5. 数 量 計 算 書

5-1. 数量計算書

【数量計算書】

一宮町GSSセンター 背面急傾斜地崩落対策工事

数量総括表

摘要																
設計書数量	1	1	1	18, 000	1, 100	19, 100	1	0	1	19, 130	-	19, 100	-	2, 400	1	-
計算書数量	1.0	1.0	1.0	17, 985. 3	1, 139.8	19, 125. 1	1.0	0.0	1.0	19, 125. 1	1.0	19, 125. 1	1.0	2, 398. 1	1.0	1.0
単位	Ħ	Ħ	吊	m3	m3	т3	吊	m3	Ħ	m3	吊	m3	吊	m3	Ħ	Ħ
レベル5 規 格				土砂 オープンカット 押土無し 障害無し 10,000m3以上50,000m3未満	土砂 片切掘削	平砂			進入路出入口から仮置きヤードまで (県道) 1.0km以内	1. 0km以下	進入路出入口から仮置きヤードまで (県道) 1.0km以内	残土受入れ地での処理		切土部 現場制約無		
レベル4 細 別				掘削	掘削	挿士(ルーズ)		<b>型</b>		土砂等運搬		整花		法面整形		
レベ・ル3 種 別			工闸型				四十二		残士処理工 工区内運搬		残士処理工 工区内養生		法面整形工			植生工
い、ル2 エ 種		道路土工													法面工	
がが 工事区分	道路改良															

数量総括表

増													413kg/本	413kg/本	33kg/枚	33kg/枚
設計書数量	2, 320	1	1	140	106	44	1	17	397	397	112	19	41	55	83	105
計算書数量	2, 324. 6	1.0	1.0	140.0	105.6	44. 2	1.0	16.9	396.8	396.8	111.7	19.3	41.0	51.5	83.0	105.0
単位	m2	Ħ	吊	ш3	ш3	m3	Ħ	m2	m2	m2	E	E	ш	E	枚	枚
レベル5 規 格				平均施工幅1m以上2m未満	小規模	小規模		型枠工	コンクリート打設	養生工	高密度ポリエチレン管 φ200	埋戻し材 RC-40	落蓋式側溝 CH-25-30-30 300×300×2000	落蓋式側溝 CH-25-30-30 300×300×2000	コンクリート蓋 1種蓋	コンクリート蓋 1種蓋
レベ. Jv4 細 別	植生マットエ			床掘り	埋戻し	土砂等運搬		小段排水 張りコンクリート			総排水		法尻排水 撤去再設置	法尻排水 新設	法尻排水 撤去再設置	法尻排水 新設
レベル3 種 別			作業土工				排水工									
レベル2 エ 種		排水構造物工														
M, M  工事区分																

数量総括表

				12												
増要				413kg/本	33kg/枚			24kg/枚								
設計書数量	6	45	45	19	38	1	9	9	10	1	-	16	25	-	9	-
計算書数量	9.3	45.3	45.3	18.5	38.0	1.0	6.0	6.0	10.0	1.0	1.0	16.1	24.8	1.0	6.0	1 0
単位	m2	ТШ	Т.	E	枚	计	箇所	枚	箇所	吊	吊	£ш	ЕШ	吊	ЕШ	#
N' N5	型枠工	コンクリート打設	養生工	落蓋式側溝 CH-25-30-30 300×300×2000	コンクリート蓋 1種蓋		V=0. 298m3	グレーチング蓋 500×500用 T-14 普通目	V=0.282m3			小規模	小規模		鉄筋構造物 機械施工	
レベ・ル4 細 知 別	法尻排水 張りコンクリート			平場排水	法尻排水 新設		現場打ち集水桝 法尻集水桝	湘	現場打ち集水桝 小段集水桝			床掘り	埋戻し		構造物とりこわし	
レベ・ル3 種 別						集水桝工					排水構造物撤去工			構造物取壊しエ		運搬処理工
レベル2 エ 種										構造物撤去工						
が.加 工事区分																

数量総括表

摘要										360日想定						
設計書数量	9	15	1	1	17	17	290	290	17	360 5, 990	-	290	17	17	40	17
計算書数量	6.0	15.0	1.0	1.0	17.1	17.1	558.0	558.0	16. 63	5, 987. 0	1.0	558.0	17.1	17.1	40.2	17.1
単位	m3	ţ	计	吊	ш3	ш3	m2	m2	٠		吊	m2	m3	m3	ب	m3
レベル5 規 格	有筋コンクリート	有筋コンクリート					L=100m×2.5m		H200 整備費	H200 賃料			無筋構造物 機械施工	無筋コンクリート	無筋コンクリート	小規模
7、7.		殼処分			床掘り	基礎コンクリート打設	切土防護柵の設置	土留材(板材)材料費	支柱 材料費	支柱 材料費		切土防護柵の撤去	構造物とりこわし	<b>設運搬</b>	殼処分	埋戻し
トバル3種別				防護施設工							<b>防護施設撤去工</b>					
ル、ル2 エ 種			仮設工													
1、1月1年日 日本区分																

数量総括表

							1	1	1	1	1	1			1	
摘要																
設計書数量	1	230	5	230	110	6	-	2,720	54	340	-	-	1	1, 210	1, 210	
計算書数量	1.0	234.0	4.5	229. 5	112.8	9.1	1.0	2, 718. 1	54.0	344. 4	1.0	1.0	1.0	1, 214. 0	1, 214. 0	
単位	Ħ	т3	т3	m3	m2	m2	卄	m2	m3	m2	吊	吊	甘	m2	m2	
Nv, IJ5   規 格		上砂 片切掘削	W<2.5	他干	切土部 現場制約無	盛土部 現場制約無		法面保護	小規模 仮排水	仮排水				RC-40 t=30cm	再生密粒度アスコン (20) t=5cm	
レベ・ル4 細 別		輝制	五型	神士(ルーズ)	法面整形	法面整形		種子散布	床掘り					下層路盤(車道·路肩部)	表層(車道·路肩部)	
レベル3 種 別	工事用道路工						仮置き盛土エ						アスファルト舗装工			
レベル2 エ 種												舗装工				
がずま											舗装					

道路土工

	土工計算書				
種別/細別/規格	内訳			数	量
掘削工	平均断面計算書より 現地から進入路出入り口まで、80m 押土想定			1	式
掘削 オープンカット	土砂 押土無し,障害無し 10,000m3以上50,000m3未満 17985.3	= 1	7985. 30	17985.3	m3
掘削 片切掘削	土砂 1139.8	= 1	139. 80	1139.8	m3
押土(ルーズ)	土砂 17985.3 + 1139.8	= 1	9125. 10	19125. 1	m3
<b>盗</b> 土工				1	式
押土(ルーズ)		=	0.00	0.0	m3
<b>浅土処理工</b> 工区内運搬	進入路出入口から仮置きヤードまで(県道)1.0km以内			1	式
土砂等運搬 小規模	掘削合計 17985.3 + 1139.8	= 1	9125. 10		m3
	盛土合計 0.00	=	0.00		m3
	19125.10 — 0.00 / 0.9 =	= 1	9125. 1	19125. 1	m3
<b>浅土処理工</b> 工区内養生				1	式
整地 残土受入れ地での処理	19125. 10	= 1	9125. 10	19125. 1	m3
<b>去面整形工</b>				1	式
法面整形 切土部 現場制約無	計画法面 平均断面計算書より 2315.5	= 2	315. 50		m2
	県道側法面 植生工詳細図より 82.6	=	82. 60		m2
	2315.5 + 82.6	= 2	398. 10	2398. 1	m3

### 土工計算書 平均断面計算書 掘削工 土砂, オープンカット 距離 土砂, 片切掘削 要 測 点 摘 A線形 (m)断面積 平均断面 土量 断面積 平均断面 土量 10mピッチ (m2)(m2)(m3)(m2)(m2)(m3)0 +10.9 0.000 14. 1 0 +5.000 22.2 16.55 82.8 14.5 14.30 71.5 5.0 1 +0.000 18.30 91.5 18.8 16.65 5.0 14.4 83.3 2 +0.000 10.0 12.75 127.5 17.4 18.10 11. 1 181.0 0.000 3.7 74.0 25.9 21.65 3 +10.0 7.40 216.5 4 +0.000 10.0 27.05 270.5 34.3 30.10 301.0 50.4 5 +0.000 10.0 181.0 115.70 1157.0 1.1 17.70 177.0 6 +282.35 1.35 0.000 10.0 383.7 2823.5 1.6 13.5 7 +0.000 10.0 711.9 547.80 5478.0 2.1 1.85 18.5 8 + 10.0 563.85 1.3 1.70 17.0 0.000 415.8 5638.5 9 +0.000 10.0 32.6 224.20 2242.0 10.8 6.05 60.5 計 90.0 17985.3 1139.8

### 土工計算書 平均断面計算書 盛土工 距離 W<2.5m、土砂 要 測 点 摘 A線形 平均断面 (m)断面積 土量 10mピッチ (m2)(m2)(m3)0 +0.0 0.000 0 +5.000 5.0 0.0 0.00 0.0 1 +0.000 5.0 0.0 0.00 0.0 2 +0.000 10.0 0.0 0.00 0.0 3 +0.000 10.0 0.0 0.00 0.0 4 +0.00 0.000 10.0 0.0 0.0 5 +0.000 10.0 0.0 0.00 0.0 6 +0.000 10.0 0.0 0.00 0.0 7 +0.000 10.0 0.0 0.00 0.0 8 + 0.000 10.0 0.0 0.00 0.0 9 +0.000 10.0 0.0 0.00 0.0 計 90.0 0.0

