

薬液注入工

種 別	算 式 ・ 小 計					数 量																																																															
薬液注入工(二重管ストレーナ複相式)	欠損部防護〔改良⑩〕																																																																				
1.削孔長	<table border="1"> <thead> <tr> <th>層番号</th> <th>層厚</th> <th>粘性土</th> <th>砂質土</th> <th>砂礫土</th> <th></th> <th></th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>1</td> <td>0.340</td> <td></td> <td>0.340</td> <td></td> <td>砂質土</td> <td>= 5.540 m</td> </tr> <tr> <td>2</td> <td>1.150</td> <td>1.150</td> <td></td> <td></td> <td>粘性土</td> <td>= 6.800 m</td> </tr> <tr> <td>3</td> <td>1.800</td> <td>1.800</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>4</td> <td>2.050</td> <td></td> <td>2.050</td> <td></td> <td>砂礫土</td> <td>= m</td> </tr> <tr> <td>5</td> <td>3.350</td> <td>3.350</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>6</td> <td>3.150</td> <td></td> <td>3.150</td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>7</td> <td>0.500</td> <td>0.500</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>計</td> <td>12.340</td> <td>6.800</td> <td>5.540</td> <td>-</td> <td></td> <td></td> </tr> </tbody> </table>					層番号	層厚	粘性土	砂質土	砂礫土			1	0.340		0.340		砂質土	= 5.540 m	2	1.150	1.150			粘性土	= 6.800 m	3	1.800	1.800					4	2.050		2.050		砂礫土	= m	5	3.350	3.350					6	3.150		3.150				7	0.500	0.500					計	12.340	6.800	5.540	-			
層番号	層厚	粘性土	砂質土	砂礫土																																																																	
1	0.340		0.340		砂質土	= 5.540 m																																																															
2	1.150	1.150			粘性土	= 6.800 m																																																															
3	1.800	1.800																																																																			
4	2.050		2.050		砂礫土	= m																																																															
5	3.350	3.350																																																																			
6	3.150		3.150																																																																		
7	0.500	0.500																																																																			
計	12.340	6.800	5.540	-																																																																	
2.対象土量	1.500 × 2.753 = 4.130					4.130 m ²																																																															
粘性土	<table border="1"> <thead> <tr> <th rowspan="2">層番号</th> <th rowspan="2">層厚</th> <th rowspan="2">対象土量</th> <th>ゆるい～中位</th> <th>中位～締った</th> <th rowspan="2"></th> </tr> <tr> <th>0～4</th> <th>4～8</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>5</td> <td>3.350</td> <td>13.836</td> <td>◎</td> <td></td> <td>15.901 m³</td> </tr> <tr> <td>7</td> <td>0.500</td> <td>2.065</td> <td>◎</td> <td></td> <td>0.000</td> </tr> <tr> <td>計</td> <td>3.850</td> <td>15.901</td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> </tbody> </table>					層番号	層厚	対象土量	ゆるい～中位	中位～締った		0～4	4～8	5	3.350	13.836	◎		15.901 m ³	7	0.500	2.065	◎		0.000	計	3.850	15.901																																									
層番号	層厚	対象土量	ゆるい～中位	中位～締った																																																																	
			0～4	4～8																																																																	
5	3.350	13.836	◎		15.901 m ³																																																																
7	0.500	2.065	◎		0.000																																																																
計	3.850	15.901																																																																			
砂質土	<table border="1"> <thead> <tr> <th rowspan="2">層番号</th> <th rowspan="2">層厚</th> <th rowspan="2">対象土量</th> <th>ゆるい～中位</th> <th>中位～締った</th> <th rowspan="2"></th> </tr> <tr> <th>0～30</th> <th>30以上</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>4</td> <td>1.686</td> <td>6.963</td> <td>◎</td> <td></td> <td>19.973 m³</td> </tr> <tr> <td>6</td> <td>3.150</td> <td>13.010</td> <td>◎</td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>計</td> <td>4.836</td> <td>19.973</td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> </tbody> </table>					層番号	層厚	対象土量	ゆるい～中位	中位～締った		0～30	30以上	4	1.686	6.963	◎		19.973 m ³	6	3.150	13.010	◎			計	4.836	19.973																																									
層番号	層厚	対象土量	ゆるい～中位	中位～締った																																																																	
			0～30	30以上																																																																	
4	1.686	6.963	◎		19.973 m ³																																																																
6	3.150	13.010	◎																																																																		
計	4.836	19.973																																																																			
砂礫土	<table border="1"> <thead> <tr> <th rowspan="2">層番号</th> <th rowspan="2">層厚</th> <th rowspan="2">対象土量</th> <th>ゆるい～中位</th> <th>中位～締った</th> <th rowspan="2"></th> </tr> <tr> <th>10～50</th> <th>50以上</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td></td> <td></td> <td>.000</td> <td></td> <td></td> <td>0.000</td> </tr> <tr> <td>計</td> <td>0.000</td> <td>0.000</td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> </tbody> </table>					層番号	層厚	対象土量	ゆるい～中位	中位～締った		10～50	50以上			.000			0.000	計	0.000	0.000																																															
層番号	層厚	対象土量	ゆるい～中位	中位～締った																																																																	
			10～50	50以上																																																																	
		.000			0.000																																																																
計	0.000	0.000																																																																			
3.土被り長 1本当り	注入長 8.686 m 12.340 - 8.686 = 3.654 m																																																																				
4.施工本数						= 5.0 本																																																															

施工日数

欠損部防護〔改良⑩〕

薬液注入工・二重管複相

1.二重管ストレーナ工法1本当り施工時間(T_s)

機械準備時間	(T ₁)
削孔時間	(T ₂)
注入時間	(T ₃)
土被部の引き抜き時間	(T ₄)
計	T (min)

1)機械準備時間(T₁)

項目	時間(分/回)
機械移動	
機械据付	
注入後の器具洗浄	

2).削孔時間(T₂)

$$T_2 = \sum(\gamma_1 \times l_0)$$

ここに、

γ_1 : 各層毎の削孔の単位作業時間(min/m)

l_0 : 各層毎の削孔長(m)

土質	砂礫	砂質土	粘性土	計
単位時間(分/m)	8	5	4	-
層厚(m)	0.000	5.540	6.800	12.340
時間				

$$T_2 = \quad \quad \quad \text{min/本}$$

3).注入時間(T₃)

・注入率(溶液型薬液)

土質	粘性土	砂質土	砂礫土
間隙率 ρ (%)	70	45	40
充填率 α (%)	40	90	90
注入率 λ (%)	28	40.5	36

・注入材料使用量

土質	粘性土	砂質土	砂礫土	計
対象土量 v (m ³)	15.901	19.973	.000	
注入率 λ (%)	28	40.5		
注入量 V (l)	4,452	8,089		12,541
瞬結 V_1 (l)	2,226	2,311		4,537
緩結 V_2 (l)	2,226	5,778		8,004
注入比率	1:1	1:2.5		

$$\text{注入本数 } n = \quad \quad \quad 5.0 \text{ 本}$$

$$\begin{aligned} \text{1本当り注入量(瞬結)} \quad Q_s = \sum Q / n &= \quad \quad \quad 4,537 \quad / \quad 5 \\ &= \quad \quad \quad 907 \quad \text{L/本} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{1本当り注入量(緩結)} \quad Q_s = \sum Q / n &= \quad \quad \quad 8,004 \quad / \quad 5 \\ &= \quad \quad \quad 1,601 \quad \text{L/本} \end{aligned}$$

$$T_3 = Q_s / q_s$$

ここに、

Q_s : 二重管ストレーナ工法1本当り注入量(l)
 q_s : 単位時間当り注入量(l/min)

