



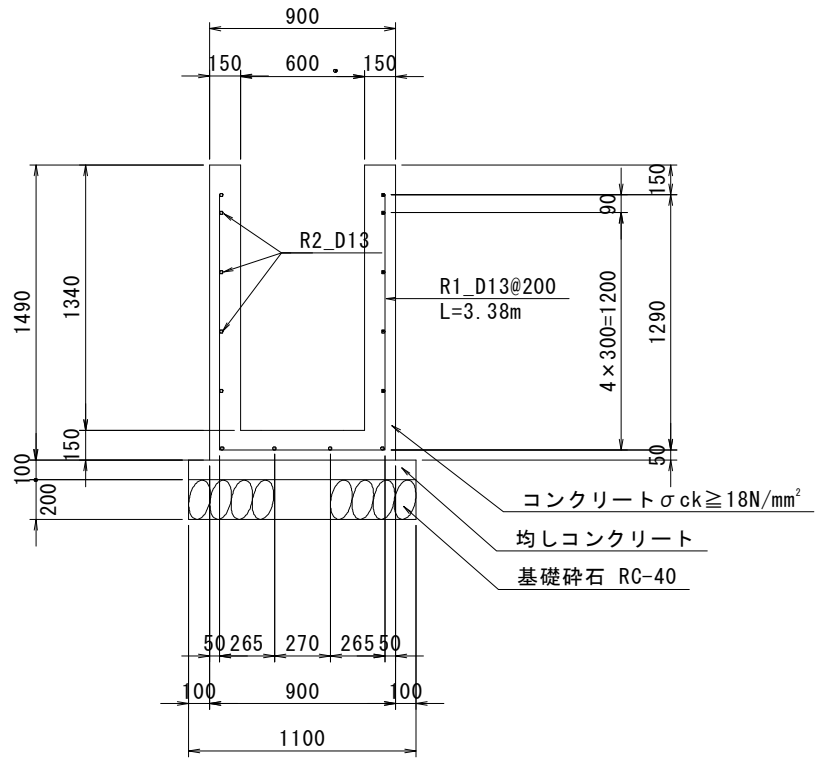
法面工		作業土工						数量計算書			
測点	点間距離	切土法面整形			盛土法面整形						備考
		断面	平均	数量	断面	平均	数量	断面	平均	数量	
左側											
NO.9	+13.70	0.0	—	—	0.0	—	—				NO.9+12.9断面
NO.9	+16.50	2.80	0.5	0.25	0.7	2.0	1.00	2.8			
NO.9	+19.61	3.11	5.4	2.95	9.2	0.2	1.10	3.4			
計		5.91			9.9			6.2			
右側											
NO.9	+13.70	0.0	—	—	0.6	—	—				NO.9+12.9断面
NO.9	+16.50	2.80	1.9	0.95	2.7	2.0	1.30	3.6			
NO.9	+19.61	3.11	0.7	1.30	4.0	0.2	1.10	3.4			
計		5.91			6.7			7.0			
合計					16.6			13.2			

水路工		U型水路		作業土工			数量計算書			備考	
測点	点間距離	床掘			埋戻(W≤1.0m)			埋戻(1.0≤W<2.5m)			
		断面	平均	数量	断面	平均	数量	断面	平均		数量
NO.9 +13.70		6.0	—	—				3.5	—	—	NO.9+12.9断面
NO.9 +16.50	2.80	18.4	12.20	34.2	0.0	—	—	4.8	4.15	11.6	
NO.9 +19.61	3.11	8.2	13.30	41.4	0.4	0.20	0.6	0.0	2.40	7.5	
合計	5.91			75.6			0.6			19.1	

水路工		U型水路			作業土工			数量計算書			備考
測点	点間距離	基面整正			断面	平均	数量	断面	平均	数量	備考
		断面	平均	数量							
NO.9 +13.70		1.1	—	—							NO.9+12.9断面
NO.9 +16.50	2.80	1.1	1.10	3.1							
NO.9 +19.61	3.11	1.1	1.10	3.4							
合計	5.91			6.5	m <sup>2</sup>		0.0	m <sup>3</sup>		0.0	m <sup>2</sup>







側壁高  $h=6.6/4.91 = 1.34 \text{ m}$

名称	算式	10.0m当り数量
コンクリート $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	$0.15 \times (1.34 \times 2 + 0.90) \times 10.0$	5.370 m <sup>3</sup>
型枠 一般型枠	$(1.49 + 1.34) \times 2 \times 10.0$	56.60 m <sup>2</sup>
鉄筋D13 SD345	別紙計算書参	308 kg
均しコンクリート $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	$1.10 \times 0.10 \times 10.0$	1.10 m <sup>3</sup>
均し型枠	$0.10 \times 2 \times 10.0$	2.00 m <sup>2</sup>
基礎碎石 t=20cm	$1.10 \times 10.0$	11.00 m <sup>2</sup>
	L	h
	平均	A
	NO. 9 +14.70	1.450
	NO. 9 +16.50	1.80
	NO. 9 +18.90	2.40
	NO. 9 +19.61	0.71
		0.000
		0.725
		0.51
	計	4.91 m
		6.6 m <sup>2</sup>

墓地までの仮設道整備

L=100m  
W=1.5m

除草	$100\text{m} \times 1.5\text{m} \times 1/2$	75m <sup>2</sup>
碎石敷均	$75\text{m}^2 \times 0.1$	7.5m <sup>3</sup>



