×10.0	m <sup>3</sup>	1.61	

名称	規格	算定式	単位	数量	10m当り
コンクリート	σck=18N/mm <sup>2</sup>	2.14×0.10×10.0	m <sup>3</sup>	2.14	

名称	規格	算定式	単位	数量	10m当り
コンクリート	σck=18N/mm <sup>2</sup>	0.15×2.44×10.0	m <sup>3</sup>	3.66	
型枠		0.15×2×10.0	m <sup>2</sup>	3.00	
基礎材	t=200mm	2.64×10.0	m <sup>2</sup>	26.40	
伸縮目地材	t=10mm	0.15×2.44	m <sup>2</sup>	0.37	

名称	規格	算定式	単位	数量	10m当り
コンクリート	σck=18N/mm <sup>2</sup>	0.15×3.00×10.0	m <sup>3</sup>	4.50	
型枠		0.15×2×10.0	m <sup>2</sup>	3.00	
基礎材	t=200mm	3.20×10.0	m <sup>2</sup>	32.00	
伸縮目地材	t=10mm	0.15×3.00	m <sup>2</sup>	0.45	

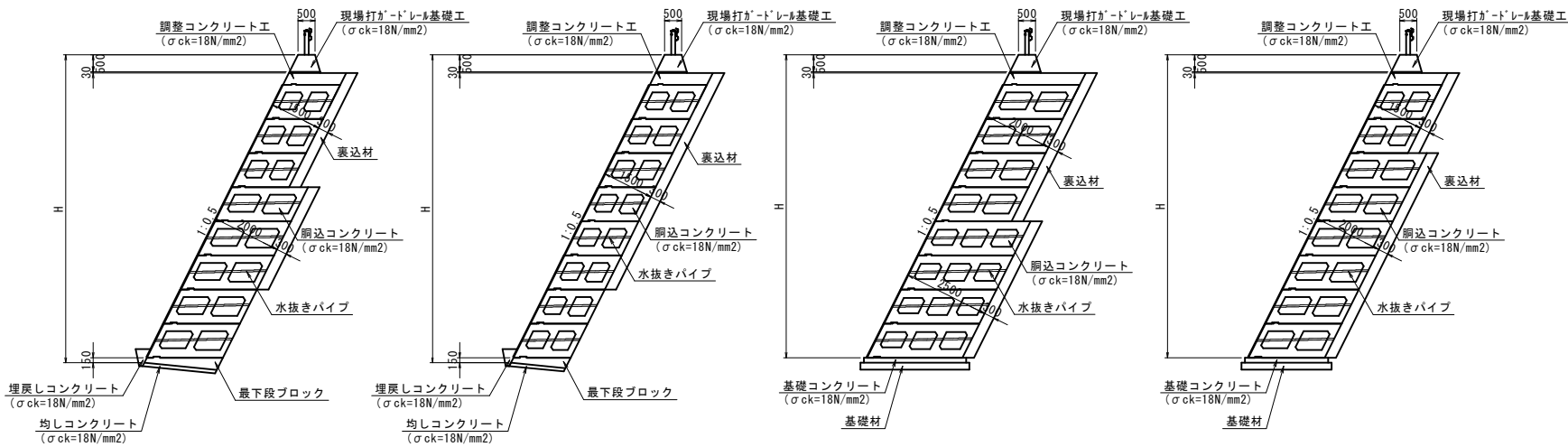
工事名	令和4年発生 道路災 第 131 号		
図面名	一般町道 小八重・中尾線		
作成年月日	令和5年1月		
縮尺	記載	図面番号	8/12
会社名	日向測量設計 株式会社		
事業者名	美郷町 建設課		



大型ブロック積工詳細図(2)