単位作業時間当り注入量(q_s)

q _s	単相	
	複相	

$$T_3 = \quad / \quad = \quad \text{min/本}$$

4).土被部の引き抜き時間(T_4)

$$T_4 = \gamma_2 \times l_2$$

ここに、

γ_2 : 土被り部引き抜きの単位作業時間(min/m)
 l_2 : 土被り長(m)

$$T_4 = \quad \times \quad = \quad \text{min/本}$$

土被り部引き抜きの単位作業時間(γ_2)

γ_2	
------------	--

5).1本当りの施工時間(T_N)

$$T_s = T_1 + T_2 + T_3 + T_4$$

$$T_s = \quad + \quad + \quad + \quad = \quad \text{min}$$

2.工期の算定

1).二重管ストレーナ工法1日当り施工本数

$$N = \frac{60 \times H}{T_s} \times 2(4) = \frac{60 \times \quad}{\quad} \times 2$$

= (本/日)

N: 2セット1日当り施工本数(本/日)
H: 二重管工法設備の1日当り実作業時間で 時間とする。
 T_s : 1本当り施工時間(min)

2).施工日数

$$\text{施工日数} = \frac{n}{N} = \frac{5}{\quad} = \quad (\text{日})$$

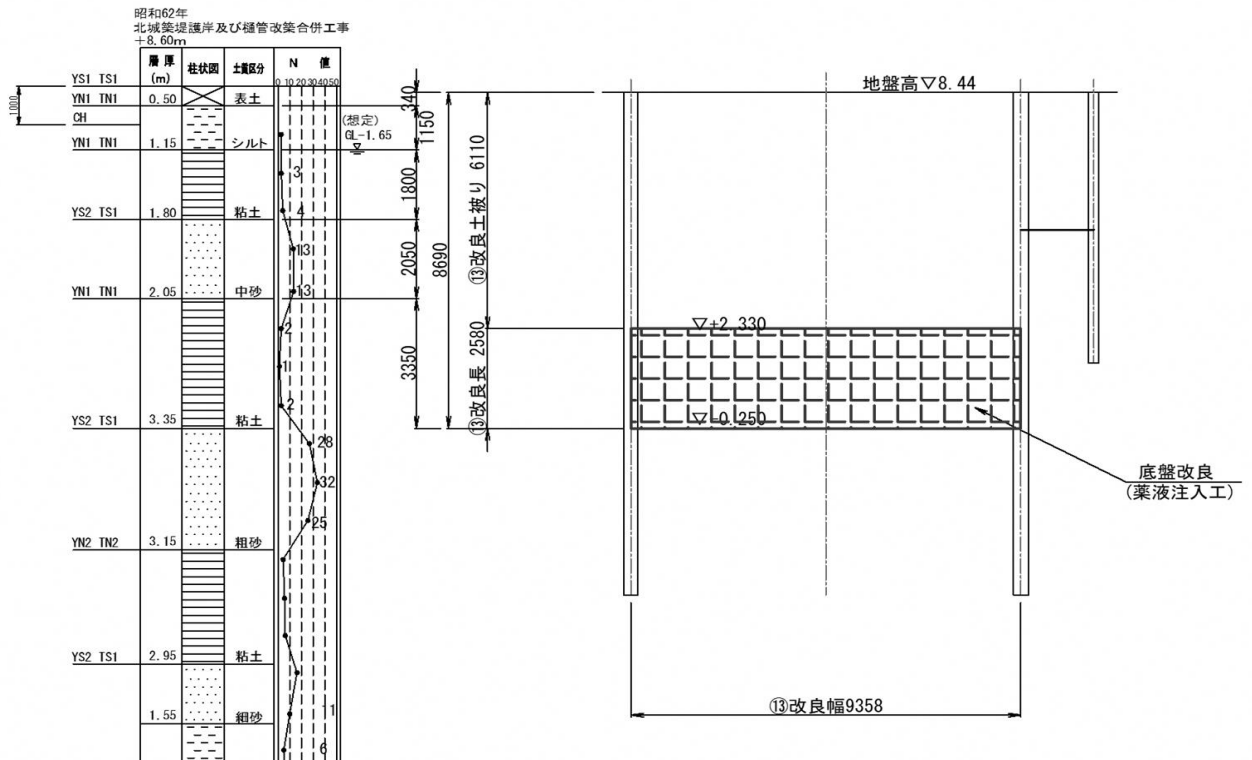
n: 施工本数(本)

薬液注入工

種 別	算 式 ・ 小 計	数 量
-----	-----------	-----

薬液注入工(二重管ストレーナ複相式)

㉔-㉔ 断面図



薬液注入工

種 別	算 式 ・ 小 計					数 量																																																															
薬液注入工(二重管ストレーナ複相式)	底盤改良[改良⑬]																																																																				
1.削孔長	<table border="1"> <thead> <tr> <th>層番号</th> <th>層厚</th> <th>粘性土</th> <th>砂質土</th> <th>砂礫土</th> <th></th> <th></th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>1</td> <td>0.340</td> <td></td> <td>0.340</td> <td></td> <td>砂質土</td> <td>= 2.390 m</td> </tr> <tr> <td>2</td> <td>1.150</td> <td>1.150</td> <td></td> <td></td> <td>粘性土</td> <td>= 6.300 m</td> </tr> <tr> <td>3</td> <td>1.800</td> <td>1.800</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>4</td> <td>2.050</td> <td></td> <td>2.050</td> <td></td> <td>砂礫土</td> <td>= m</td> </tr> <tr> <td>5</td> <td>3.350</td> <td>3.350</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>6</td> <td>0.000</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>7</td> <td>0.000</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>計</td> <td>8.690</td> <td>6.300</td> <td>2.390</td> <td>-</td> <td></td> <td></td> </tr> </tbody> </table>					層番号	層厚	粘性土	砂質土	砂礫土			1	0.340		0.340		砂質土	= 2.390 m	2	1.150	1.150			粘性土	= 6.300 m	3	1.800	1.800					4	2.050		2.050		砂礫土	= m	5	3.350	3.350					6	0.000						7	0.000						計	8.690	6.300	2.390	-			
層番号	層厚	粘性土	砂質土	砂礫土																																																																	
1	0.340		0.340		砂質土	= 2.390 m																																																															
2	1.150	1.150			粘性土	= 6.300 m																																																															
3	1.800	1.800																																																																			
4	2.050		2.050		砂礫土	= m																																																															
5	3.350	3.350																																																																			
6	0.000																																																																				
7	0.000																																																																				
計	8.690	6.300	2.390	-																																																																	
2.対象土量						= 56.490	56.490 m ²																																																														
粘性土	<table border="1"> <thead> <tr> <th rowspan="2">層番号</th> <th rowspan="2">層厚</th> <th rowspan="2">対象土量</th> <th>ゆるい～中位</th> <th>中位～締った</th> <th rowspan="2"></th> </tr> <tr> <th>0～4</th> <th>4～8</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>5</td> <td>2.580</td> <td>145.744</td> <td>◎</td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td>0.000</td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>計</td> <td>2.580</td> <td>145.744</td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> </tbody> </table>					層番号	層厚	対象土量	ゆるい～中位	中位～締った		0～4	4～8	5	2.580	145.744	◎					0.000				計	2.580	145.744					145.744 m ³																																				
層番号	層厚	対象土量	ゆるい～中位	中位～締った																																																																	
			0～4	4～8																																																																	
5	2.580	145.744	◎																																																																		
		0.000																																																																			
計	2.580	145.744																																																																			
砂質土	<table border="1"> <thead> <tr> <th rowspan="2">層番号</th> <th rowspan="2">層厚</th> <th rowspan="2">対象土量</th> <th>ゆるい～中位</th> <th>中位～締った</th> <th rowspan="2"></th> </tr> <tr> <th>0～30</th> <th>30以上</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td></td> <td></td> <td>0.000</td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td>0.000</td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>計</td> <td>0.000</td> <td>0.000</td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> </tbody> </table>					層番号	層厚	対象土量	ゆるい～中位	中位～締った		0～30	30以上			0.000						0.000				計	0.000	0.000					0.000																																				
層番号	層厚	対象土量	ゆるい～中位	中位～締った																																																																	
			0～30	30以上																																																																	
		0.000																																																																			
		0.000																																																																			
計	0.000	0.000																																																																			
砂礫土	<table border="1"> <thead> <tr> <th rowspan="2">層番号</th> <th rowspan="2">層厚</th> <th rowspan="2">対象土量</th> <th>ゆるい～中位</th> <th>中位～締った</th> <th rowspan="2"></th> </tr> <tr> <th>10～50</th> <th>50以上</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td></td> <td></td> <td>.000</td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>計</td> <td>0.000</td> <td>0.000</td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> </tbody> </table>					層番号	層厚	対象土量	ゆるい～中位	中位～締った		10～50	50以上			.000				計	0.000	0.000					0.000																																										
層番号	層厚	対象土量	ゆるい～中位	中位～締った																																																																	
			10～50	50以上																																																																	
		.000																																																																			
計	0.000	0.000																																																																			
	注入長 2.580 m																																																																				
3.土被り長 1本当り	8.690	-	2.580			= 6.110 m																																																															
4.施工本数						= 57.0 本																																																															