# 土工計算書 平均断面計算書 法面工

				•	3 A 1 A 1 7 1					
					法面	訂工				
測	点	距離	法司	面整形 切	上部	法司	面整形 盛二	上部	摘	要
A線形		(m)	法長	平均法長	法面積	法長	平均法長	法面積		
10m ピ	ッチ		(m)	(m)	(m2)	(m)	(m)	(m2)		
0 +	0.000		9.3			0.0				
0 +	5.000	5. 0	13.9	11.60	58.0	0.0	0.00	0.0		
1 +	0.000	5.0	16. 7	15. 30	76. 5	0.0	0.00	0.0		
2 +	0.000	10.0	15. 0	15. 85	158. 5	0.0	0.00	0.0		
3 +	0.000	10.0	16.6	15.80	158. 0	0.0	0.00	0.0		
4 +	0.000	10.0	34. 2	25. 40	254. 0	0.0	0.00	0.0		
5 +	0.000	10.0	36. 1	35. 15	351.5	0.0	0.00	0.0		
6 +	0.000	10.0	36. 9	36. 50	365. 0	0.0	0.00	0.0		
7 +	0.000	10.0	32.8	34. 85	348. 5	0.0	0.00	0.0		
8 +	0.000	10.0	30.0	31.40	314.0	0.0	0.00	0.0		
9 +	0.000	10.0	16. 3	23. 15	231. 5	0.0	0.00	0.0		
	≑I.	00.0			0.015.5			2 2		
	計	90.0			2, 315. 5			0.0		

法面工

種別/細別/規格 内 訳 植生工		量 式 m2 m2
植生基材吹付 計画法面 平均断面計算書より = 2242.0		m2
厚3cm       2242.0       = 2242.0         県道側法面 植生工詳細図より       = 82.60         82.6       = 82.60         2242.0 + 82.6       = 2324.60         肥料       23         厚層基材       100m2当り         t=3cm       3900         100m2当り         = 3900.0		m2
県道側法面 植生工詳細図より 82.6 = 82.60 2242.0 + 82.6 = 2324.60 23 肥料 23 = 23.0 厚層基材 100m2当り t=3cm 3900 = 3900.0	24. 6	m2
82.6	24.6	
2242.0 + 82.6	24.6	
肥料 100m2当り = 23.0 厚層基材 100m2当り t=3cm 3900 = 3900.0	24.6	m3
23     = 23.0       厚層基材     100m2当り       t=3cm     3900       = 3900.0		
23     = 23.0       厚層基材     100m2当り       t=3cm     3900       = 3900.0		
厚層基材 100m2当り t=3cm 3900 = 3900.0		
t=3cm 3900 = 3900.0		kg
		1
菱形金網   100m2当り		1
菱形金網 100m2当り		m2
キロー 100 × 1.4		1114
$\phi \ 16 \times 400 \text{mm} \qquad 30 \qquad = 30.0$		本
補助アンカーピン		<u> </u>
$\phi 9 \times 200 \text{mm}$ 150 = 150.0		本
集計		
肥料 23 / 100 × 2324.60 = 534.7		kg
厚層基材		***0
t=3cm 3900 / 100 × 2324.60 = 90659.4		1
菱形金網		
$2.0-50\times50$ $140$ / $100\times2324.60$ = $3255$		m2
主アンカーピン		
$\phi 16 \times 400 \text{mm}$ 30 / 100 × 2324.60 = 698		本
補助アンカーピン		
$\phi  9 \times 200 \text{mm} \qquad 150  / \qquad 100  \times  2324.60 \qquad \qquad =  3487$		本



	排	水構造物	勿工計算書				
種別/細別/規格		内	訳			数	量
作業土工						1	式
床掘り 小規模	小段排水 縦排水 0.00 + 23.66						- 7
	法尻集水桝 小段集水桝 + 17.50 + 15.60	法尻排力 十 16.10	k 撤去再設置	=	140. 01	140. 0	m3
埋戻し 小規模	0.00 + 19.34	+ 29.17	K       平場排水         +       6.29         K       撤去再設置				
土砂等運搬	法尻集水桝     小段集水桝       +     13.69 +     12.30       掘削合計			=	105. 59	105. 6	m3
小規模	140.01			=	140. 01		m3
	105. 59 — 19. 34			=	86. 25		m3
	140.01 — 86.25	/ 0.9	=	=	44. 2	44. 2	m3

		排水	<b>溝造物工</b>	計算書				
種別/細別/規格		内		訳			数	量
排水工							1	式
小段排水	詳細図より						1	11
張りコンクリート	14.5 +	19.8 +	18.6 +	18.6 +	18.6			
	19.2 +	19.2 +	17.0 +	12.8 +	11.0 =	169. 3		m
張りコンクリート 型枠工	0.050 ×	2 000 ×	10.00		_	10m当たり		O
空件工 張りコンクリート	0.050 ×	2.000 ×	10.00			1.000 10m当たり		m2
コンクリート打設	( 0.350 +	1.376 +	0.618)×	10.0	=	23. 440		m2
張りコンクリート 養生工	( 0.250 ±	1 276 ±	0 610 ) >	10.0	_	10m当たり 23.440		m.O
食生上	( 0.350 +	1.376 +	0.018 / 🗡	10. 0		23. 440		m2
_	<del> </del>	1	500		<del></del>			/.
_								•
_		ı (5% <b>7</b>	程度)		1:1.8		300	
100 70		20						
- "								-
				張りコンクリー t=5cm	<u>-                                    </u>			-
集計								
張りコンクリート 型枠工	1 000 /	10 ×	169. 3		=	16. 93	16.9	m2
張りコンクリート	1.000 /	10 ×	109. 3			10. 95	10. 9	III
コンクリート打設	23. 440 /	10 ×	169. 3		=	396.84	396.8	m2
張りコンクリート	25		100 0			0.6.5	000	
養生工	23. 440 /	10 ×	169. 3			396. 84	396. 8	m2

		排水構造	物工計算書				
種別/細別/規格		内	訳			数	量
縦排水	詳細図より						
		小段部 小段部					
		0.435 + 0.56					
高密度ポリエチレン管	+( 10.296 +	0.435 + 0.31	15)× 5		111.71 Om当たり	111.7	m
φ 200 床掘り	10. 000				10.000 0m当たり		m
小規模埋戻し		0.500)× 0.35 ポリエチレン管控	50 / 2 × 诠	10.000 =			m3
小規模		$0.222^{2} \times \pi/4$		=	1. 731		m3
埋戻し材 RC−40	1. 731			=	0m当たり 1.731		m3
- - - - - - 埋戻し	500程度	の の の の の の の の の の の の の の の の の の の	・レン管	STATE OF THE PARTY		•	- -
集計							
高密度ポリエチレン管 φ 200	10.000 /	10 × 111.	7	=	111. 71		m
床掘り 小規模	2.118 /	10 × 111.	7	=	23. 66		m3
埋戻し 小規模	1.731 /	10 × 111.	7	=	19. 34		m3
埋戻し材 RC-40	1.731 /	10 × 111.		=	19. 34	19. 3	m3
	,						
					+		
					+		
					<b>I</b>		

		排水村	<b>青造物</b>	工計算書				
種別/細別/規格		内		訳			数	量
法尻排水	詳細図より							
落蓋式 撤去再設置	41.0					41.0	41. 0	
落蓋式						41.0	41.0	m
新設	6.4 +	14.5 +	19.8	+ 18.6 +	19. 2			
	14.0 —	41.0			=	51. 5	51. 5	m
合計	41.0 +	51. 5			=	92. 5		m
落蓋式側溝	10.000 /					10m当たり		1.
300×300 動工 4. 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4	10.000 /	2.000				0.000		本
敷モルタル 1:3 t=20	0.360 ×	0.020 ×	10 000		=	10m当たり 0.072		m3
基礎材	0.300 //	0.020 /	10.000			0.012 10m当たり		ШӘ
RC-40 t=100	0.460 ×	0.100 ×	10.000		=			m3
床掘り 小規模						10m当たり		
新設	0.605 ×	1.000 ×	10.000		=	6.050		m3
埋戻し 小規模	1	則溝控除	張りコンク	カリート控除				
新設	6.050 — (	0.212 + (	0.245	+ 0.245)×	0.050			
	敷モルタル控	除	基礎砕	:石控除		10m当たり		
	+ 0.360 ×	0.020 +	0.460	× 0.100)×	10.000 =	3. 153		m3
落蓋						10m当たり		
CHL-25-30 $390 \times 495 \times 100$	10.000 /	0.495			=	20. 202		枚
張りコンクリート						10m当たり		
型枠工	0.050 ×	2 ×	10.00		=	1.000		m2
張りコンクリート						10m当たり		
コンクリート打設	0. 245 ×	2 ×	10.00		=	4. 900		m2
張りコンクリート						10m当たり		
養生工	0. 245 ×	2 ×	10.00		=	4. 900		m2
	-		1000	落蓋 CHL2	5-30			
		245 .55.	390	55, 245				
	_	249 35	300	35 245				
				5%程度				
	199	==						
	_			張コン	クリート			
	605	370		(t=5cm)	)			
	_		4/1	掘削	線			
	10020	1		落蓋豆   (300×				
		50	360	A=0. 2				
		200		<u>敷モル</u> 1:3	タル			
		-	460	基礎砕石 RC-40				
				RC-40				