標準断面図

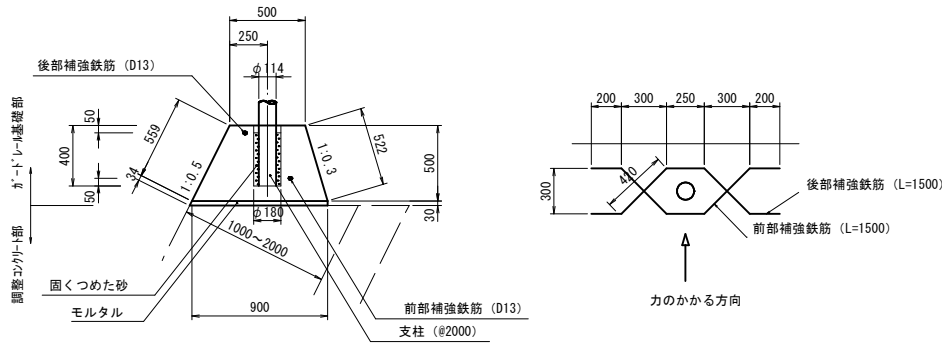
S=1:100



現場打ガードレール基礎工

S=1:25

(分担長 10m)



現場打ガードレール基礎工 数量表

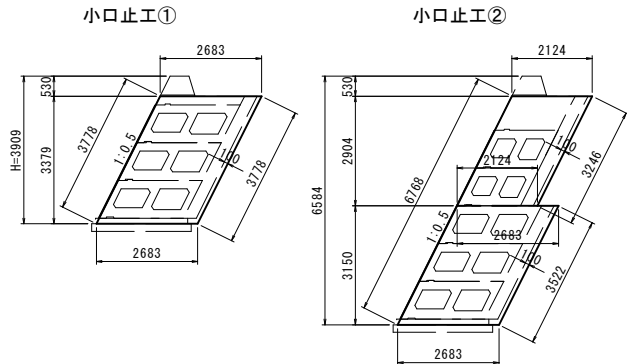
		10m当り	
名 称	規 格	算 定 式	単 位 数 量
Gr基礎コンクリート	σck=18N/mm2	$(0.500+0.900) \times 0.500 \div 2 \times 10.0$	m3 25.41
型枠		$(0.559+0.522) \times 10.0$	m2 10.81
敷モルタル	1:3	$0.900 \times 0.03 \times 10.0$	m2 0.27
鉄筋	D13 (SD345)	$0.995 \times 1.50 \times 2 \times 5ヶ所$	kg 14.93