施工日数

底盤改良〔改良⑬〕

薬液注入工・二重管複相

1.二重管ストレーナ工法1本当り施工時間(T_s)

機械準備時間	(T ₁)
削孔時間	(T ₂)
注入時間	(T ₃)
土被部の引き抜き時間	(T ₄)
計	T (min)

1)機械準備時間(T₁)

項目	時間(分/回)
機械移動	
機械据付	
注入後の器具洗淨	

2).削孔時間(T₂)

$$T_2 = \sum(\gamma_1 \times l_0)$$

ここに、

γ₁: 各層毎の削孔の単位作業時間(min/m)

l₀: 各層毎の削孔長(m)

土質	砂礫	砂質土	粘性土	計
単位時間(分/m)	8	5	4	-
層厚(m)	0.000	2.390	6.300	8.690
時間				

$$T_2 = \quad \text{min/本}$$

3).注入時間(T₃)

・注入率(溶液型薬液)

土質	粘性土	砂質土	砂礫土
間隙率 ρ (%)	70	45	40
充填率 α (%)	40	90	90
注入率 λ (%)	28	40.5	36

・注入材料使用量

土質	粘性土	砂質土	砂礫土	計
対象土量 v(m ³)	145.744		.000	
注入率 λ (%)	28			
注入量 V(l)	40,808			40,808
瞬結 V ₁ (l)	20,404			20,404
緩結 V ₂ (l)	20,404			20,404
注入比率	1:1			

$$\text{注入本数 } n = 57.0 \text{ 本}$$

$$\begin{aligned} \text{1本当り注入量(瞬結)} \quad Q_s = \sum Q / n &= \frac{20,404}{57} \text{ L/本} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{1本当り注入量(緩結)} \quad Q_s = \sum Q / n &= \frac{20,404}{57} \text{ L/本} \end{aligned}$$

$$T_3 = Q_s / q_s$$

ここに、

Q_s : 二重管ストレーナ工法1本当り注入量(l)
 q_s : 単位時間当り注入量(l/min)

単位作業時間当り注入量(q_s)

qs	単相	
	複相	

$$T_3 = \quad / \quad = \quad \text{min/本}$$

4).土被部の引き抜き時間(T_4)

$$T_4 = \gamma_2 \times l_2$$

ここに、

γ_2 : 土被り部引き抜きの単位作業時間(min/m)
 l_2 : 土被り長(m)

$$T_4 = \quad \times \quad = \quad \text{min/本}$$

土被り部引き抜きの単位作業時間(γ_2)

γ_2	
------------	--

5).1本当りの施工時間(T_N)

$$T_s = T_1 + T_2 + T_3 + T_4$$

$$T_s = \quad + \quad + \quad + \quad = \quad \text{min}$$

2.工期の算定

1).二重管ストレーナ工法1日当り施工本数

$$N = \frac{60 \times H}{T_s} \times 2(4) = \frac{60 \times \quad}{\quad} \times 2$$

= (本/日)

N: 2セット1日当り施工本数(本/日)
H: 二重管工法設備の1日当り実作業時間で 時間とする。
 T_s : 1本当り施工時間(min)

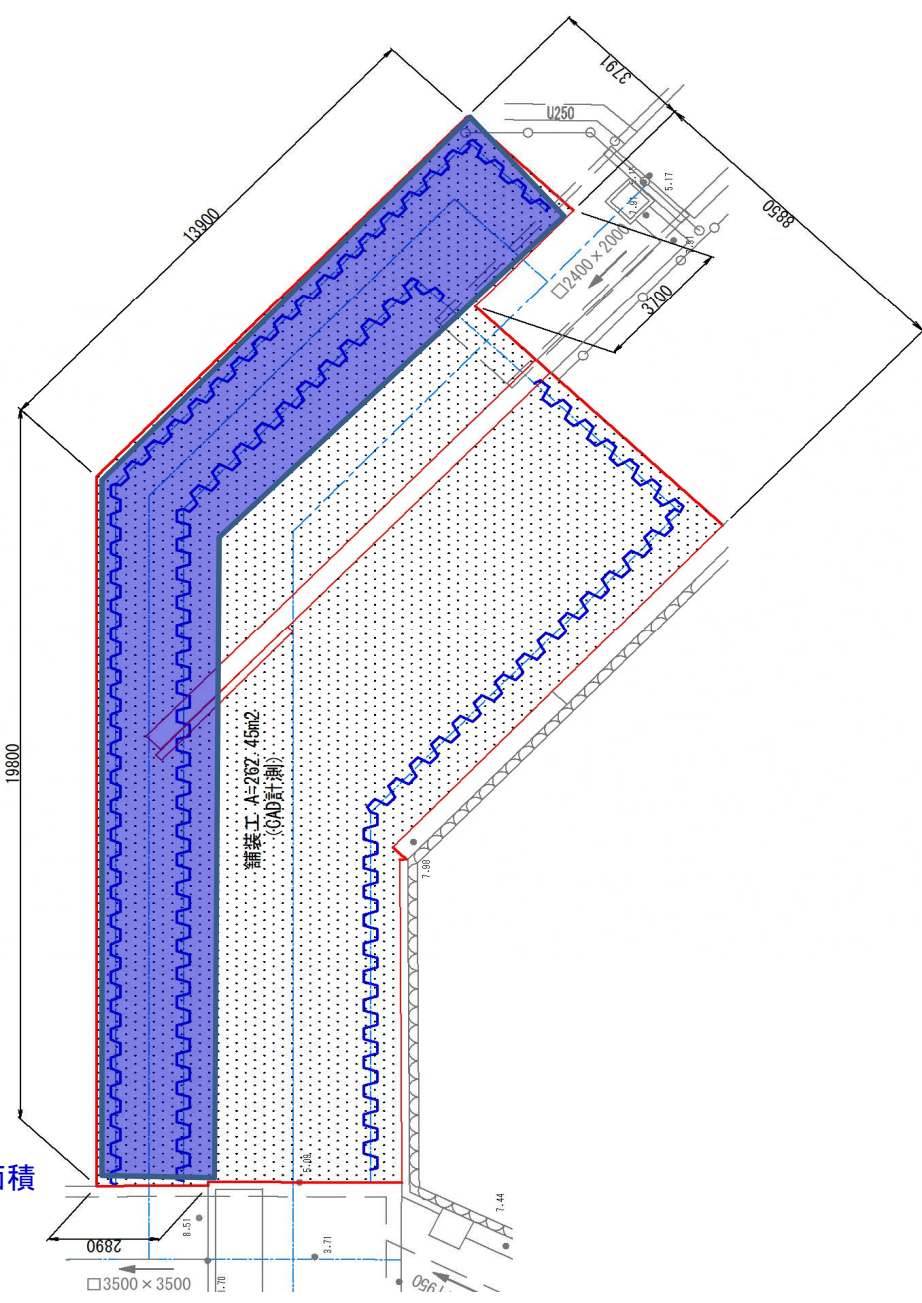
2).施工日数

$$\text{施工日数} = \frac{n}{N} = \frac{57}{\quad} = \quad (\text{日})$$

n: 施工本数(本)