## 数 量 総 括 表

工事区分	工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数量	備 考
排水工(水路)					式	1	
	土工				式	1	
		盛土工			式	1	
			コンクリート埋戻	1m未満	m3	2.2	2.20
		残土処理			式	1	
				土砂	m3	43.0	95.4-47.2/0.9
	排水工				式	1	
		作業土工			式	1	
			床掘	土砂	m3	95.0	95.4
			埋戻		m3	47.0	15.3
							31.9
			基面整正		m2	46.0	46.2
		6号水路			m	11.2	
			コンクリート	$\sigma_{ck} \geq 18N/mm^2$	m3	4.0	3.56 m3/10m
			型枠	小型構造物	m2	33.7	30.1 m2/10m
			鉄筋 D13	SD345	kg	235	210 kg/10m
			均しコンクリート	$\sigma_{ck} \geq 18N/mm^2$	m3	1.1	0.95 m3/10m
			型枠	均し	m2	1.1	1 m2/10m
			基礎砕石	RC-40 t=200	m2	10.6	9.5 m2/10m
			溝蓋一般用 T-14	溝幅 550mm	枚	11.2	10 枚/10m
		7-1号水路			m	4.5	
			コンクリート	$\sigma_{ck} \geq 18N/mm^2$	m3	1.5	3.32 m3/10m
			型枠	小型構造物	m2	13.8	30.6 m2/10m
			鉄筋 D13	SD345	kg	92	203 kg/10m
			均しコンクリート	$\sigma_{ck} \geq 18N/mm^2$	m3	0.5	1.1 m3/10m
			型枠	均し	m2	0.9	2 m2/10m
			基礎砕石	RC-40 t=200	m2	5.0	11 m2/10m

## 数 量 総 括 表

工事区分	工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数量	備 考
			溝蓋一般用 T-14	溝幅 600mm	枚	4.5	10 枚/10m
		7-2号水路			m	10.7	
			コンクリート	$\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	3.3	3.05 m <sup>3</sup> /10m
			型枠	小型構造物	m <sup>2</sup>	14.4	13.5 m <sup>2</sup> /10m
			鉄筋 D13	SD345	kg	186	174 kg/10m
			均しコンクリート	$\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	1.1	1 m <sup>3</sup> /10m
			型枠	均し	m <sup>2</sup>	1.1	1 m <sup>2</sup> /10m
			基礎碎石	RC-40 t=200	m <sup>2</sup>	10.7	10 m <sup>2</sup> /10m
			溝蓋一般用 T-14	溝幅 600mm	枚	10.7	10 枚/10m
		7-3号水路			m	5.4	
			コンクリート	$\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	1.6	3.02 m <sup>3</sup> /10m
			型枠	小型構造物	m <sup>2</sup>	14.4	26.6 m <sup>2</sup> /10m
			鉄筋 D13	SD345	kg	93	172 kg/10m
			均しコンクリート	$\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	0.6	1.1 m <sup>3</sup> /10m
			型枠	均し	m <sup>2</sup>	1.1	2 m <sup>2</sup> /10m
			基礎碎石	RC-40 t=200	m <sup>2</sup>	6.0	11 m <sup>2</sup> /10m
			溝蓋一般用 T-14	溝幅 600mm	枚	5.4	10 枚/10m
		7-4号水路			m	9.7	
			コンクリート	$\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	3.4	3.47 m <sup>3</sup> /10m
			型枠	小型構造物	m <sup>2</sup>	15.8	16.3 m <sup>2</sup> /10m
			鉄筋 D13	SD345	kg	188	194 kg/10m
			均しコンクリート	$\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	1.0	1 m <sup>3</sup> /10m
			型枠	均し	m <sup>2</sup>	1.0	1 m <sup>2</sup> /10m
			基礎碎石	RC-40 t=200	m <sup>2</sup>	9.7	10 m <sup>2</sup> /10m
			溝蓋一般用 T-14	溝幅 600mm	枚	9.7	10 枚/10m
		7-5号水路			m	3.3	
			コンクリート	$\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	1.7	5.18 m <sup>3</sup> /10m
			型枠	小型構造物	m <sup>2</sup>	18.4	55.4 m <sup>2</sup> /10m



盛土

数量計算書

測点	点間距離	盛土 (con) W<1.0m									備考
		断面		数量	断面	平均	数量	断面	平均	数量	
NO.7 + 8.87		0.2	—	—							NO.7+14.50断面
NO.7 +14.50	5.63	0.2	0.20	1.1							
NO.8	5.50	0.2	0.20	1.1							
NO.8 + 0.08	0.08	0.2	0.20	0.0							NO.8断面
合計	11.21			2.2							