大型ブロック積工数量表

		一式当り	
名 称	規 格	計 算 式	単 位 数 量
大型ブロック法面積	控=1500	$[4.000 \times 6.000 + 5.000 \times 2.000 + 4.000 \times 8.000 + 5.000 \times 2.000 + 4.000 \times 8.000 + 5.000 \times 2.000 + 4.000 \times 8.000 + 5.000 \times 2.000 + 6.000 \times 6.000 + 7.000 \times 4.000 + 12.000 \times 6.000 + 2.000 \times 7.000] \times 1.118 + 1.01 + 43.11$	m2 390.70
	控=2000	$(3.000 \times 1.000 + 4.000 \times 8.000 + 5.000 \times 2.000 + 11.000 \times 8.000 + 11.000 \times 10.000 + 11.000 \times 10.000 + 11.000 \times 10.000 + 9.000 \times 2.000 + 8.000 \times 4.000 + 7.000 \times 2.000 + 6.000 \times 2.000 + 9.000 \times 2.000 + 7.000 \times 2.000 + 5.000 \times 2.000 + 3.000 \times 1.000) \times 1.118 + 8.05 + 8.06$	m2 669.02
	控=2500	$(2.000 \times 2.000 + 4.000 \times 2.000 + 6.000 \times 2.000 + 8.000 \times 2.000) \times 1.118$	m2 44.72
			m2 1.01
全体法面積	計	$346.58 + 1.01 + 43.11 + 652.91 + 8.05 + 8.06 + 44.72$	m2 1104.44
胴込コンクリート	σck=18N/mm2	$1.276 \times 346.58 + 1.736 \times 652.91 + 2.168 \times 44.72 + 1.524 \times 1.01 + 2.400 \times 8.05$	m3 1693.50
目 地 材	タタキ t=10mm	$(4.572 \times 2.000 + 9.000 \times 2.000 + 4.421 \times 1.500 + 10.246 \times 2.000 + 5.271 \times 1.500 + 10.246 \times 2.000 + 5.326 \times 1.500 + 10.246 \times 2.000 + 5.384 \times 1.500 + 9.246 \times 2.000 + 6.440 \times 1.500 + 12.743 \times 1.500 + 11.132 \times 1.500) \times 1.118 + (0.500 + 0.900) \div 2 \times 0.500 \times 8$	m2 207.60
調整コンクリート工	控=1500	$[(0.421 + 0.572) \div 2 \times 1.415 + (0.572 + 1.059) \div 2 \times 4.585 + (0.059 + 0.799) \div 2 \times 6.968 + (0.799 + 1.118) \div 2 \times 3.032 + (0.118 + 1.173) \div 2 \times 10.000 + (0.173 + 0.909) \div 2 \times 6.968 + (0.909 + 1.229) \div 2 \times 3.032 + (0.229 + 1.075) \times 8.000 + (0.075 + 1.022) \div 2 \times 8.968 + (1.022 + 1.132) \div 2 \times 1.032 + (0.132 + 0.872) \div 2 \times 7.000] \times 1.118$	m2 43.11
	控=2000	$[(0.253 + 1.209) \div 2 \times 9.000 + (0.209 + 0.421) \div 2 \times 2.000] \times 1.118$	m2 8.06
	σck=18N/mm2	$43.11 \times 1.500 + 8.06 \times 2.000$	m3 80.79
同 上 型 枠		$(43.11 + 8.06) \times 2$	m2 102.34
裏 込 材	RC-40	$[(5.108 + 7.922) \times 1.415 + (5.108 + 7.922 + 5.365 + 5.605) \div 2 \times 11.553 + (5.365 + 5.605 + 5.488 + 9.189) \div 2 \times 20.000 + (5.488 + 9.189 + 10.814) \div 2 \times 20.000 + 10.814 \times 1.032] \times 0.300 + (92.211 + 62.512) \times 1.118 \times 0.300$	m3 255.78
ガードレール	Gr-C-2B	72.000	m 72.00
現場打ガードレール基礎工	分担長10m	72.000	式 1.0
水抜きパイプ	VPφ75	$1.750 \times (346.58 + 1.01 + 43.11) \div 2 \div 1.118 + 2.310 \times (652.91 + 8.05 + 8.06) \div 2 \div 1.118 + 2.880 \times 44.72 \div 2 \div 1.118$	m 1054.54
基 礎 工	控2000用	$3.000 + 7.000$	m 10.00
	控2500用	8.000	m 8.00
	控1500用(岩着)	6.000	m 6.00
	控2000用(岩着)	48.000	m 48.00
埋戻しコンクリート	σck=18N/mm2	54.000	m 54.00
小 口 止 工			カ所 2.0
雑工(取付工)		$1/2(0.3 + 3.581) \times 6.524$	m2 12.66
足場工			m2 1104.44

※ 1.118は、1:0.5の斜比である。

小口止工詳細図 S=1:100



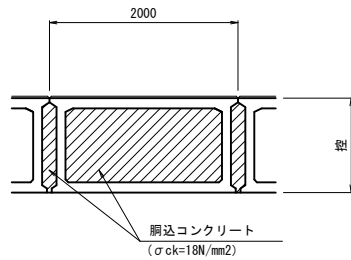
小口止工①数量表

		1.0基当たり	
名 称	規 格	算 定 式	単 位 数 量
コンクリート	σck=18N/mm2	$2.683 \times 3.379 \times 0.300$	m3 2.72
型 枠		$2.683 \times 3.379 + 3.778 \times 0.300$	m2 10.20

小口止工②数量表

		1.0基当たり	
名 称	規 格	算 定 式	単 位 数 量
コンクリート	σck=18N/mm2	$(2.124 \times 2.904 + 2.683 \times 3.150) \times 0.300$	m3 4.39
型 枠		$2.124 \times 2.904 + 2.683 \times 3.150 + 6.768 \times 0.300$	m2 16.65

ブロック平面図



水抜きパイプ

(1本当り)