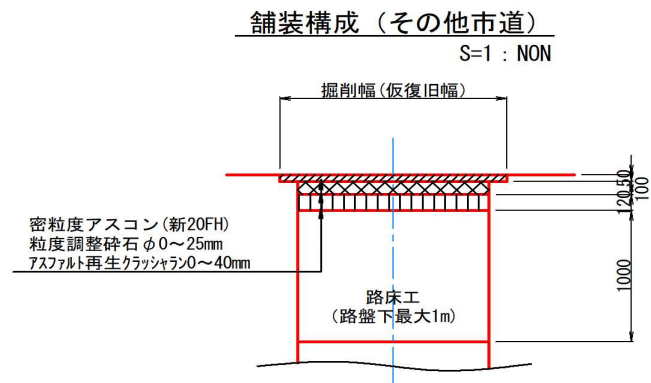
8 付帯工

付帯工

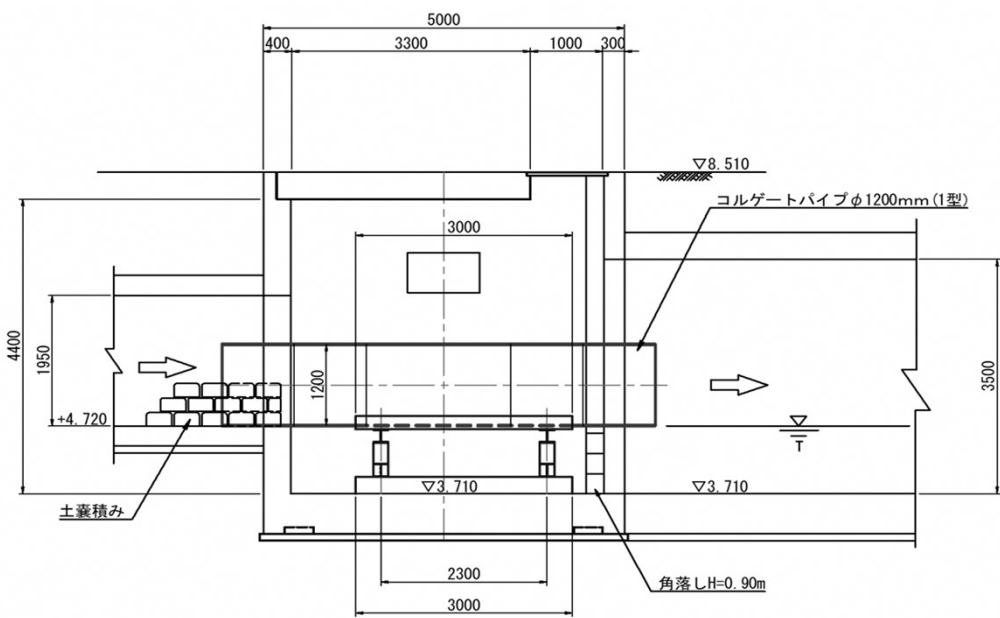
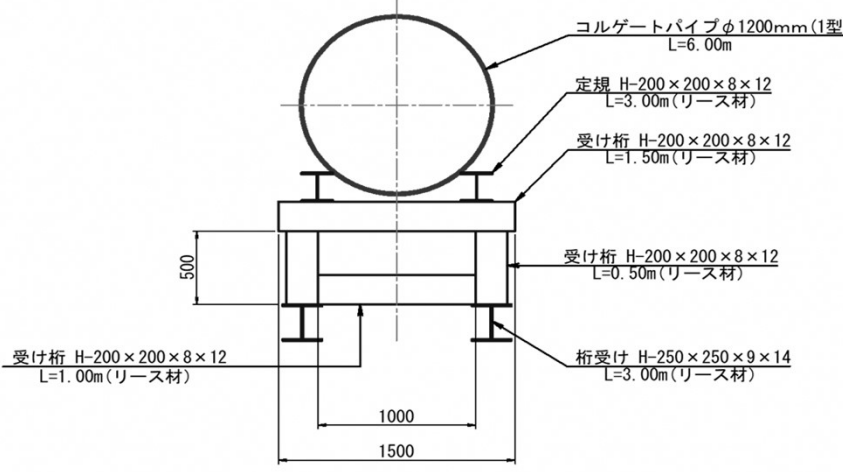
種 別	算 式 ・ 小 計	数 量
<p>舗装工</p> <p>舗装工 平面図</p>	 <p>舗装工 A=267.45m² (PAD計測)</p> <p>31-2工事撤去面積 106.53m²</p> <p>□3500 × 3500</p> <p>□2400 × 2000</p> <p>U250</p> <p>167.5</p> <p>0.588</p> <p>13300</p> <p>19800</p> <p>2880</p> <p>8.51</p> <p>3.71</p> <p>5.06</p> <p>1.08</p> <p>7.44</p> <p>0.561</p> <p>3100</p>	

付帯工

種 別	算 式 ・ 小 計	数 量
舗装工		
1.舗装切断工	<p>t=15cm以下</p> <p style="text-align: right;">= 8.85</p>	<p>m</p> <p>8.85</p>
2.舗装版破碎工	<p>262.45 - 106.53</p> <p style="text-align: right;">= 155.920</p>	<p>m²</p> <p>155.92</p>
3.舗装運搬処分工	<p>155.92 × 0.05</p> <p style="text-align: right;">= 7.796</p>	<p>m³</p> <p>7.80</p>
4.舗装仮復旧工	<p>舗装構成</p> <p>密粒度アスコン(新20FH) t=5cm 粒度調整碎石 φ 25~0mm t=10cm アスファルト再生クラッシュラン φ 40~0mm t=12cm</p> <p style="text-align: right;">= 262.45</p>	<p>m²</p> <p>262.45</p>