		排水棒	<b>声</b> 造物工	計算書				
種別/細別/規格		内		訳			数	量
集計								
落蓋式側溝	撤去再設置	10	44.0			22.50		
300×300 千葉県型側溝	5.000 / 新設	10 ×	41. 0		=	20. 50		本
CH-25-30-30	5. 000 /	10 ×	51. 5		=	25. 75		本
敷モルタル	0.000	10	01.0			20.10		
1:3 t=20	0.072 /	10 ×	92.5		=	0.67		m3
基礎材								
RC-40 t=100	0.460 /	10 ×	92. 5		=	4. 26		m3
床掘り	0.050	10. \	00.5			55.00		0
	6.050 /	10 ×	92. 5			55. 96		m3
小規模	3. 153 /	10 ×	92. 5		=	29. 17		m3
法尻排水 蓋	撤去再設置	10	· · · ·			20.11		mo
	20. 202 /	10 ×	41.0		=	82.83	83	枚
法尻排水 蓋	新設							
	20. 202 /	10 ×	51. 5		=	104.04	105	枚
張りコンクリート	/							
型枠工	1.000 /	10 ×	92. 5			9. 25	9.3	m2
張りコンクリート コンクリート打設	4 000 /	10 ×	92. 5		=	45. 33	45. 3	m?
張りコンクリート	4. 900 /	10 ^	92. 0			40. 55	40. 5	m2
養生工	4.900 /	10 ×	92. 5		=	45. 33	45. 3	m2
	,							
						Ţ		

		排水構	造物工計	算書			
種別/細別/規格		内		訳		数	量
平場排水	詳細図より						
落蓋式側溝	10.5				10.5	10.5	
300×300 工	18. 5				= 18.5	18.5	m
千葉県型側溝 CH-25-30-30	10.000 /	2 000			10m当たり = 5.000		本
敷モルタル	10.000 /	2.000			— 5.000 10m当たり		<u>4</u>
1:3 t=20	0.360 ×	0.020 × 10	0.000		= 0.072		m:
基礎材	0.000 /	0.020 / 1	· • • • • • • • • • • • • • • • • • • •		10m当たり		III
RC-40 t=100	0.460 ×	0.100 × 10	0. 000		= 0.460		m:
床掘り					10m当たり		
小規模	0.605 ×	1.000 × 10	0. 000		= 6.050		mS
埋戻し			モルタル控除				
小規模	6.050 — (		0.360 × 0.0	)20			
	基礎砕石控	:除			10m当たり		
	+ 0.460 ×	0.100		$) \times 10.000$	= 3.398		m3
落蓋					10m当たり		
CHL-25-30 $390 \times 495 \times 100$	10.000 /	0.495			= 20.202		枚
	02	555	390 55 300 50 460	落蓋 CHL25-30 			

		排水村	<b>声造物工</b>	計算書				
種別/細別/規格		内		訳			数	量
集計								
落蓋式側溝 300×300	5. 000 /	10 ×	18. 5		=	9. 25		本
敷モルタル 1:3 t=20 基礎材	0.072 /	10 ×	18. 5		=	0. 13		m3
RC-40 t=100 床掘り	0.460 /	10 ×	18. 5		=	0.85		m3
小規模 埋戻し	6. 050 /	10 ×	18. 5		=	11. 19		m3
小規模 落蓋	3. 398 /	10 ×	18. 5		=	6. 29		m3
CHL-25-30 390×495×100	20. 202 /	10 ×	18. 5		=	37. 37	38	枚

	排水構造物工計算書		
種別/細別/規格	内 訳	数	量
集水桝工			
(法尻集水桝)		1	式
現場打ち集水桝	詳細図より		
	6.0 = 6.0	6	箇所
平均接続数	( 1.0 + 1.0 + 1.0 + 1.0 + 1.0		
	+ 0.0)/ 6.0 = 0.833		
控除断面積	断面積 平均接続数		
縦排水	$0.222^{2} \times \pi/4 \times 0.833 = 0.032$		
平均接続数	( 2.0 + 2.0 + 2.0 + 3.0 + 1.0		
法尻排水			
控除断面積	断面積 平均接続数		
	$-$ 0.300 $\times$ 0.300 $\times$ 2.000 $=$ 0.180		
コンクリート	1箇所当たり		
V=0.298m3	0.800 × 0.800 × 0.750		
	内空 控除		
	- 0.500 × 0.500 × 0.600		
	縦排水断面控除 法尻排水断面控除 0.000 0.150 0.150 0.150 0.000		0
开门扑九	$-$ 0.032 $\times$ 0.150 $-$ 0.180 $\times$ 0.150 $=$ 0.298		m3
型枠	1箇所当たり ( 0.800 × 0.750 + 0.500 × 0.600 )× 4		
	総排水断面控除 法尻排水断面控除		
	- 0.032 - 0.180 = 3.388		m2
基礎材	0.002		1112
RC-40 t=150	$0.900 \times 0.900 = 0.810$		m2
蓋	グレーチング蓋 500×500用、T-14 24kg/枚 1箇所当たり		
	1.000 = 1.000		枚
床掘り	1箇所当たり		
小規模	$1.800 \times 1.800 \times 0.900 = 2.916$		m3
埋戻し	桝控除		
小規模	$2.916 - 0.800 \times 0.800 \times 0.750$		
	砕石控除		
	$-$ 0.900 $\times$ 0.900 $\times$ 0.150		
	張りコンクリート控除 1箇所当たり		
	$-$ 0.650 $\times$ 0.050 $=$ 2.282		m3
300 50 50 万元 50 万	700 300 700 150 300 150 300 150 150 150 150 150 150 150 150 150 1	-	

		排水構造	物工計算書				
種別/細別/規格		内	訳			数	量
集計							
コンクリート							
型枠	0. 298 ×	6. 0		=	1. 79		m3
基礎材	3.388 × RC-40 t=150	6.0		=	20. 33		m2
	0.810 ×	6.0		=	4.86		m2
床掘り 小規模	2. 916 ×	6. 0		=	17. 50		m3
埋戻し							
小規模 集水桝 蓋	2. 282 ×	6. 0		=	13.69		m3
	1.000 ×	6. 0		=	6.00	6	枚
					-		

	排水構造物工計算書	
種別/細別/規格	内訳	数量
<b>集水桝工</b>		
(小段集水桝)	7V (m FT ) ) o	1 式
現場打ち集水桝	詳細図より	10 KK=
立护拉维米	$ \begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	10 箇戸
平均接続数 縦排水	· ·	
科比切下八	+ 1.0 + 2.0 + 2.0 + 1.0 + 2.0)	
	/ 10.0 = 1.500	
控除断面積	断面積 平均接続数	
縦排水		
コンクリート	1箇所当たり	
V=0.282m3	$0.800 \times 0.800 \times 0.650$	
	内空 控除      縦排水断面控除	
	$-$ 0.500 $\times$ 0.500 $\times$ 0.500 $-$ 0.058 $\times$ 0.150 $=$ 0.282	m3
型枠	1箇所当たり	
	$( 0.800 \times 0.650 + 0.500 \times 0.500 ) \times 4$	
	側溝 断面控除	
	- 0.058 = 3.022	m2
基礎材		
RC-40 t=150	$0.900 \times 0.900 = 0.810$	m2
床掘り	1箇所当たり	
小規模		m3
埋戻し	<b>桝控除</b>	
小規模		
	砕石控除 1箇所当たり	
	$- 0.900 \times 0.900 \times 0.150 = 2.055$	m3
小規模水 張リコンクリート	場が、500×500×1650 場が、 ポリエチレン管 4200 振りコンクリート t=5cm 振りコンクリート t=5cm の の の の の の の の の の の の の	008

		排水構造	物工計算書				
種別/細別/規格		内	訳			数	量
集計							
コンクリート							
型枠	0. 282 ×	6. 0		=	1. 7		m3
基礎材	3.022 × RC-40 t=150	6. 0		=-	18. 1		m2
床掘り	0.810 ×	6. 0		=	4. 9		m2
小規模	2. 592 ×	6. 0		=	15. 6		m3
埋戻し 小規模	2. 055 ×	6. 0		=	12. 3		m3



	横造物撤去工計算書 ————————————————————————————————————		
種別/細別/規格	内訳	数	量
排水構造物撤去工		1	式
落蓋式			
撤去再設置	41.00 = 41.00		m
床掘り	側溝控除 10m当たり		
	$6.050 - 0.212 \times 10.000$ = $3.930$ $10m当たり$		m3
小規模	$0.605 \times 1.000 \times 10.000 = 6.050$		m3
71.7%			
	5539055		
	300		
	落蓋式側溝 (300×300) A=0. 212m2		
	50 360 50 敷モルタル		
床掘り	KC-4U		
小規模	$3.930 / 10 \times 41.0 = 16.11$	16. 1	m3
埋戻し	2002		
小規模	$6.050 / 10 \times 41.0 = 24.81$	24.8	m3
土砂等運搬	掘削合計		
小規模	16.11 = 16.11		m3
	盛土合計   24.81		m3
			inc
	-16.11 + 24.81 / 0.9 = 11.5		m3
構造物取壊し工	詳細図より	1	式
コンクリート構造物取壊し			
鉄筋構造物 機械施工	(用)注 200 × 200 MC エキ 7ブ E		
法肩排水撤去 CH-25 300×300	側溝 300×300 断面積 延長 0.054 × 31.00 = 1.67		m3
縦排水撤去	□300×2 延長		
$\square 300 \times 2$	$0.300 \times 0.300 \times 2 \times 24.04 = 4.33$		m3
	合計		
	1.67 + 4.33 = 6.00	6.0	m3
+			