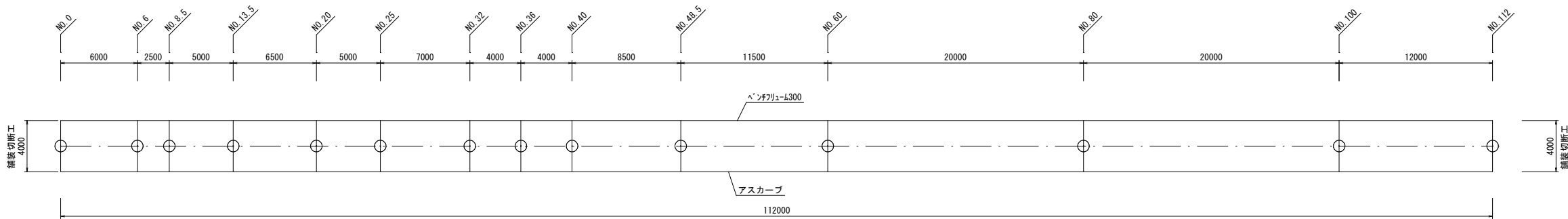
水抜きパイプ長さ	控1500	1.750 m
	控2000	2.310 m
	控2500	2.880 m

胴 込 量

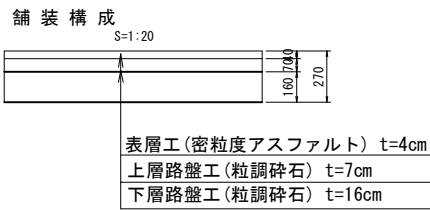
(1m2当り)

胴込コンクリート	控1500	1.276 m3
	控2000	1.736 m3
	控2500	2.168 m3
	最下段 控1500	1.524 m3
	最下段 控2000	2.400 m3

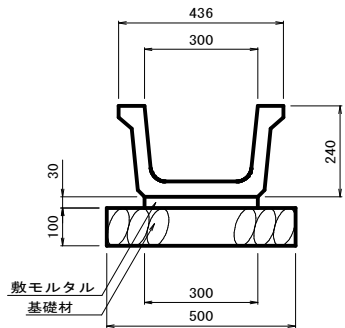
工 事 名	令和4年発生 道路災 第 131 号		
図 面 名	一般町道 小八重・中尾線		
作成年月日	令和5年1月		
縮 尺	記載	図面番号	9/12
会 社 名	日向測量設計 株式会社		
事業者名	美郷町 建設課		



舗装工数量表			
名 称	種 別	計 算 式	数 量
As 舗装	t=4cm	112.00×4.00	448.00m <sup>2</sup>
上層路盤工	t=7cm	112.00×4.00	448.00m <sup>2</sup>
下層路盤工	t=16cm	112.00×4.00	448.00m <sup>2</sup>
舗装版切断工	無筋構造物	4.00×3.70	7.7m
ベンチリウム	300		112.00m
アスカーブ			112.00m

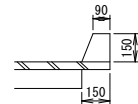


ベンチリウム S=1:10



数量表					
名 称	規 格	算 定 式	単 位	10m当り 数 量	
基 礎 材		0.500×10.00	m <sup>2</sup>	5.00	
敷モルタル	1 : 3	0.300×0.03×10.00	m <sup>3</sup>	0.09	
側溝本体	300	10.0/1.0	本	10.00	
基 面 整 正		0.500×10.00	m <sup>2</sup>	5.00	