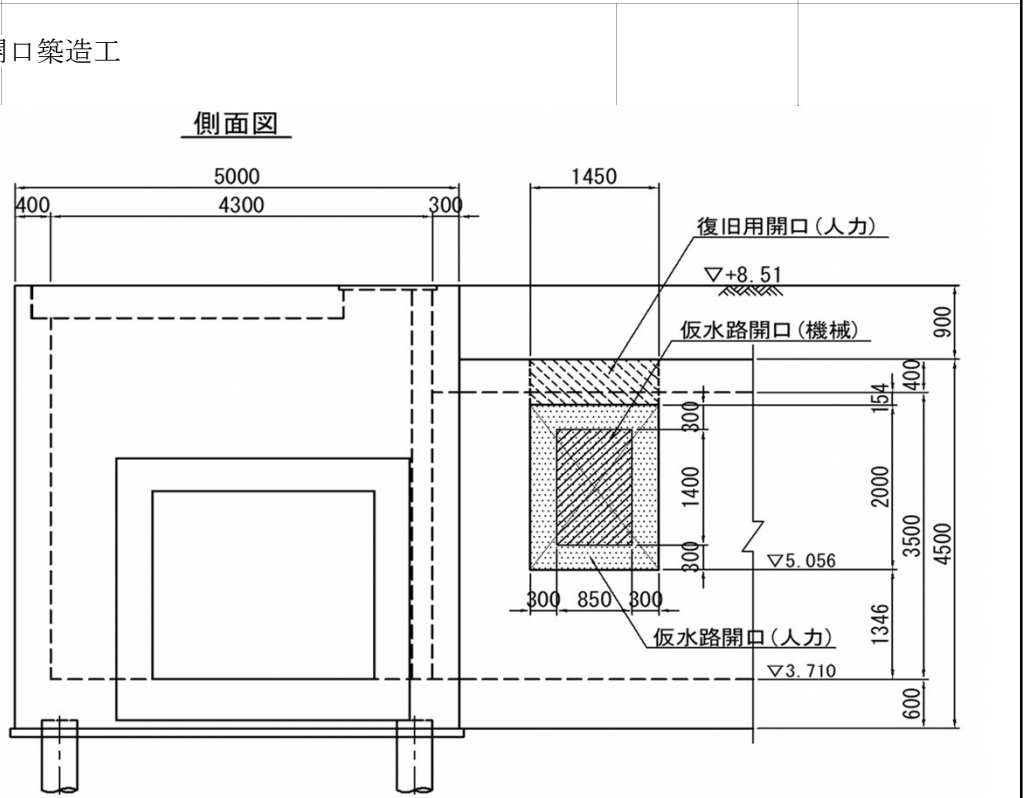
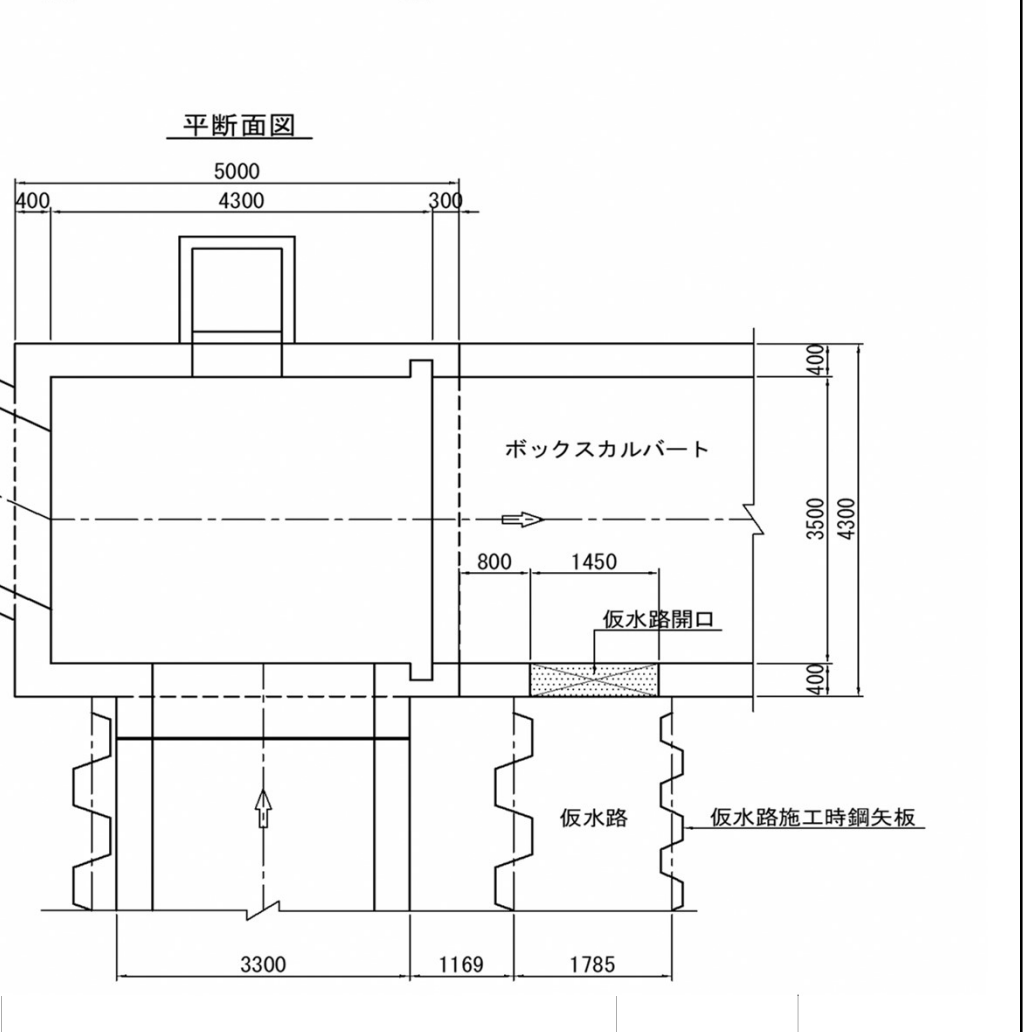
仮排水工

種 別	算 式 ・ 小 計	数 量
<p>仮排水工図</p> 	<p>受け台詳細図 S=1:100</p> 	

9 仮設工

◆ ボックスカルバート仮水路開口 材料積算集計表

名 称	細 別・規 格・寸 法	単 位	数 量	摘 要
既設ボックス仮水路開口		箇所	1	人孔深=4.800m
既設ボックス撤去工 31-2工事施工済	鉄筋コンクリート取壊し工	m ³	1.48	コンクリート投入口を含む
	鉄筋コンクリートコア抜き	m ³	0.48	
	鉄筋コンクリート人力	m ³	1.00	コンクリート投入口を含む
	鉄筋コンクリート殻処分工	m ³	1.48	
	鉄筋切断工 (D19)	箇所	16	30.4kg
	鉄筋切断工 (D16)	箇所	10	13.3kg
	鉄筋切断工 (D13)	箇所	28	16.0kg
	鉄筋切断工 計	箇所	54	
	鉄筋スクラップ重量	t	0.060	
開 口 部 復 旧 工	躯体部コンクリート工(24-12-25 BB)	m ³	1.48	コンクリート投入口を含む
	型 枠 工 (合板直型枠)	m ²	6.60	
	鉄 筋 工 (D19)	t	0.037	
	鉄 筋 工 (D16)	t	0.017	
	(D16~D25) 計	t	0.054	
	鉄 筋 工 (D13)	t	0.011	
	鉄 筋 工 計	t	0.065	
	機械継手(D19)	箇所	16	
	機械継手(D16)	箇所	10	
	機械継手(D13)	箇所	28	
	機械継手 計	箇所	54	

名称	算式	式	数量
<p>既設ボックス仮水路開口築造工</p> <p style="text-align: center;"><u>側面図</u></p> 	<p style="text-align: center;"><u>平断面図</u></p> 		

名 称	算 式	数 量
1. 鉄筋コンクリート取壊し	31-2工事で施工済	
開口部	$1.450 \times 2.000 \times 0.400 =$	1.16 m^3
コンクリート投入用	$1.450 \times (0.400 + 0.154) \times 0.400 =$	0.32 m^3
	計	$= 1.48 \text{ m}^3$
1)鉄筋コンクリート 機械取壊し	コア抜き(開口周り0.30mを除く) $0.850 \times 1.400 \times 0.400 =$	0.48 m^3
人力取壊し	$1.48 - 0.48 =$	1.00 m^3
2)鉄筋コンクリート殻処分工	$0.48 + 1.00 =$	$1.48 \text{ m}^3 = 1.48 \text{ m}^3$
3)鉄筋切断工		
D19	$11 + 5 =$ $(0.836 \times 6 \text{本} + 1.700 \times 5) \times 2.25 =$	16 箇所 30.4 kg
D16	$5 + 5 =$ $1.700 \times 5 \times 1.56 =$	10 箇所 13.3 kg
D13	$14 + 14 =$ $1.150 \times 14 \times 0.995 =$	28 箇所 16.0 kg
	計	$= 54 \text{ 箇所}$
	鉄筋スクラップ重量 計	$= 59.7 \text{ kg} = 0.060 \text{ t}$
2. 開口部復旧工		
1)鉄筋コンクリート工 (24-12-25 BB)		
既設壁開口部	$1.450 \times 2.000 \times 0.400 =$	1.16 m^3
コンクリート投入部	$1.450 \times (0.400 + 0.154) \times 0.400 =$	0.32 m^3
	計	$= 1.48 \text{ m}^3$
2)型枠工		
既設ボックス内側	$1.450 \times 2.000 =$	2.90 m^2
既設ボックス外側	$1.450 \times 2.000 =$	2.90 m^2
コンクリート投入部	$1.450 \times (0.400 + 0.154) =$	0.80 m^2
	計	$= 6.60 \text{ m}^2$