m<sup>3</sup>

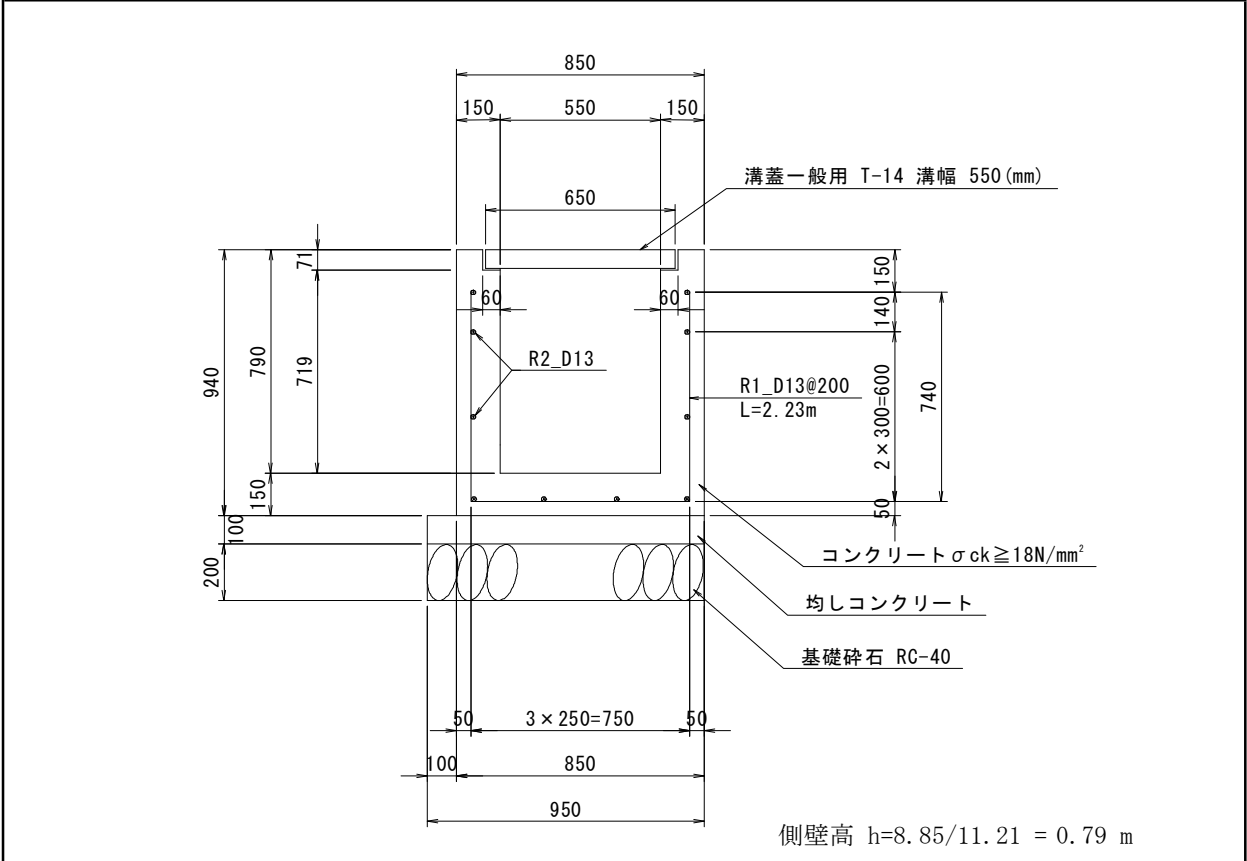
水路工 U型水路 作業土工 数量計算書											
測点	点間距離	床掘			埋戻(W≤1.0m)			埋戻(1.0≤W<2.5m)			備考
		断面	平均	数量	断面	平均	数量	断面	平均	数量	
6号U型水路											
NO.7 + 8.87		1.6	—	—				0.7	—	—	NO.7+14.50断面
NO.7 +14.50	5.63	1.6	1.60	9.0				0.7	0.70	3.9	
NO.8	5.50	1.7	1.65	9.1				0.7	0.70	3.9	
NO.8 + 0.08	0.08	1.7	1.70	0.1				0.7	0.70	0.1	NO.8断面
計	11.21			18.2						7.9	
7号U型水路											
NO.8 + 0.08		1.7	—	—	0.0	—	—	0.7	—	—	NO.8断面
NO.8 + 4.60	4.52	1.5	1.60	7.2	0.6	0.30	1.4	0.0	0.35	1.6	NO.8+9.95断面
NO.8 + 9.95	5.35	1.5	1.50	8.0	0.6	0.60	3.2	0.0	—	—	
NO.9	10.05	2.3	1.90	19.1	0.5	0.55	5.5	0.8	0.40	4.0	
NO.9 + 5.20	5.20	1.4	1.85	9.6	0.6	0.55	2.9	0.0	0.40	2.1	
NO.9 +12.90	7.70	6.0	3.70	28.5	0.0	0.30	2.3	3.5	1.75	13.5	
NO.9 +13.70	0.80	6.0	6.00	4.8				3.5	3.50	2.8	NO.9+12.9断面
計	33.62			77.20			15.30			24.00	
合計											
				95.4	m <sup>3</sup>		15.3	m <sup>3</sup>		31.9	m <sup>3</sup>

水路工 U型水路 作業土工 数量計算書											
測点	点間距離	基面整正									備考
		断面	平均	数量	断面	平均	数量	断面	平均	数量	
6号U型水路											
NO.7 + 8.87		1.0	—	—							NO.7+14.50断面
NO.7 +14.50	5.63	1.0	1.00	5.6							
NO.8	5.50	1.0	1.00	5.5							
NO.8 + 0.08	0.08	1.0	1.00	0.1							NO.8断面
計	11.21			11.2							
7号U型水路											
NO.8 + 0.08		1.0	—	—							NO.8断面
NO.8 + 4.60	4.52	1.0	1.00	4.5							NO.8+9.95断面
NO.8 + 9.95	5.35	1.0	1.00	5.4							
NO.9	10.05	1.1	1.05	10.6							
NO.9 + 5.20	5.20	1.0	1.05	5.5							
NO.9 + 12.90	7.70	1.1	1.05	8.1							
NO.9 + 13.70	0.80	1.1	1.10	0.9							NO.9+12.9断面
計	33.62			35.00							
合計				46.2	m <sup>2</sup>						