		<b>上工計算書</b>			
種別/細別/規格	内	訳		数量	
運搬処理工				1 =	式
設運搬 有筋コンクリート	コンクリート(鉄筋)構造物	6.00	= 6.0		m3
殻処分 有筋コンクリート	コンクリート(鉄筋)構造物		$ \begin{array}{rcl} 2.5 & \text{t/m2} \\ 2.50 & = & 15.0 \end{array} $		t



	仮設工計算書				
種別/細別/規格	内。			数	量
防護施設工				1	式
防護柵延長	県道側GSSセンター側高さ間隔76.00110.003.00 m2.0	00 m		1	24
支柱本数	76.0 / 2.0 + 110.0 / 2.0	=	95. 00		箇所
床掘り					
小規模	0.4 × 0.4 × 1.1		0.18		m3
distribution and the state of t	0. 18 × 95. 0		17. 10	17. 1	m3
基礎コンクリート打設	17. 10	=	17. 10	17. 1	m3
切土防護柵の設置	延長高さ				
県道 県道	76.0 × 3.00 延長 高さ		228. 00		m2
GSS	110.0 × 3.00	=	330.00		m2
合計	228.00 + 330.00	=	558. 0	558. 0	m2
土留材(板材)材料費					<u>-</u>
会計 支柱 材料費	558.00 H200 49.9kg/m		558. 00	558. 0	m2
1本当たり重量	$3.50 \times 49.90 / 1000.00$	=	0. 175		t
H200 整備費 重量	0. 175 × 95. 00	_	16 62	16 69	4
世里 H200 賃料	0. 175 × 95. 00		16. 63	16. 63	L
供用日延べ重量	16. 63 × 360. 00	=	5986. 80	5987	t/目
防護施設撤去工				1	式
切土防護柵の撤去	FF0 0	=	FF0 00	FF0 0	0
コンクリート構造物取壊し	558. 0		558. 00	558. 0	IIIZ
無筋構造物 機械施工	17. 10	=	17. 10	17. 1	m3
<b>殼運搬</b>	コンクリート(無筋)構造物		17.10	17.1	0
無筋コンクリート		m <sup>2</sup>	17. 10	17. 1	m3
無筋コンクリート		35 =	40. 19	40. 2	t
埋戻し			15.10	15.1	
小規模 <b>工事用道路工</b>	17.10 平均断面計算書より		17. 10	17. 1	m3
- 17/18/22/1	1 481mp121 B 00 2			1	式
掘削 片切掘削	土砂 234.0	=	234. 00	234. 0	m.3
盛土	201. 0		201.00	201.0	mo
W<2.5 押土(ルーズ)	4.5 掘削 盛土		4. 50	4. 5	m3
1世上(ハレース)	畑則	=	229. 50	229. 5	<u>m</u> 3
法面整形	110.0		110.00	110.0	0
切土部 現場制約無	112. 8		112.80	112.8	m2

		仮	設工計	算	書				
種別/細別/規格		内			訳			数	量
法面整形 盛土部 現場制約無	9. 1					=	9. 10	9. 1	m2
仮置き盛土工	V. 1						0.10		
法面保護								1	式
種子散布	平面積								
法面保護	75.0 ×	75.0 -  率	57.0 ×		57. 0	=	2376.0 斜面積		m2
	2376.0 ×							2718. 1	m2
仮排水	75.0 ×	4. 000				=	300. 0		m
床掘り	平面積	0.0.	0.0.	, n	00.0		54.0	F4.0	0
小規模 仮排水 養生シート敷設	( 0.9 + 平面積	0. 3 )/2×	0.3 ×	. 3	00.0	=	54. 0	54. 0	m3
仮排水	( 0.424 ×2+	0.3)×	300.0				344. 4	344. 4	m2

# 土工計算書 平均断面計算書 掘削工 距離 土砂, オープンカット 測 点 土砂, 片切掘削 摘 要 A線形 (m) 平均断面 断面積 平均断面 断面積 土量 土量 10mピッチ (m2)(m2)(m3)(m2)(m2)(m3)0 +0.0 0.000 1 + 0.0009.45 10.0 18.9 94.5 2 + 0.00010.0 0.7 9.80 98.0 3 + 0.00010.0 1.05 10.5 1.4 22.0 4 + 0.00010.0 3.0 2.20 4 + 5.281 1.70 9.0 5.3 0.4 計 45.3 0.0 234.0

# 土工計算書 平均断面計算書 盛土工 距離 W<2.5m、土砂 測 点 摘 要 A線形 (m) 平均断面 断面積 土量 10mピッチ (m2)(m2)(m3)0 +0.0 0.000 1 + 0.0000.0 10.0 0.00 0.0 2 + 0.00010.0 0.2 0.10 1.0 3 + 0.00010.0 0.2 0.20 2.0 0.0 0.10 4 + 0.00010.0 1.0 4 + 5.2810.2 5.3 0.10 0.5 計 45.3 4.5

## 土工計算書 平均断面計算書 法面工 測 点 距離 法面整形 切土部 法面整形 盛土部 摘 要 A線形 (m)法長 平均法長 法長 平均法長 法面積 法面積 10mピッチ (m) (m)(m2)(m)(m)(m2)0 +0.000 0.0 0.0 1 + 0.000 7.0 3.50 35.0 0.0 0.00 0.0 10.0 2 +0.000 10.0 1.3 4. 15 41.5 0.5 0.25 2.5 3 + 0.0001.50 10.0 1.7 15.0 0.3 0.40 4.0 1.5 4 +0.000 10.0 1.5 1.60 16.0 0.0 0.15 4 + 5.2815.3 0.5 1.00 5.3 0.4 0.20 1. 1