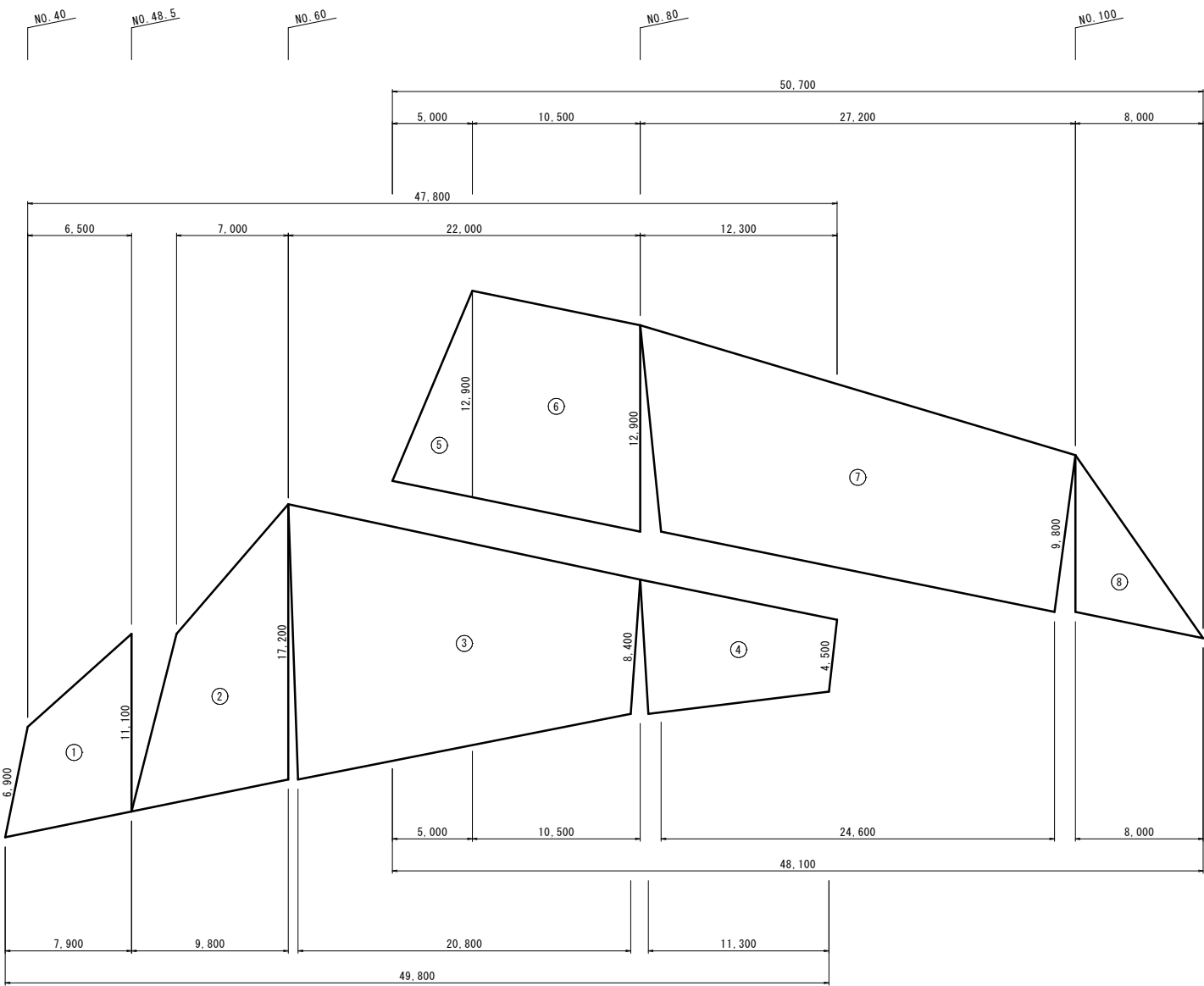
アスカーブ詳細図 S=1:20



工 事 名	令和4年発生 道路災 第 131 号 一般町道 小八重・中尾線		
図 面 名	舗装展開図		
作成年月日	令和5年1月		
縮 尺	記載	図面番号	10/12
会 社 名	日向測量設計 株式会社		
事業者名	美郷町 建設課		