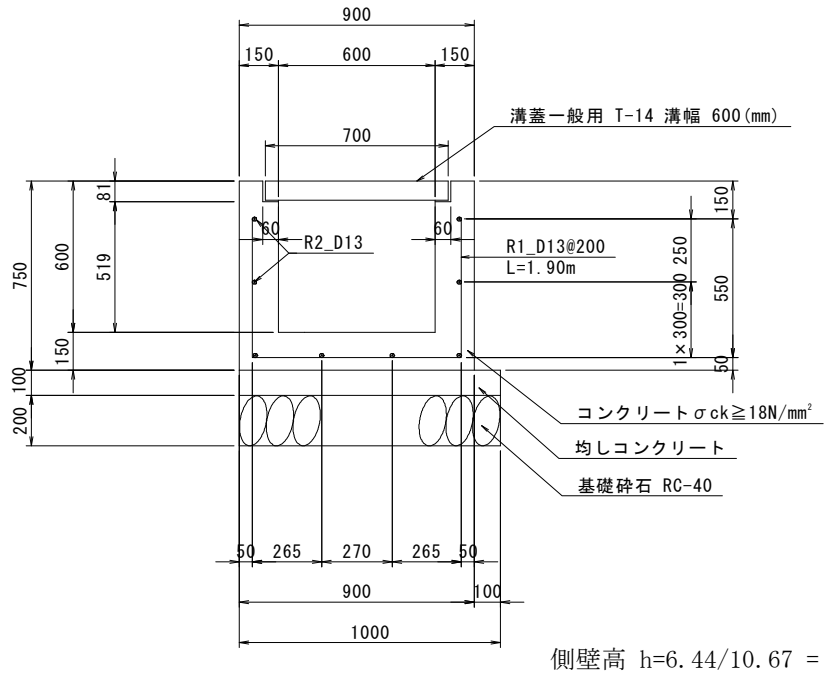


名称	算式	10.0m当り数量	
コンクリート σ <sub>ck</sub> ≥ 18N/mm <sup>2</sup>	$\{0.85 \times 0.94 - (0.55 \times 0.79 + 0.071 \times 0.06 \times 2)\} \times 10.0$	3.560 m <sup>3</sup>	
型枠 一般型枠	$((0.94 + 0.79) \times 2 - 0.5 \times (0.49 + 0.41)) \times 10.0$	30.10 m <sup>2</sup>	
鉄筋D13 SD345	別紙計算書参	210 kg	
均しコンクリート σ <sub>ck</sub> ≥ 18N/mm <sup>2</sup>	$0.95 \times 0.10 \times 10.0$	0.95 m <sup>3</sup>	
均し型枠	$0.10 \times 10.0$	1.00 m <sup>2</sup>	
基礎碎石 t=20cm	$0.95 \times 10.0$	9.50 m <sup>2</sup>	
溝蓋一般用 T-14 溝幅 550mm		10 枚	
	L                      h                      平均                      A		
	NO. 7 + 8.87	0.822	
	NO. 7 + 14.50	5.63	0.789      0.806      4.54
	NO. 8	5.50	0.757      0.773      4.25
	NO. 8 + 0.08	0.08	0.756      0.757      0.06
	計	11.21 m	8.85 m <sup>2</sup>