112.8

9.1

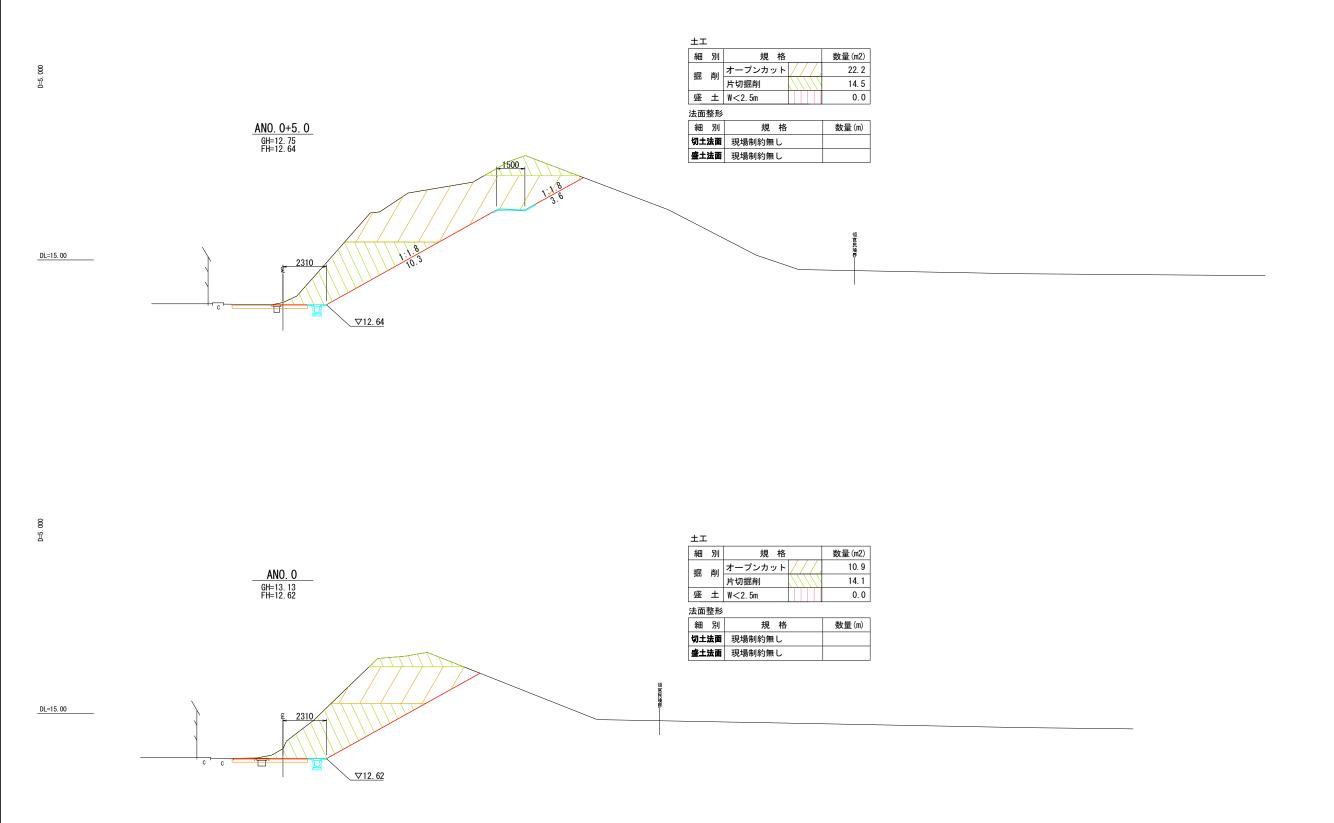
計

45.3



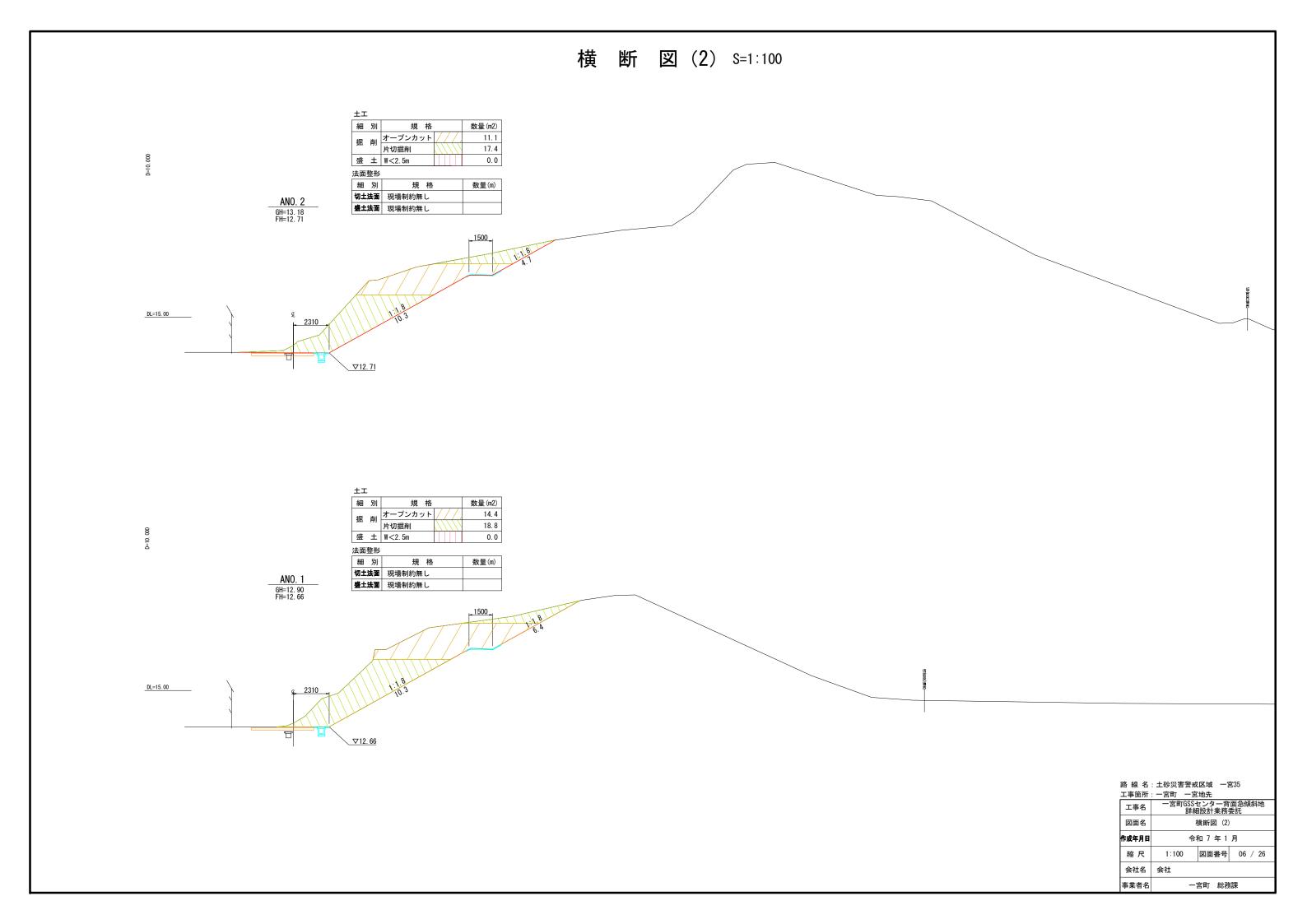
		舎	載工計	算書				
種別/細別/規格		内		訳			数	量
アスファルト舗装工	詳細図より						1	式
路盤(車道・路肩部) RC-40 t=15cm	890.90 +	114.50 +	208. 60		=	1214. 0	1214. 0	m2
表層(車道・路肩部) 再生密粒度As t=4cm		114.50 +					1214. 0	m2
行上111作5人以3 (-1cm	030.30	114.00	200.00			1214.0	1214.0	1112

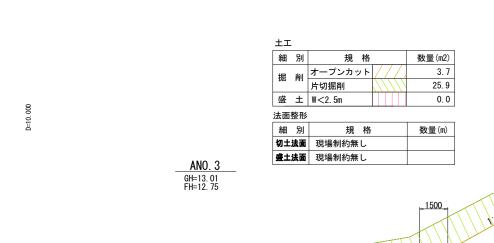
## 横断図(1) S=1:100



路線名:土砂災害警戒区域 一宮35

工事箇所	: 一宮町 一宮	地先	-	
工事名	一宮町GSSセンター背面急傾斜地 詳細設計業務委託			
図面名	横断図(1)			
作成年月日	令和 7 年 1 月			
縮尺	1:100	図面番号	05 / 26	
会社名	会社			
事業者名	-1	宮町 総務	課	

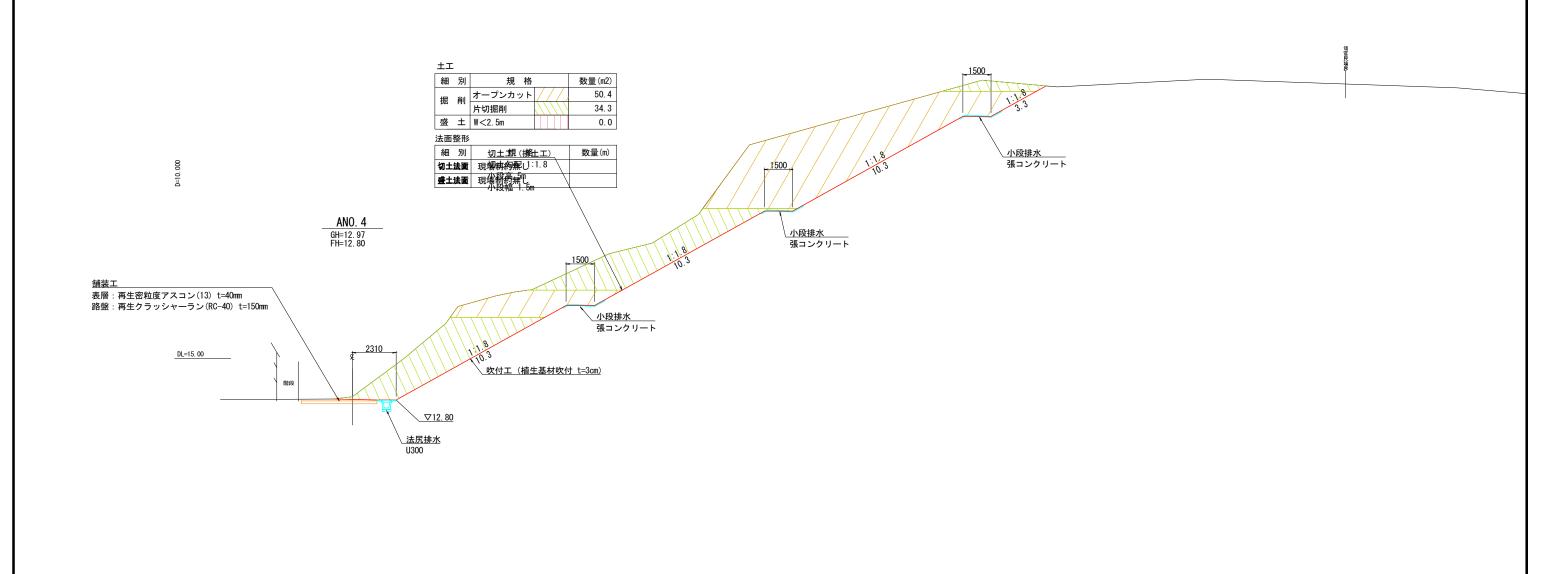




DL=15. 00

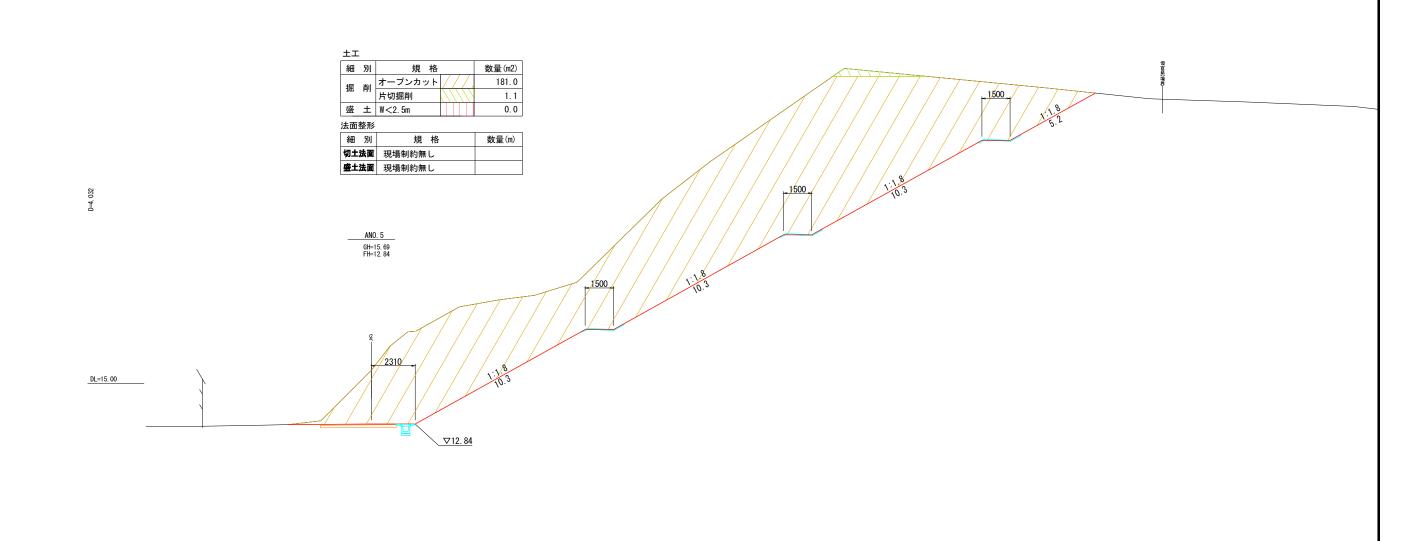
	: 土砂災害警戒 : 一宮町 一宮		宝35
工事名		センター背   設計業務	面急傾斜地 委託
図面名	1	横断図(3)	)
作成年月日	令	和 7 年 1	月
縮尺	1:100	図面番号	07 / 26
会社名	会社		
事業者名	_	宮町 総務	