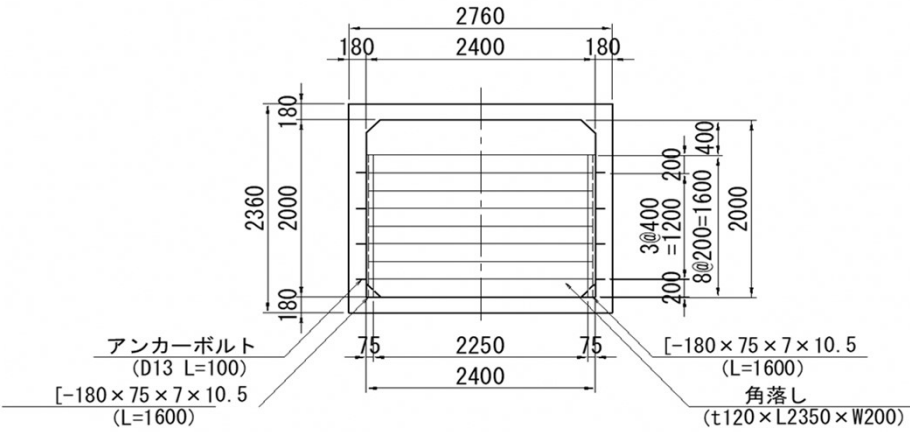
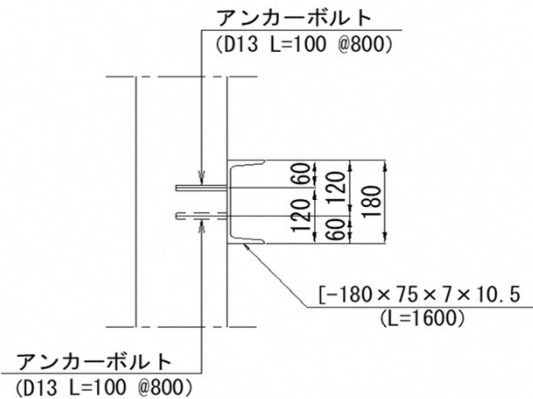
名 称	算	式	数 量
3)鉄筋工			
	D19	$1.135 \times 5 \text{本} \times 2 \times 2.25$	= 25.5 kg
		$0.836 \times 6 \text{本} \times 2.25$	= 11.3 kg
		計(D19)	= 36.8 kg = 0.037 t
	D16	$1.090 \times 5 \text{本} \times 2 \times 1.56$	= 17.0 kg = 0.017 t
		D16~D25mm 計	= 54 kg = 0.054 t
	D13	$0.770 \times 7 \text{本} \times 2 \times 0.995$	= 10.7 kg = 0.011 t
		鉄筋 計	= 64.5 kg = 0.065 t
機械継手			
	D19	11+5	= 16 箇所
	D16	5+5	= 10 箇所
	D13	14+14	= 28 箇所
		計	= 54 箇所

◆ PCボックスカルバート仮水路開口 材料積算集計表

名 称	細 別・規 格・寸 法	単 位	数 量	摘 要
既設PCボックス仮水路開口		箇所	1	
既設PCボックス撤去工 31-2工事施工済	鉄筋コンクリートコア抜き	m ³	0.52	
	鉄筋コンクリート人力	m ³	=	
	鉄筋コンクリート取壊し工 計	m ³	0.52	
	鉄筋コンクリート殻処分工	m ³	0.52	
開口補強工 31-2工事施工済	躯体部コンクリート工(24-12-25 BB)	m ³	1.20	
	型 枠 工 (合板直型枠)	m ²	7.25	
	鉄 筋 工 (D13)	t	0.050	
	アンカー鉄筋(D13)	箇所	32	
開口部閉塞工	躯体部コンクリート工(24-12-25 BB)	m ³	1.97	
	型 枠 工 (合板直型枠)	m ²	5.78	
	鉄 筋 工 (D13)	t	0.025	
	機械継手(D13)	箇所	28	
角 落 し 設 置 工	既設PC□2400×2000内 角落し設置工	箇所	1	
	角落し材 t.120×L.2350×W.200	枚	8	
	受枠溝形鋼 [-180×75×7×10.5	kg	68.5	3.20m
	アンカーボルト D13 ℓ=0.100	kg	0.8	0.80m
	角落し設置鋼材重量 計	kg	69.3	

名称	算式	式	数量
既設PCボックス仮水路開口築造工			
<p>側面図</p> <p>平断面図</p> <p>断面図</p>			

名 称	算 式	数 量
1. 鉄筋コンクリート取壊し	31-2工事で施工済	
開口部	$1.700 \times 1.700 = 2.89 \text{ m}^2$	
1)コンクリート取壊し		
機械取壊し	コア抜き(鉄筋) $1.700 \times 1.700 \times 0.180 = 0.52 \text{ m}^3$	$= 0.52 \text{ m}^3$
2)鉄筋コンクリート殻処分工		$= 0.52 \text{ m}^3$
2. 開口補強工		
1)鉄筋コンクリート工	(24-12-25 BB) $(2.300 \times 2.300 - 1.700 \times 1.700) \times 0.500 = 1.20 \text{ m}^3$	$= 1.20 \text{ m}^3$
2)型枠工		
開口補強	$(2.300 \times 2 + 1.700 \times 2 + 1.700) \times 0.500 = 4.85 \text{ m}^2$	$= 4.85 \text{ m}^2$
	$2.300 \times 2.300 - 1.700 \times 1.700 = 2.40 \text{ m}^2$	$= 2.40 \text{ m}^2$
	計	$= 7.25 \text{ m}^2$
3)鉄筋工	(PCボックスカルバート仮水路開水路復旧工鉄筋加工図参照) D13 (B1、B2、B3) $16+18+16 = 50.0 \text{ kg}$	$= 0.050 \text{ t}$
アンカー鉄筋	D13	$= 32 \text{ 箇所}$
3. 開口部閉塞工		
1)鉄筋コンクリート工	(24-12-25 BB) $1.700 \times 1.700 \times (0.500 + 0.180) = 1.97 \text{ m}^3$	$= 1.97 \text{ m}^3$
2)型枠工	$1.700 \times 1.700 \times 2 = 5.78 \text{ m}^2$	$= 5.78 \text{ m}^2$
3)鉄筋工	(PCボックスカルバート仮水路開水路復旧工鉄筋加工図参照) D13 (B4) 25	$= 25.0 \text{ kg} = 0.025 \text{ t}$
機械継手	D13	$= 28 \text{ 箇所}$