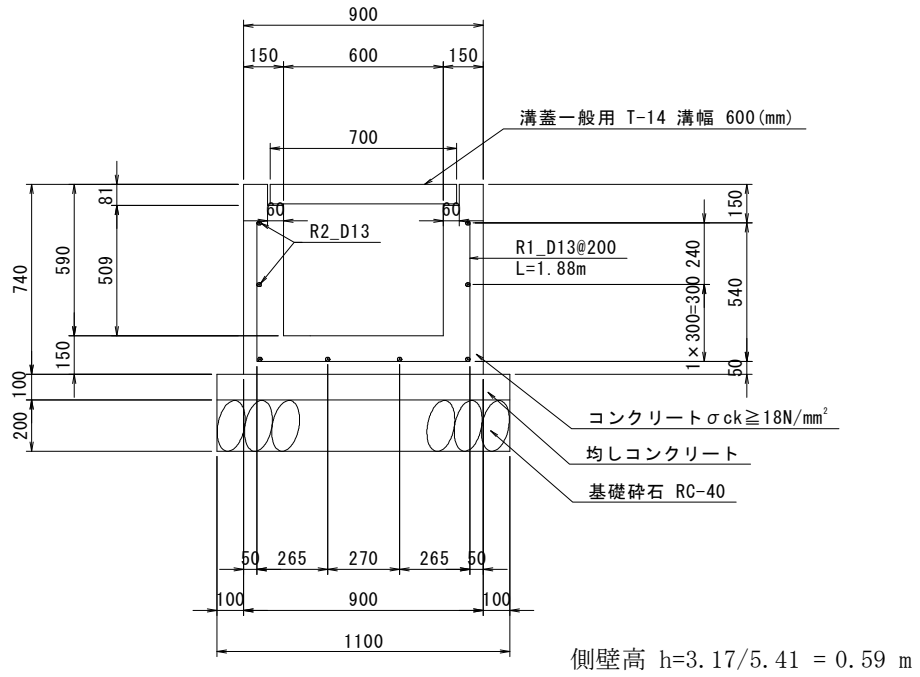


7-2号U型水路

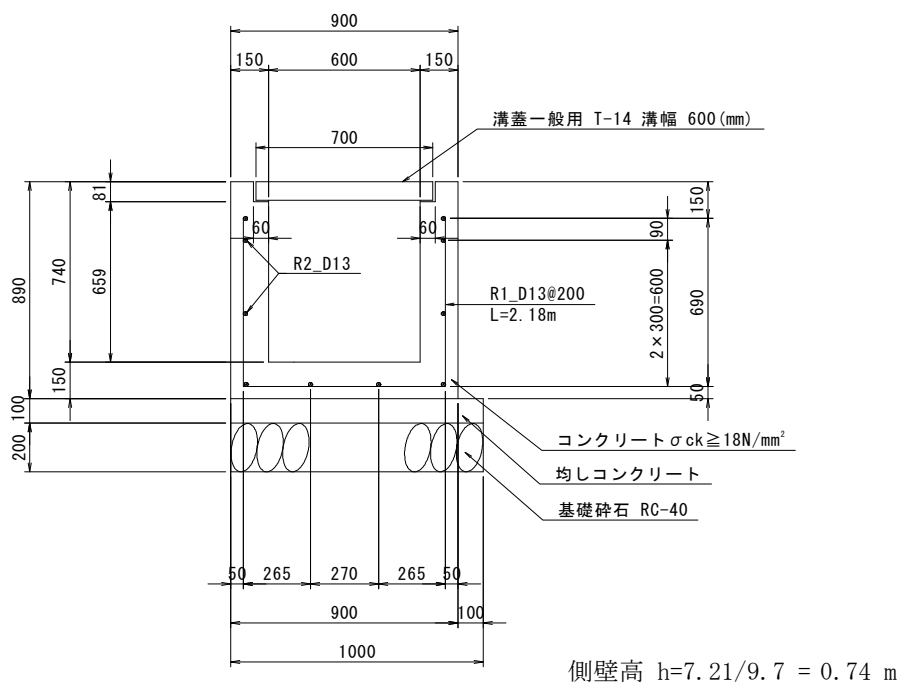
数量計算書



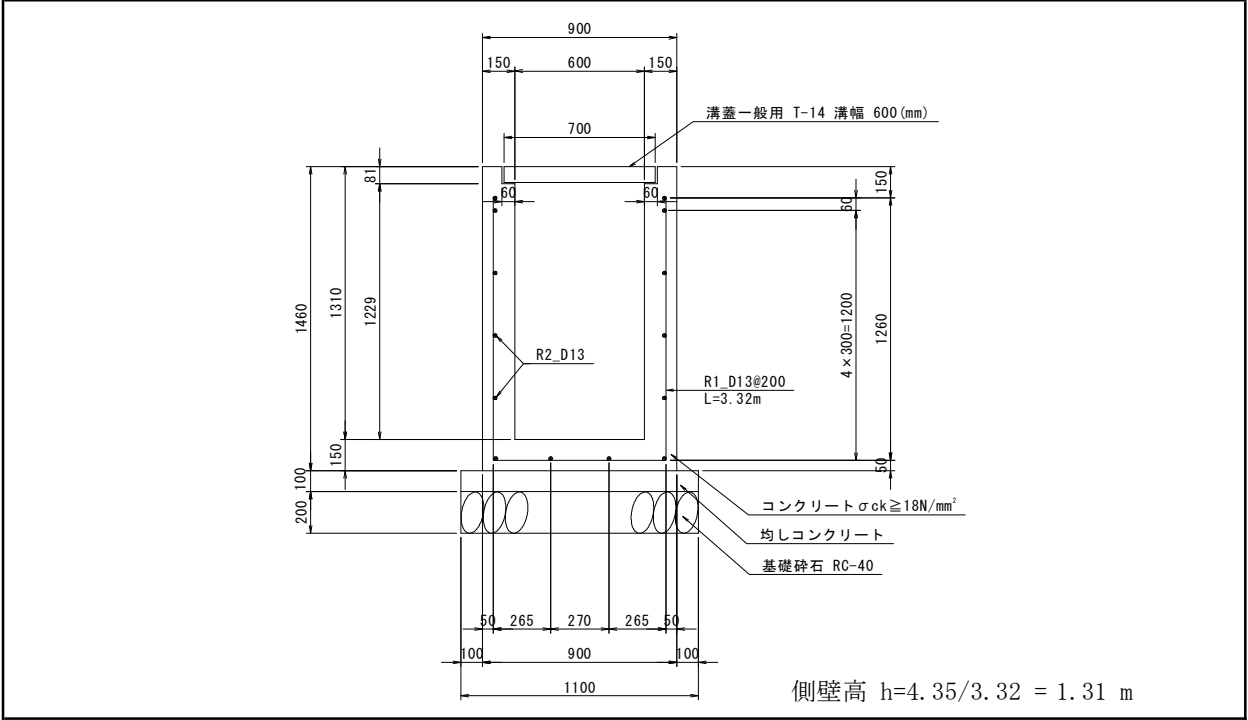
名称	算式	10.0m当り数量
コンクリート $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	$\{0.90 \times 0.75 - (0.60 \times 0.6 + 0.081 \times 0.06 \times 2)\} \times 10.0$	3.053 m <sup>3</sup>
型枠 一般型枠	$(0.75 + 0.6) \times 10.0$	13.50 m <sup>2</sup>
鉄筋D13 SD345	$1.900 \times 0.995 \times 50 + 10.0 \times 0.995 \times 8$	174 kg
均しコンクリート $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	$1.00 \times 0.10 \times 10.0$	1.00 m <sup>3</sup>
均し型枠	$0.10 \times 10.0$	1.00 m <sup>2</sup>
基礎碎石 t=20cm	$1.00 \times 10.0$	10.00 m <sup>2</sup>
溝蓋一般用 T-14 溝幅 600mm		10 枚
	L      h      平均      A	
	NO. 8 + 4.60      0.616	
	NO. 8 + 9.95      5.35      0.603      0.610      3.26	
	NO. 8 + 15.27      5.32      0.590      0.597      3.18	
	計      10.67 m      6.44 m <sup>2</sup>	



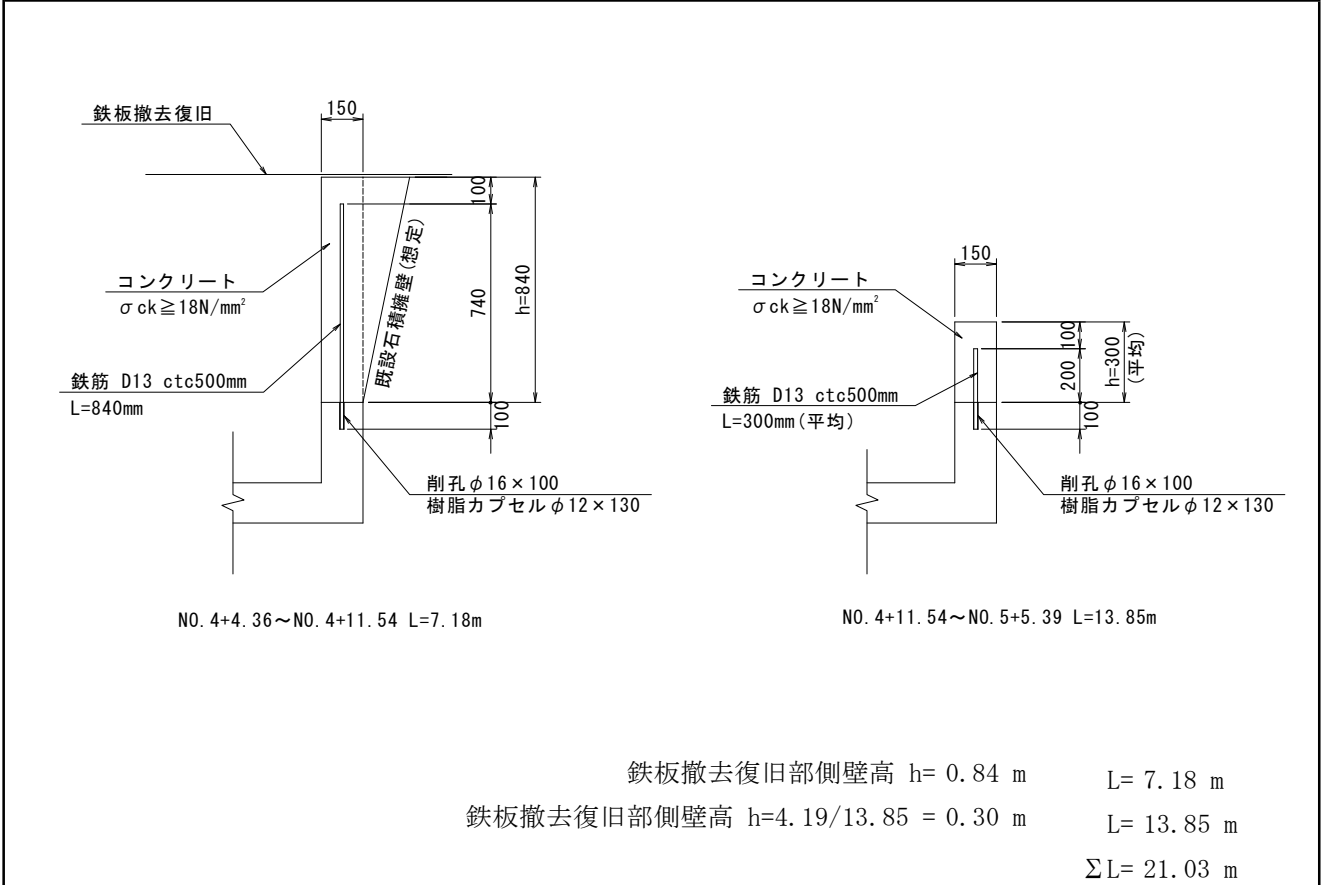
名称	算式	10.0m当り数量
コンクリート $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	$\{0.90 \times 0.74 - (0.60 \times 0.59 + 0.081 \times 0.06 \times 2)\} \times 10.0$	3.023 m <sup>3</sup>
型枠 一般型枠	$(0.74 + 0.59) \times 2 \times 10.0$	26.60 m <sup>2</sup>
鉄筋D13 SD345	$1.860 \times 0.995 \times 50 + 10.0 \times 0.995 \times 8$	172 kg
均しコンクリート $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	$1.10 \times 0.10 \times 10.0$	1.10 m <sup>3</sup>
均し型枠	$0.10 \times 2 \times 10.0$	2.00 m <sup>2</sup>
基礎碎石 t=20cm	$1.10 \times 10.0$	11.00 m <sup>2</sup>
溝蓋一般用 T-14 溝幅 600mm		10 枚
	L h 平均 A	
	NO.8 + 15.27 0.590	
	NO.9 4.73 0.580 0.585 2.77	
	NO.9 + 0.68 0.68 0.580 0.585 0.4	
	計 5.41 m 3.17 m <sup>2</sup>	