## 横断図(4) S=1:100

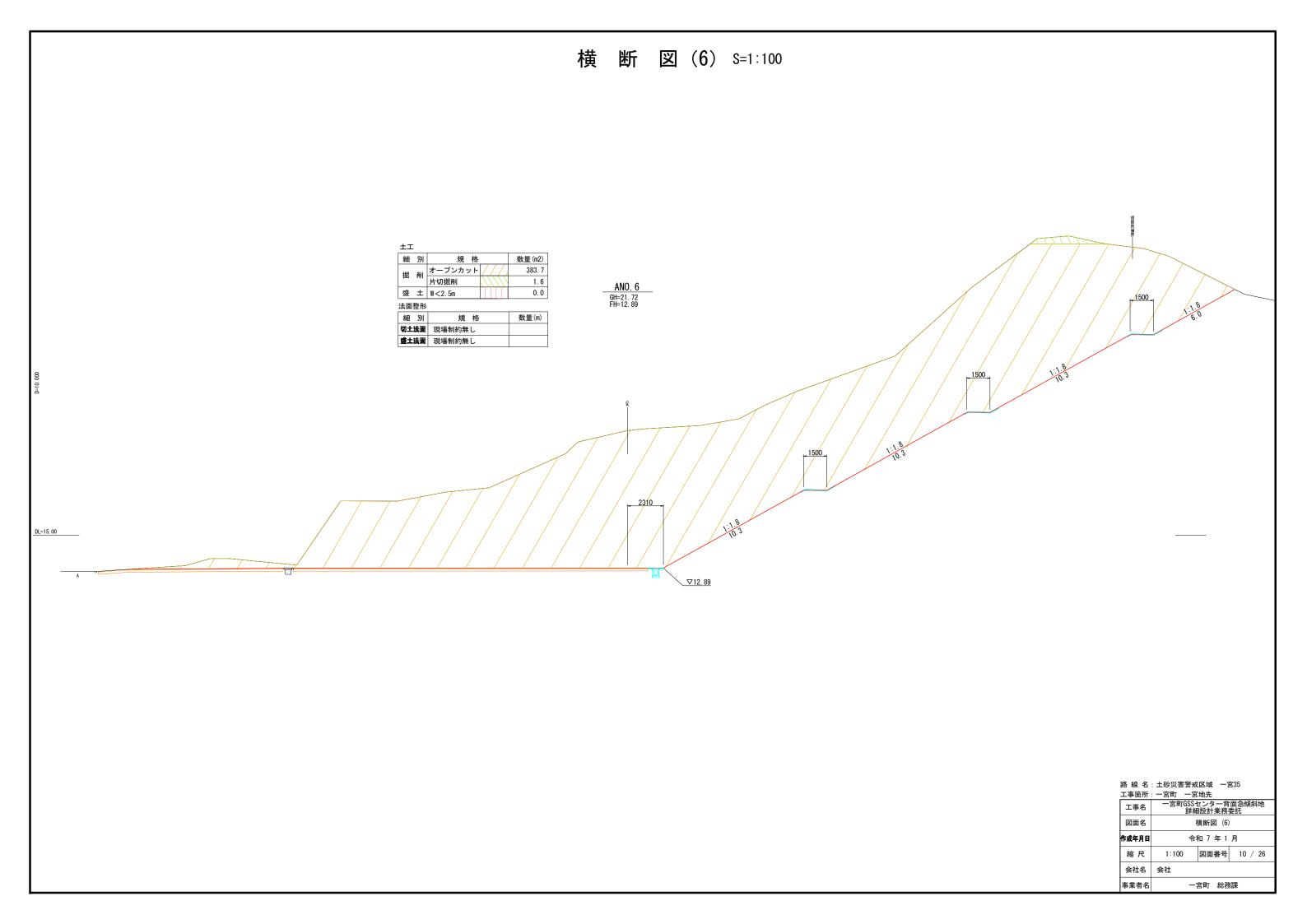


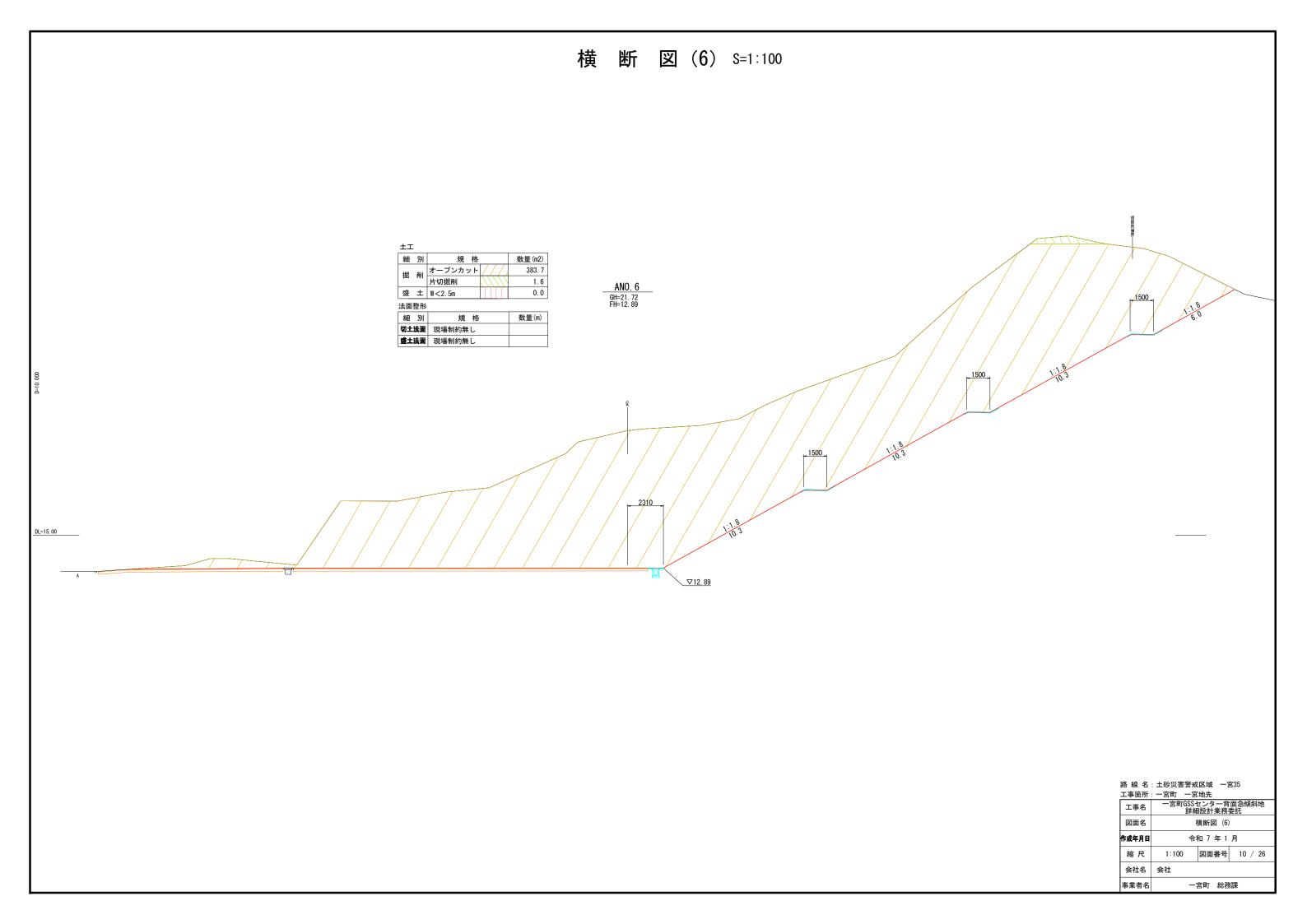
路線名	:土砂災害警戒	这域 一百	₹35
工事箇所	: 一宮町 一宮	地先	
工事名		センター背 田設計業務	面急傾斜地 委託
図面名	横断図 (4)		
作成年月日	令和 7 年 1 月		
縮尺	1:100	図面番号	08 / 26
会社名	会社		
事業者名	_	宮町 総務	課