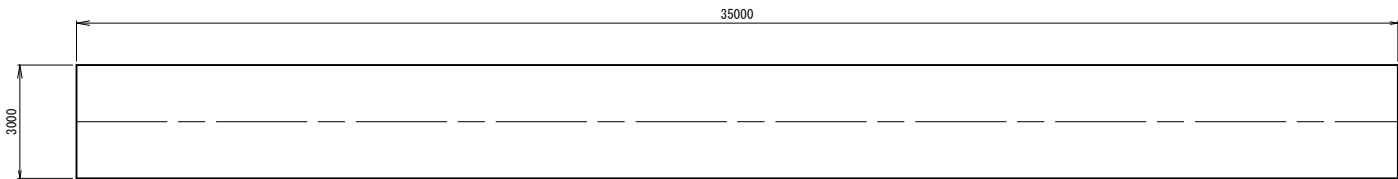
法面展開図

S=1:200



付替作業道路 展開図

S=1:100



コンクリート舗装 (t=10cm)  
コンクリート舗装 (t=10cm) A=3.0×35.0=105.00m<sup>2</sup>

モルタル吹付 (t=8cm) 面積計算表

番号	計 算 式	面 積
①	$(6.90+11.10) \times 1/2 \times (6.50+7.90) \times 1/2$	64.80
②	$(11.10+17.20) \times 1/2 \times (7.00+9.80) \times 1/2$	118.86
③	$(17.20+8.40) \times 1/2 \times (22.00+20.80) \times 1/2$	273.92
④	$(8.40+4.50) \times 1/2 \times (12.30+11.30) \times 1/2$	76.11
⑤	$12.90 \times 5.00 \times 1/2$	32.25
⑥	$12.90 \times 10.50$	135.45
⑦	$(12.90+9.80) \times 1/2 \times (27.20+24.60) \times 1/2$	293.97
⑧	$9.80 \times 8.00 \times 1/2$	39.20
計		1,034.56 m <sup>2</sup>

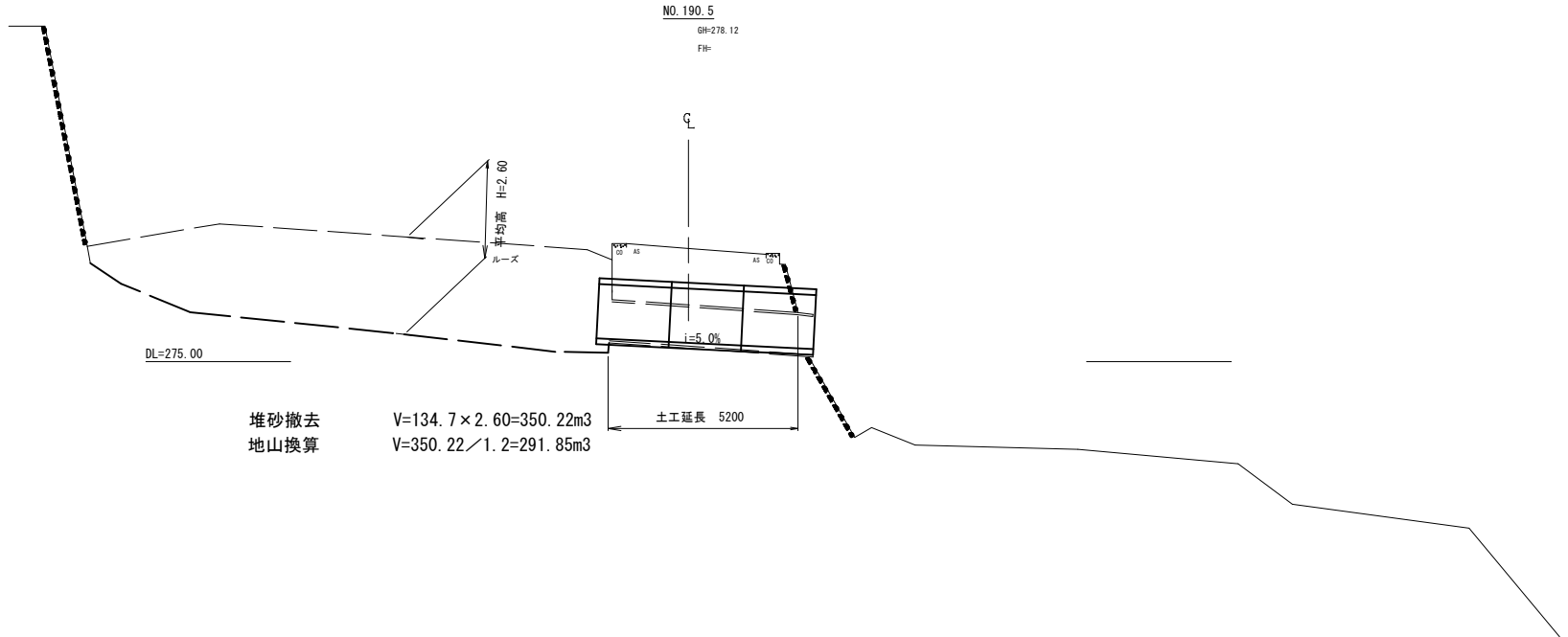
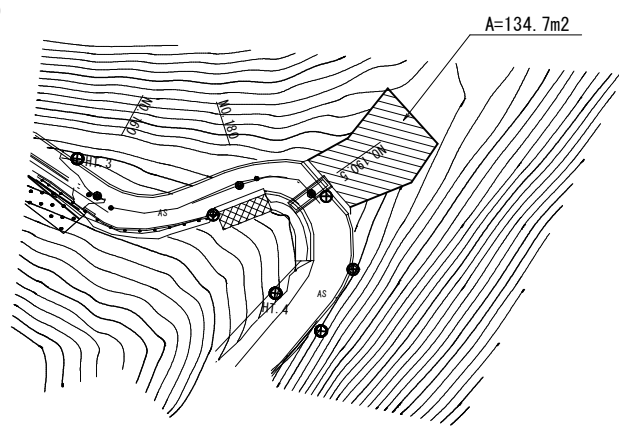
法 面 数 量 集 計 表