名 称	算 式	10.0m当り数量	
コンクリート $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	$\{0.90 \times 0.89 - (0.60 \times 0.74 + 0.081 \times 0.06 \times 2)\} \times 10.0$	3.473 m <sup>3</sup>	
型枠 一般型枠	$(0.89 + 0.74) \times 10.0$	16.30 m <sup>2</sup>	
鉄筋D13 SD345	$1.900 \times 0.995 \times 50 + 10.0 \times 0.995 \times 10$	194 kg	
均しコンクリート $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	$1.00 \times 0.10 \times 10.0$	1.00 m <sup>3</sup>	
均し型枠	$0.10 \times 10.0$	1.00 m <sup>2</sup>	
基礎碎石 t=20cm	$1.00 \times 10.0$	10.00 m <sup>2</sup>	
溝蓋一般用 T-14 溝幅 600mm		10 枚	
	L      h      平均      A		
	NO. 9 + 0.68	0.580	
	NO. 9 + 5.20	4.52      0.591      0.586      2.65	
	NO. 9 + 10.38	5.18      1.169      0.880      4.56	
	計	9.70 m	7.21 m <sup>2</sup>



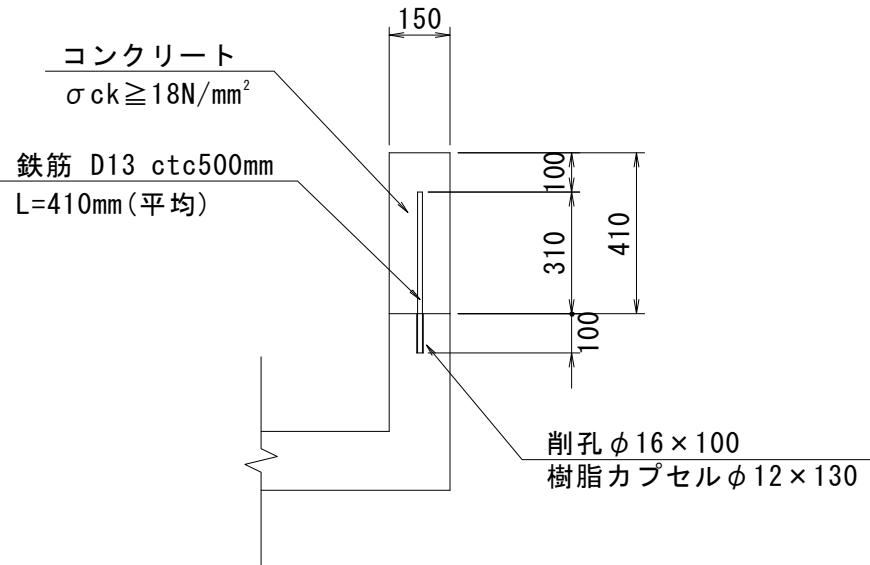
名称	算式	10.0m当り数量
コンクリート $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	$\{0.90 \times 1.46 - (0.60 \times 1.31 + 0.081 \times 0.06 \times 2)\} \times 10.0$	5.183 m <sup>3</sup>
型枠 一般型枠	$(1.46 + 1.31) \times 2 \times 10.0$	55.40 m <sup>2</sup>
鉄筋D13 SD345	$2.180 \times 0.995 \times 5 + 10.0 \times 0.995 \times 14$	150 kg
均しコンクリート $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	$1.10 \times 0.10 \times 10.0$	1.10 m <sup>3</sup>
均し型枠	$0.10 \times 2 \times 10.0$	2.00 m <sup>2</sup>
基礎碎石 t=20cm	$1.10 \times 10.0$	11.00 m <sup>2</sup>
溝蓋一般用 T-14 溝幅 600mm		10 枚
	L          h          平均          A	
	NO. 9 + 10.38          1.169	
	NO. 9 + 13.70          3.32          1.450          1.310          4.35	
	計          3.32 m          4.35 m <sup>2</sup>	