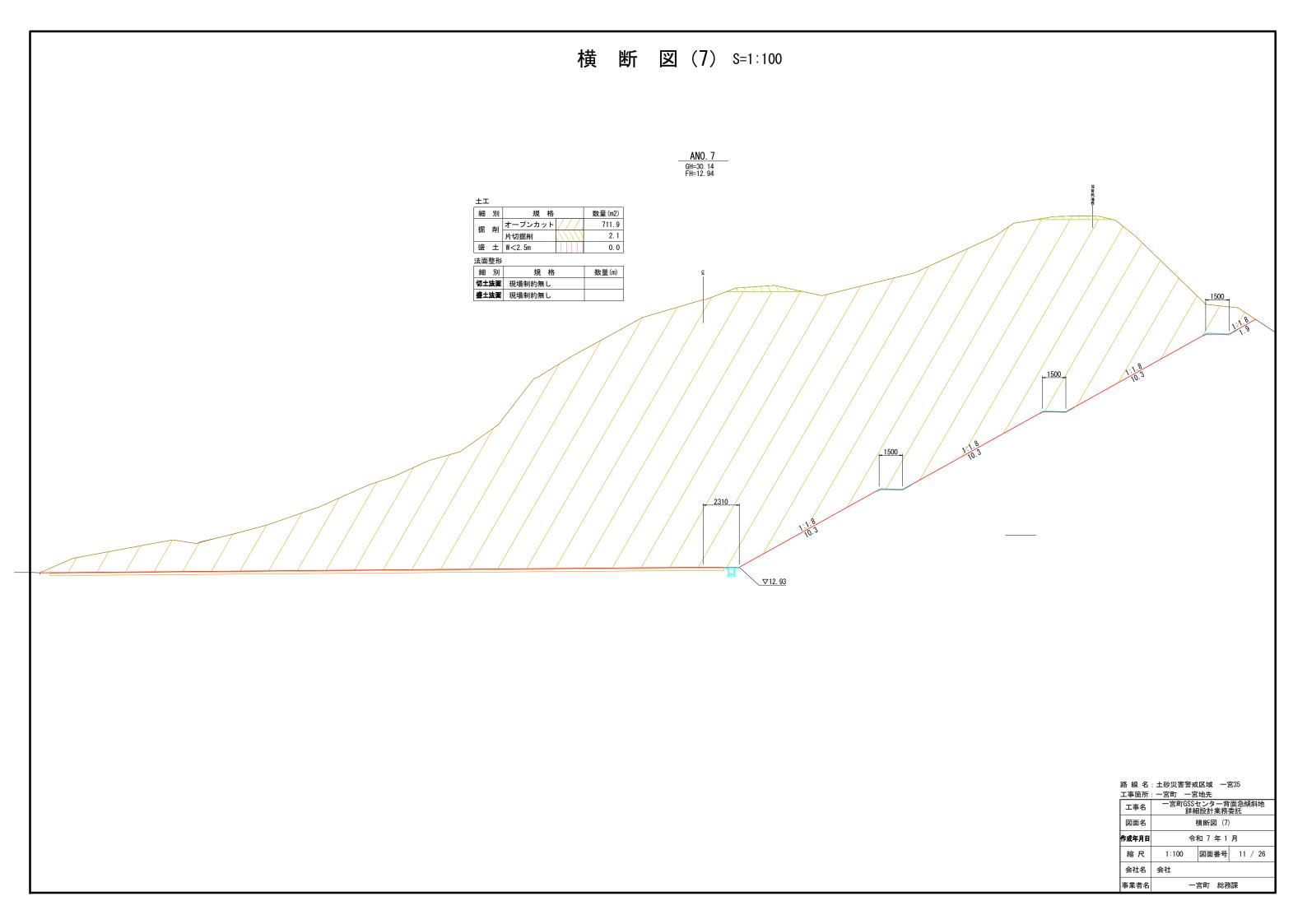
# 横 断 図 (5) S=1:100

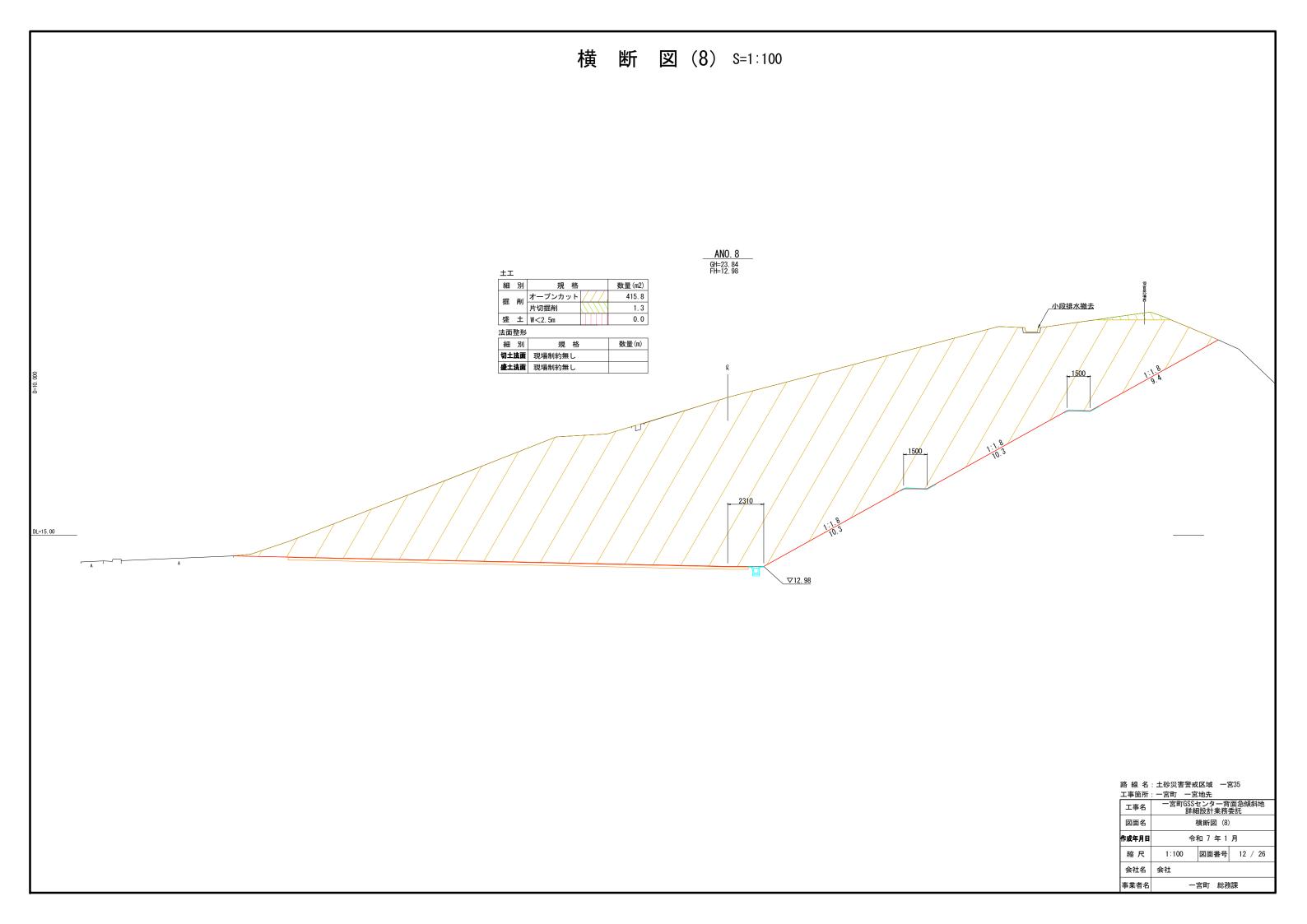


路線名	:土砂災害警戒	区域 一语	室35
工事箇所	: 一宮町 一宮		
工事名	一宮町GSS 詳紙	2ンター背 設計業務	面急傾斜地 委託
図面名	1	黄断図 (5)	
作成年月日	令和 7 年 1 月		
縮尺	1:100	図面番号	09 / 26
会社名	会社		
事業者名	-	宮町 総務	課