名称	算式	式	数量
4. 角落し設置工	<p style="text-align: center;">既設PS口2400×2000内角落し設置工</p>  <p style="text-align: center;">溝型鋼設置詳細図 S=1/10</p> 		
4. 角落し設置工	<p>角落し材 角落し t.120×L.2350×W.200</p> <p>溝形受枠 [-180×75×7×10.5 (21.4kg/m)</p> <p>1.600×2</p> <p>3.20m×21.4</p> <p>アンカーボルト D13 ℓ=100</p> <p>0.100×4×2</p> <p>0.80m×0.995</p>	<p>=</p> <p>=</p> <p>=</p> <p>=</p> <p>=</p> <p>=</p> <p>=</p> <p>計</p>	<p>= 8 枚 = 8 枚</p> <p>= 3.20 m = 68.48 kg = 68.5 kg</p> <p>= 0.80 m = 0.80 kg = 0.8 kg</p> <p>= 0.80 kg = 0.8 kg</p> <p>= 69.3 kg</p>

土留工

種 別	算 式 ・ 小 計	数 量
<p>仮設工</p> <p>平面図</p>		

土留工

種 別	算 式 ・ 小 計	数 量
仮設工	<p>腹起し・切梁 H-300×300×10×15</p> <p>51</p> <p>600</p> <p>▽+5.043</p> <p>基礎碎石厚 200</p> <p>基礎C0厚 100</p> <p>1段目 800</p> <p>2758~2967</p> <p>1500</p> <p>3558~3767</p> <p>446~233</p> <p>7000</p> <p>根入長 3000</p> <p>立坑深</p> <p>地盤高 +8.51~+8.34</p> <p>下流側管底高~上流側管底高 ▽+5.043~▽+5.082</p> <p>▽+3.243~▽+3.282</p> <p>170</p> <p>1450</p> <p>125</p> <p>1745</p> <p>鋼矢板 III型</p> <p>鋼矢板 IV型 L=13.00m</p> <p>170</p>	

土留工

種 別	算 式 ・ 小 計	数 量
仮設工	仮水路土留工	
1.鋼矢板圧入工	<p>鋼矢板Ⅲ型 最大N値 $25 \leq N$</p> <p>鋼矢板 $L = 7.00 \text{ m}$ 圧入長 $L = 6.05 \text{ m} \sim 6.27 \text{ m}$ 圧入長 $L = 9.00 \text{ m}$以下 $49.0 \div 40.0 = 89.0$ 布堀り $L = 0.50 \text{ m}$</p>	枚 89.0
2.鋼矢板引き抜き工(通常)	<p>鋼矢板 $L = 7.00 \text{ m}$ 引き抜き長 $L = 6.05 \text{ m} \sim 6.27 \text{ m}$ 引き抜き長 $L = 9.00 \text{ m}$以下 $= 49.0$</p>	枚 49.0
3.鋼矢板引き抜き工(充填)	<p>鋼矢板 $L = 7.00 \text{ m}$ 引き抜き長 $L = 6.05 \text{ m} \sim 6.27 \text{ m}$ 引き抜き長 $L = 9.00 \text{ m}$以下 $= 40.0$</p>	枚 40.0
4.鋼矢板損料重量	<p>鋼矢板 $L = 7.00 \text{ m}$ $w = 0.060 \text{ t/m}$ $89.0 \times 7.00 \times 0.060 = 37.380$</p>	t 37.380
5.鋼矢板搬入重量	$= 37.380$	t 37.380
6.鋼矢板搬出重量	$= 37.380$	t 37.380

土留工

種 別	算 式 ・ 小 計	数 量
7.鋼製支保工	主部材(腹起し)	
	1段目 H-300×300×10×15	
	$(19.50 + 18.80 + 12.50 + 12.20) \times 0.100$	= 6.300
	$(1.15 + 2.60) \times 0.100$	= 0.375
		<hr/> 6.675
		6.675
	主部材(切梁)	
	1段目 H-300×300×10×15	
	$(\{ 0.85 - 0.50 \} \times 10.0) \times 0.100$	= 0.350
	$(\{ 2.75 - 0.50 \} \times 1.0) \times 0.100$	= 0.225
		<hr/> 0.575
		0.575
主部材 合計		
$6.675 + 0.575$	= 7.250	
	7.250	
副部材(A)		
7.250×0.220	= 1.595	
	1.595	
副部材(B)		
7.250×0.040	= 0.290	
	0.290	

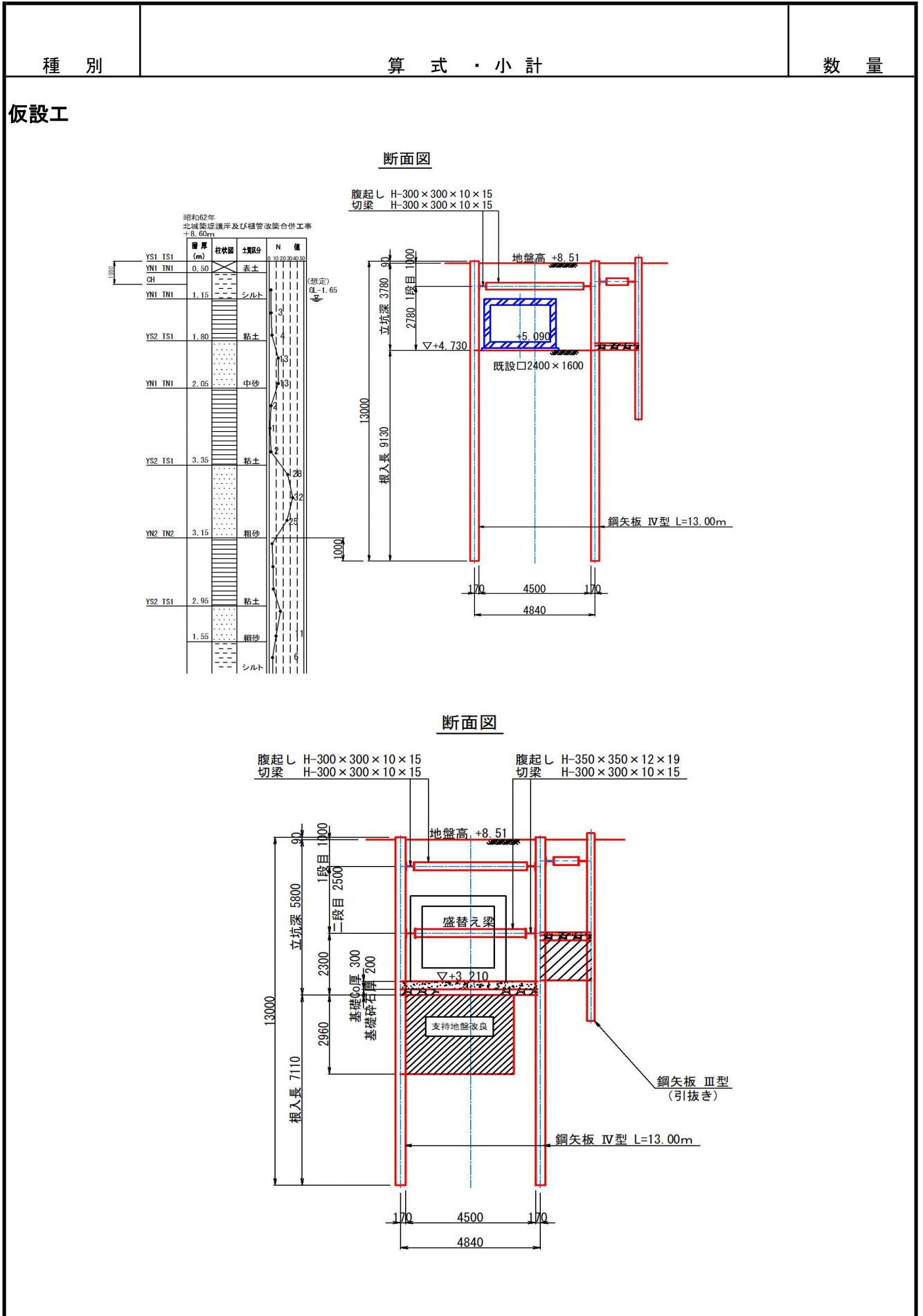
土留工

種 別	算 式 ・ 小 計	数 量
8.鋼製支保工設置	$7.250 + 1.595 + 0.290 = 9.135$	t 9.135
9.鋼製支保工撤去	$= 9.135$	t 9.135
10.鋼製支保工搬入重量	$\cancel{7.250} + \cancel{1.595} = 8.845$	t 8.845
11.鋼製支保工搬出重量	$= 8.845$	t 8.845