名称	算式	1式当り数量
コンクリート σck ≥ 18N/mm <sup>2</sup>	鉄板部h=840部    0.15 × 0.84 × 7.18    = 0.905	1.53 m <sup>3</sup>
	平均 h=300部    0.15 × 0.30 × 13.85    = 0.623	
型枠 一般型枠	鉄板部h=840部    0.84 × 7.18                = 6.031	14.34 m <sup>2</sup>
	平均 h=300部    0.30 × 13.85 × 2        = 8.310	
鉄筋D13	鉄板部h=840部    0.84 × (7.18/0.50) × 0.995    = 12.0	20.3 kg
	平均 h=300部    0.30 × (13.85/0.50) × 0.995    = 8.3	
削孔 φ16×100	0.10 × (21.03/0.50) × 0.995	4.2 m
樹脂カプセル φ12×130	21.03/0.50	42 個
鉄板撤去復旧 t=	1.5 × 7.2	10.8 m <sup>2</sup>
	L                      h                      平均                      A	
	NO. 4 +11.54                      0.324	
	NO. 5                      8.46                      0.298                      0.311                      2.63	
	NO. 5 +5.39                      5.39                      0.280                      0.289                      1.56	
	計                      13.85 m                                           4.19 m <sup>2</sup>	

2号嵩上げ工

数量計算書



側壁高  $h = 17.68 / 43.48 = 0.41 \text{ m}$

名称	算式				10m当り数量
コンクリート σ <sub>ck</sub> ≥ 18N/mm <sup>2</sup>	0.15 × 0.41 × 10.0				0.615 m <sup>3</sup>
型枠 一般型枠	0.41 × 2 × 10.0				8.20 m <sup>2</sup>
鉄筋D13	0.41 × (10.0/0.50) × 0.995				8.2 kg
削孔 φ16 × 100	0.10 × (10.0/0.50)				2.0 m
樹脂カプセル φ12 × 130	10.0/0.50				20 個
	L	h	平均	A	
	NO. 5 +5.39		0.280		
	NO. 6	14.61	0.423	0.352	5.14
	NO. 7	20.00	0.438	0.431	8.62
	NO. 7 +8.87	8.87	0.445	0.442	3.92
	計	43.48 m		17.68 m <sup>2</sup>	



## 舗装復旧

## 数量計算書

測点	点間距離	表層t=50 密粒度アスコン			路盤t=150 RC-40			断面	平均	数量	備考
		断面	平均	数量	断面	平均	数量				
6号U型水路工											
NO.7 + 8.87		2.3	—	—	2.3	—	—				NO.7+14.50断面
NO.7 +14.50	5.63	2.3	2.30	12.9	2.3	2.30	12.9				
NO.8	5.50	2.4	2.35	12.9	2.4	2.35	12.9				
NO.8 + 0.08	0.08	2.4	2.40	0.2	2.4	2.40	0.2				NO.8断面
計	11.21			26.0			26.0				
7号U型水路工											
NO.8 + 0.08		2.4	—	—	2.4	—	—				NO.8断面
NO.8 + 4.60	4.52	2.7	2.55	11.5	2.7	2.55	11.5				NO.8+9.95断面×2
NO.8 + 4.60'	0.00	2.7	2.70	0.0	2.7	2.70	0.0				NO.8+9.95断面
NO.8 + 9.95	5.35	2.7	2.70	14.4	2.7	2.70	14.4				
NO.9	10.05	2.6	2.65	26.6	2.6	2.65	26.6				
NO.9 + 5.20	5.20	2.7	2.65	13.8	2.7	2.65	13.8				
NO.9 +12.90	7.70	2.2	2.45	18.9	2.2	2.45	18.9				
NO.9 +13.70	0.80	0.9	1.55	1.2	0.9	1.55	1.2				NO.9+12.9断面
舗装控除				-5.9			-5.9				横断水路部(添付図面参)
計	33.62			80.5			80.5				
合計				106.5			106.5				