名 称	規 格	計 算 式	数 量
モ ル タ ル 吹 付	厚さ t=8cm 垂直高さ45m以下	モルタル吹付面積計算表より	1,034.56 m <sup>2</sup>
法 面 整 形	礫質土	モルタル吹付面積計算表より	1,034.56 m <sup>2</sup>

工 事 名	令和4年発生 道路災 第131号 一般町道 小八重・中尾線		
図 面 名	法 面 展 開 図		
作成年月日	令和5年1月		
縮 尺	図 示	図面番号	11 / 12
会 社 名	当初設計：日向測量設計株式会社 変更設計：株式会社 ア ッ プ ス		
事業者名	美 郷 町 建 設 課		

平面図

S=1:500



堆砂撤去  
地山換算

$V=134.7 \times 2.60=350.22\text{m}^3$   
 $V=350.22 \div 1.2=291.85\text{m}^3$

NO. 190.5  
GH=278.12  
FH=

GL

H=2.60

平均高

ルーズ

土工延長 5200

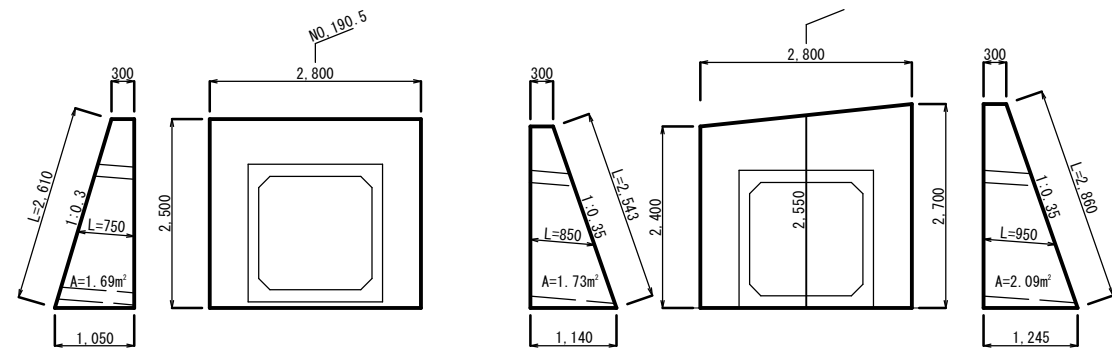
DL=275.00

擁壁工

S=1:50

(上流側)