## 横断図(9) S=1:100

土工

F	細	別	規格	数量(m2)
	掘	削	オープンカット	32. 6
'	ИЩ		片切掘削	10.8
į	盛	土	W<2.5m	0.0

#### 法面整形

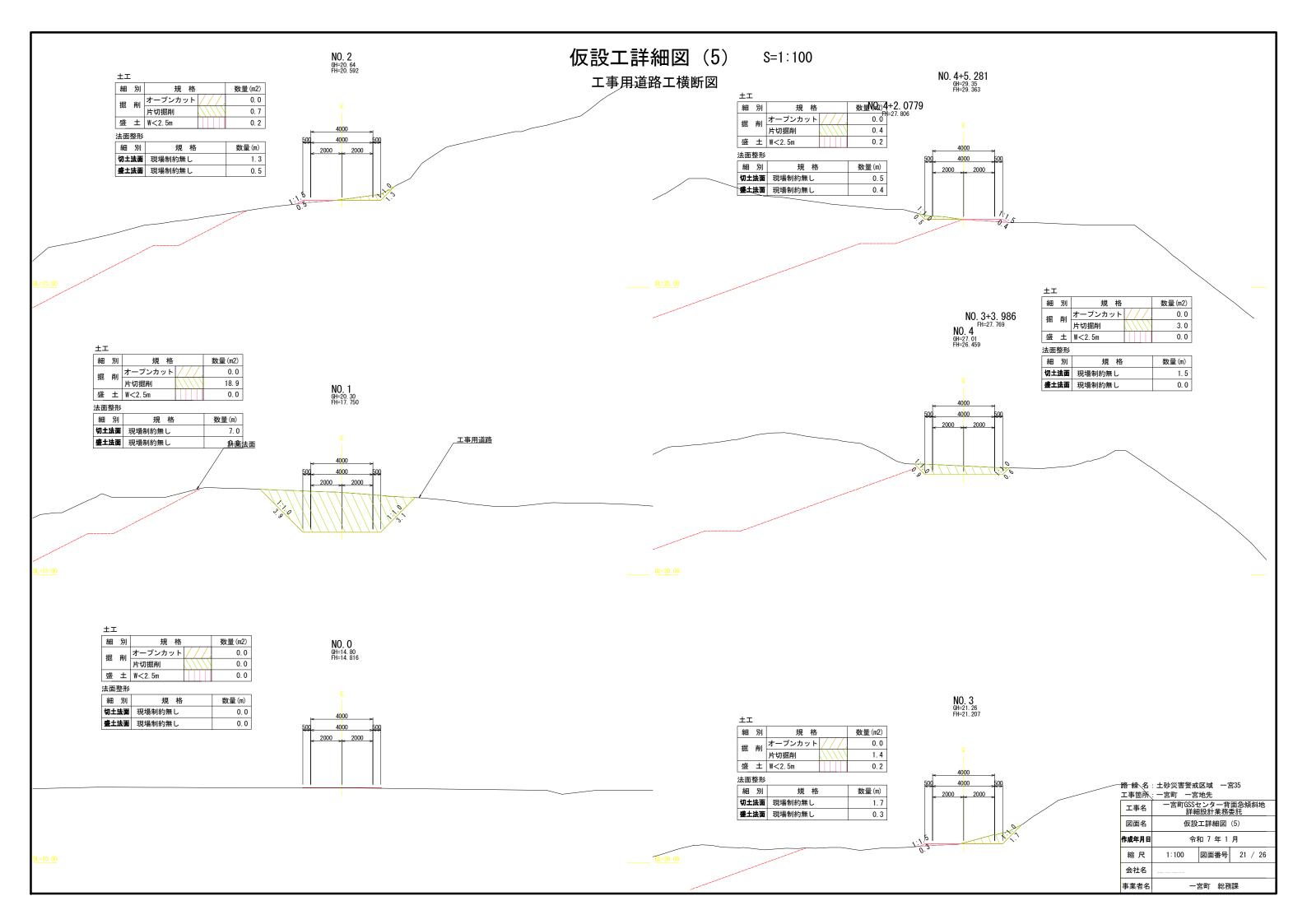
DL=15. 00

細	別	規格	数量(m)
切土	法面	現場制約無し	
盛土	法面	現場制約無し	

ANO. 9 GH=15. 65 FH=13. 02

∇ (13. 77) ∇13. 02

路 線 名	路 線 名:土砂災害警戒区域 一宮35			
工事箇所	工事箇所:一宮町 一宮地先			
工事名	一宮町GSS- 詳紙	センター背 昭設計業務		
図面名	横断図 (9)			
作成年月日	令和 7 年 1 月			
縮尺	1:100	図面番号	13 / 26	
会社名	会社			
事業者名	-	宮町 総務	課	



5-2. リサイクル計画書

#### 道路改良

#### (1)土砂

①利用量		152.0	m3
道路土工 盛土工 盛土		0.0	
排水構造物工 作業土工 埋戻し	小規模	105.6	
構造物撤去工 排水構造物撤去工 埋戻し	小規模	24.8	
仮設工 防護施設工 埋戻し	小規模	17.1	
仮設工 工事用道路工 盛土	W<2.5	4.5	
②現場内利用可能量		19,586.3	m3
③再生材利用可能量		0.0	m3
④新材利用可能量		0.0	m3
⑤再生資材利用率	$(2+3)/1 \times 100$	100.0	%
⑥発生量		19,586.3	m3
道路土工 掘削工 掘削	オープンカット	17,985.3	
道路土工 掘削工 掘削	片切掘削	1,139.8	
排水構造物工 作業土工 床掘り	小規模	140.0	
構造物撤去工 排水構造物撤去工 床掘り	小規模	16.1	
仮設工 防護施設工 床掘り	小規模	17.1	
仮設工 工事用道路工 掘削	片切掘削	234.0	
仮設工 仮置き盛土工 床掘り	小規模 仮排水	54.0	
⑦現場内利用可能量	①同様	19,586.3	m3
⑧他工事への搬出可能量	6-7	0.0	m3
⑨再資源化施設への搬出可能量			
⑩最終処分量			
⑪現場内利用率	(⑦/⑥) × 100	100.0	%

#### (2)砕石

①利用量		216.3	m3
	2.0t/m3	432.5	t
排水構造物工 縦排水	RC-40	19.3	
排水構造物工 法尻排水 基礎砕石	RC-40	4.3	
排水構造物工 平場排水 基礎砕石	RC-40	0.9	
排水構造物工 法尻集水桝 基礎砕石	RC-40	4.9	
排水構造物工 小段集水桝 基礎砕石	RC-40	4.9	
舗装工 下層路盤	再生砕石(RC-40) t=15cm	182.1	
②現場内利用可能量		0.0	
③再生材利用可能量		216.3	m3
	2.0t/m3	432.5	t
④新材利用可能量		0.0	t
⑤再生資材利用率	$(2+3)/1 \times 100$	100.0	%

#### (3)アスファルト混合物

①利用量		48.6	m3
	2.35t/m3	114.1	t
舗装工 表層	再生粗粒度アスコン(20) t=4cm	48.6	
②現場内利用可能量		0.0	
③再生材利用可能量		48.6	m3
	2.35t/m3	114.1	t
④新材利用可能量		0.0	t
⑤再生資材利用率	$(2+3)/1 \times 100$	100.0	%

#### (4)コンクリート塊

⑥発生量		55.2	t
撤去工殼処分	有筋構造物	15.0	
撤去工殼処分	無筋構造物	40.2	
⑦現場内利用可能量		0.0	t
⑧他工事への搬出可能量		0.0	t
⑨再資源化施設への搬出可能量	⑥同様	55.2	t
⑪最終処分量			t
⑪現場内利用率	(⑦/⑥) × 100	0.0	%

#### (5)アスファルトコンクリート塊

6発生量	数量総括表より	0.0	t
撤去工殼処分	アスファルト	0.0	
⑦現場内利用可能量		0.0	t
⑧他工事への搬出可能量		0.0	t
⑨再資源化施設への搬出可能量	⑥同様	0.0	t
⑪最終処分量		0.0	t
⑪現場内利用率	(⑦/⑥) × 100	0.0	%

### リ サ イ ク ル 計 画 書 (詳細設計)

業務成果として、設計業務の受注者が作成し報告書に添付

#### 1. 設計概要

発	注	機	関	名	一宮町役場	委	託	名	一宮町GSSセンター背面急傾斜地詳細設計業務委託
履	行	場	<u>1</u>	所	千葉県長生郡一宮町一宮地先	工事着	手予定	時期	_
設	計	概	要	等	法面工詳細設計				

#### 2. 建設資材利用計画

建	設 資	材①	利用量	② 現場内利用 (可能量	③ 再生材利用 可能量	<ul><li>④ 新材利用</li><li>可能量</li></ul>	⑤再生資源利用率 (②+③) /①×100	備	考
土		砂	152.0 地山m3	19586. 3 地山m3	0.0 地山m3	0.0 地山m3	100.0 %		
砕		石	432.5トン	0.0トン	432.5トン	0.0トン	100 %		
アスプ	'ァルト・ コンクリ	- }	114.1トン	0.0トン	114.1トン	0.0トン	100 %		
			トン	トン	トン	トン	%		

<sup>※</sup> 最下段には、その他の再生資材を使用する場合に記入する。

#### 3. 建設副産物搬出計画

建調	設副産	物の種類	⑥ 第	生生	量	7	現場内利用 可能量	<ul><li>⑧ 他工事</li><li>搬出</li></ul>	への 可能量	<ul><li>9 再資源イ</li><li>への搬出す</li></ul>	上施設 ① 可能量	① 最終処分	量	①現場内利用率 (⑦/⑥) ×100	備	考
建	第1種	建設発生土			地山m3	3	地山m3		地山m3	_			地山m3	%		
設	第2種	建設発生土	1	9586.	3 地山m3	3	19586. 3 地山m3		0 地山m3	_			地山m3	100 %		
発	第3種	建設発生土			地山m3	3	地山m3		地山m3	_			地山m3	%		
生					地山m3	3	地山m3		地山m3	_			地山m3	%		
	泥土	(浚渫土)			地山m3	3	地山m3		地山m3	_			地山m3	%		
土	合	計			地山m3	3	地山m3		地山m3	_			地山m3	%		
コ	ンクリ	ノート塊		55. 2	20トン		トン		トン	55. 2	2トン	_		0.0 %		
アスプ	ファルト・こ	コンクリート塊		0.0	00トン		トン		トン	(	コトン	_		0.0 %		
建	設 発	生木材			トン		トン		トン		トン	_		%		
建	設	汚 泥		•	トン		トン		トン		トン	_		%		
建	設混合	全廃棄物		•	トン		トン		トン		トン	_		%		

- ※ 建設発生土の区分(既存資料から判断するもとする)
  - ①第1種建設発生土・・・砂、礫及びこれらに準ずるもの。

- ④第4種建設発生土・・・粘性土及びこれらに準ずるもの。(第3種建設発生土を除く)
- ②第2種建設発生土・・・砂質土、礫質土及びこれらに準ずるもの。
- ⑤泥土(浚渫土)・・・浚渫土のうち概ねgc2以下のもの。
- ③第3種建設発生土・・・通常の施工性が確保される粘性土及びこれらに準ずるもの。
- ※ 建設発生木材の中には、伐開除根材及び剪定材を含む。
- ※ 利用・搬出可能量は、現時点で算出可能なものを記載する。
- ※ 建設副産物の搬出計画について、基本的には全量を再利用することを原則として計画する。