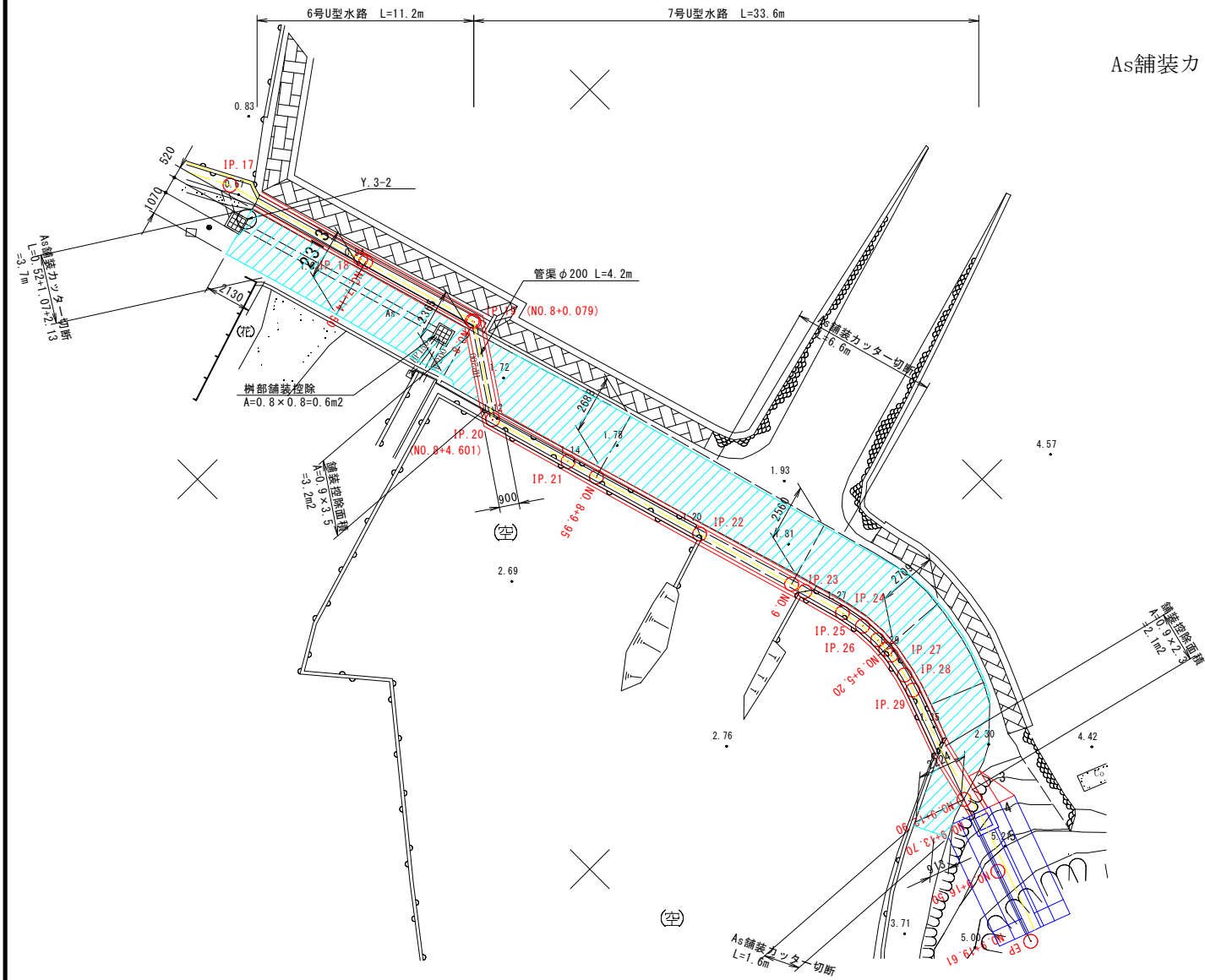
## 撤去工

## 数量計算書

測点	点間距離	無筋コンクリート取壊し			アスファルト舗装取壊し						備考
		断面	平均	数量	断面	平均	数量	断面	平均	数量	
既設坂路部											
NO.5 + 5.39		1.0	—	—							NO.5+5.90断面
NO.5 + 5.90	0.51	1.0	1.00	0.5							
				0.5							
6号水路工											
NO.7 + 8.87		0.2	—	—	2.6	—	—				NO.7+14.50断面
NO.7 +14.50	5.63	0.2	0.20	1.1	2.6	2.60	14.6				
NO.8	5.50	0.2	0.20	1.1	2.7	2.65	14.6				
NO.8 + 0.08	0.08	0.2	0.20	0.0	2.7	2.70	0.2				NO.8断面
	11.21			2.2			29.4				
7号水路工											
NO.8 + 0.08					2.7	—	—				NO.8断面
NO.8 + 4.60	4.52				3.0	2.85	12.9				NO.8+9.95断面
NO.8 + 4.60'	0.00	0.2	—	—	3.0	3.00	0.0				NO.8+9.95断面
NO.8 + 9.95	5.35	0.2	0.20	1.1	3.0	3.00	16.1				
NO.9	10.05	0.3	0.25	2.5	2.9	2.95	29.6				
NO.9 + 5.20	5.20	0.2	0.25	1.3	3.0	2.95	15.3				
NO.9 +12.90	7.70	0.0	0.10	0.8	2.7	2.85	21.9				
NO.9 +13.70	0.80				0.9	1.80	1.4				添付平面図面参
	33.62			5.7			97.2				
合計				8.4	m <sup>3</sup>		126.6	m <sup>2</sup>			

撤去工

数量計算書



As舗装カッター切断 t=50mm L= 3.7+6.6+1.6  
= 11.9 m

舗装控除面積 A= 0.6+3.2+2.1  
= 5.9 m<sup>2</sup>

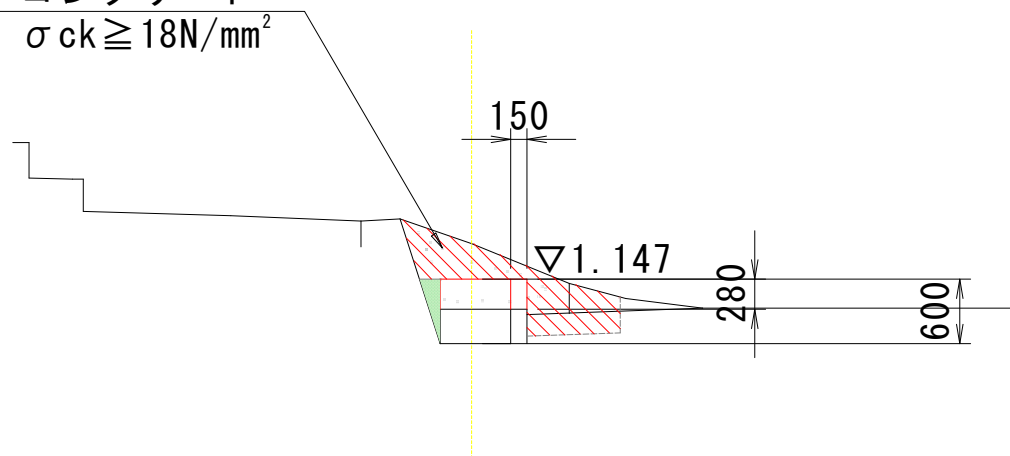
管渠φ200撤去 L= 4.2 m

復旧工

数量計算書

測点	点間距離	コンクリート $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$									備考
		断面	平均	数量	断面	平均	数量	断面	平均	数量	
既設坂路部											
NO.5 + 5.39		0.8	—	—							NO.5+5.90断面
NO.5 + 5.90	0.51	0.8	0.80	0.4							
				0.4							
合計				0.4	$\text{m}^3$						

コンクリート  
 $\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$



仮設工

数量計算書

敷鉄板 22×1524×6096 1604kg/枚 × 7枚 =11.2t

NO. 5+5.9~NO. 7+8.868

L=42.968m

敷鉄板= 65m<sup>2</sup>

W=1.524

A=65.5m<sup>2</sup>