(下流側)

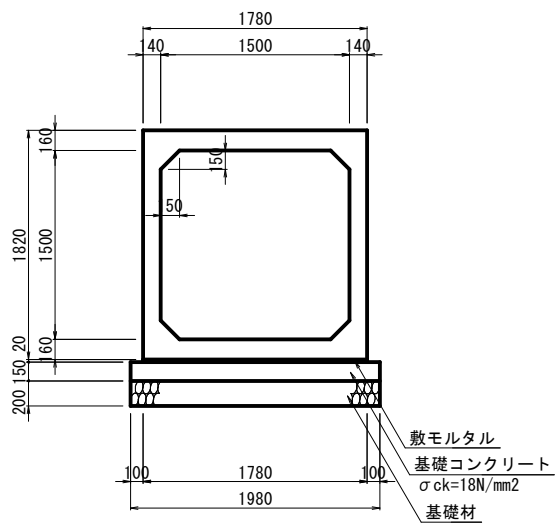


(上流側)  
コンクリート  $V=1.69 \times 2.80 - 1.78 \times 1.82 \times 0.75 = 2.30\text{m}^3$   
同上型枠  $A=(2.61+2.50) \times 2.80 - 1.78 \times 1.82 \times 2 = 7.83\text{m}^2$

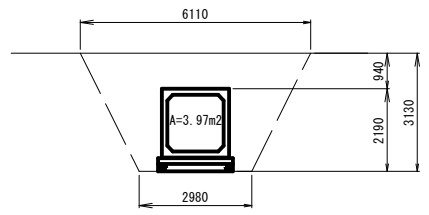
(下流側)  
コンクリート  $V=1/2 \times (1.73+2.09) \times 2.80 - 1/2 \times (0.85+0.95) \times 1.78 \times 1.82 = 2.43\text{m}^3$   
同上型枠  $A=1/2 \times (4.94+5.56) \times 2.8 - 1.78 \times 1.82 \times 2 = 8.22\text{m}^2$

土工数量  $A=1/2(11.62+11.54) \times 5.2=60.21\text{m}^3$

ボックスカルバート標準断面図 S=1:30  
1500×1000~1500



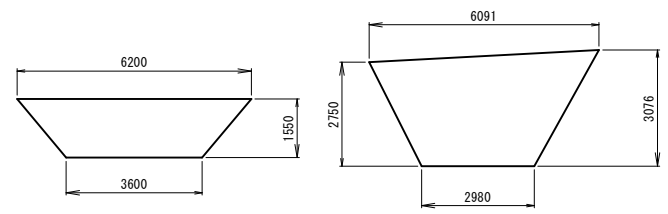
土工断面図  
S=1:100



土工数量  
床掘  $A=1/2(6.11+2.98) \times 3.13 \times 5.20 = 73.97\text{m}^3$   
埋戻  $A=1/2(6.11+2.98) \times 3.13 \times 5.20 - 20.64 = 53.33\text{m}^3$   
残土  $A=73.97-53.33/0.9= 14.71\text{m}^3$

コンクリート擁壁 破碎展開図

S=1:100



ブロック積破碎数量  
ブロック積破碎  $A= \{1/2(2.75+3.076) \times 1/2(2.980+6.091)+1/2(3.60+6.20) \times 1.55\} \times 0.50 = 10.40\text{m}^2$

数量表				10m当り	
名称	規格	算定式	単位	数量	
基礎材	t=200mm	1.98*10.00	m2	19.80	
基礎コンクリート	σck=18N/mm2	0.15*1.98*10.00	m3	2.97	
同上型枠		0.15*10.00*2	m2	3.00	
敷モルタル	1 : 3	0.02*1.78*10.00	m3	0.36	
ボックスカルバート	1500×1000~1500		m	10.00	

工事名	令和4年発生 道路災 第 131 号 一般町道 小八重・中尾線		
図面名	ボックス展開図		
作成年月日	令和5年1月		
縮尺	記載	図面番号	12/12
会社名	日向測量設計 株式会社		
事業者名	美郷町 建設課		