土留工

種 別	算 式 ・ 小 計	数 量
<p>仮設工</p>	<p>平面図</p>	

土留工



土留工

種 別	算 式 ・ 小 計	数 量
仮設工	現場打ちボックス部土留工	
1.鋼矢板圧入工	鋼矢板 IV型 最大N値 32 鋼矢板 L= 13.00 m 圧入長 L= 12.41 m 圧入長 L= 15.00 m以下 布堀り L=0.50m+矢板突出量0.09m = 25.0 ※N=26枚は31-2工事で施工済	枚 25.0
2.鋼矢板引き抜き工(通常)	鋼矢板 IV型 鋼矢板 L= 13.00 m 引抜き長 L= 12.41 m 引き抜き長 L= 15.00 m以下 布堀り L=0.50m+矢板突出量0.09m = 26.0	枚 26.0
3.鋼矢板引き抜き工(充填)	鋼矢板 IV型 鋼矢板 L= 13.00 m 引抜き長 L= 12.41 m 引き抜き長 L= 15.00 m以下 布堀り L=0.50m+矢板突出量0.09m = 25.0	枚 25.0
4.鋼矢板損料重量	31-2工事 N=26枚+当該工事 N=25枚 合計51枚 鋼矢板 L= 13.00 m w=0.0761t/m $51.0 \times 13.00 \times 0.0761 = 50.454$	t 50.454
5.鋼矢板搬入重量	$25.0 \times 13.00 \times 0.0761 = 24.733$	t 24.733
6.鋼矢板搬出重量	$51.0 \times 13.00 \times 0.0761 = 50.454$	t 50.454

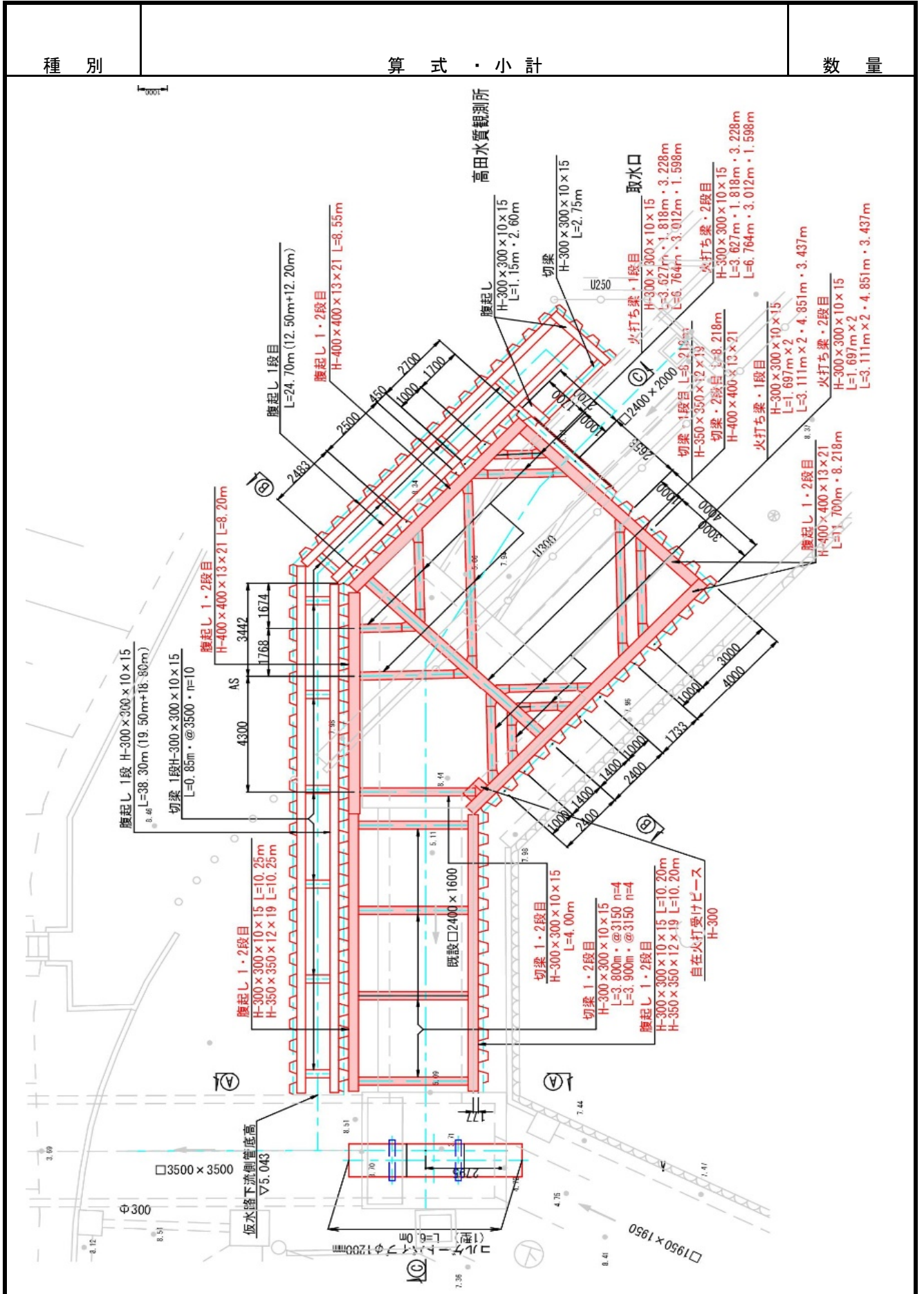
土留工

種 別	算 式 ・ 小 計	数 量	
11.鋼製支保工	既設ボックス撤去(一次掘削時)		
	主部材(腹起し)		
	1段目 H-300×300×10×15		
	$(10.25 + 10.20) \times 0.100$	= 2.045	t 2.045
	主部材(切梁)		
	1段目 H-300×300×10×15		
	$(\{ 3.900 - 0.50 \} \times 4.0) \times 0.100$	= 1.360	t 1.360
	主部材 合計		
	$2.045 + 1.360$	= 3.405	t 3.405
	副部材(A)		
3.405×0.220	= 0.749	t 0.749	
副部材(B)			
3.405×0.040	= 0.136	t 0.136	
12.鋼製支保工設置重量	$3.405 + 0.749 + 0.136$	= 4.290 t 4.290	
13.鋼製支保工撤去重量		= 4.290 t 4.290	

土留工

種 別	算 式 ・ 小 計	数 量
鋼製支保工の搬入・搬出については、二次施工で転用するため、二次施工で計上済		
14.鋼製支保工搬入重量	$\cancel{3.405} + \cancel{0.749} = 4.154$	t 4.154
15.鋼製支保工搬出重量	$= 4.154$	t 4.154
16.カルバート部閉塞工	<p>一次掘削後、二次掘削前の埋戻しのため、管口土砂止めのため</p> <p>M0マンホール部</p> <p style="padding-left: 40px;">LSP-3A(5mm) w= 0.0179 t/m</p> <p style="padding-left: 40px;">$3.500 \times 7.0 \times 0.0179$ = 0.439</p> <p>※50cm単位</p> <p>2400×2000BOX接続部</p> <p style="padding-left: 40px;">LSP-3A(5mm) w= 0.0179 t/m</p> <p style="padding-left: 40px;">$3.000 \times 6.0 \times 0.0179$ = 0.322</p> <p>※50cm単位</p>	t 0.439 t 0.322

土留工



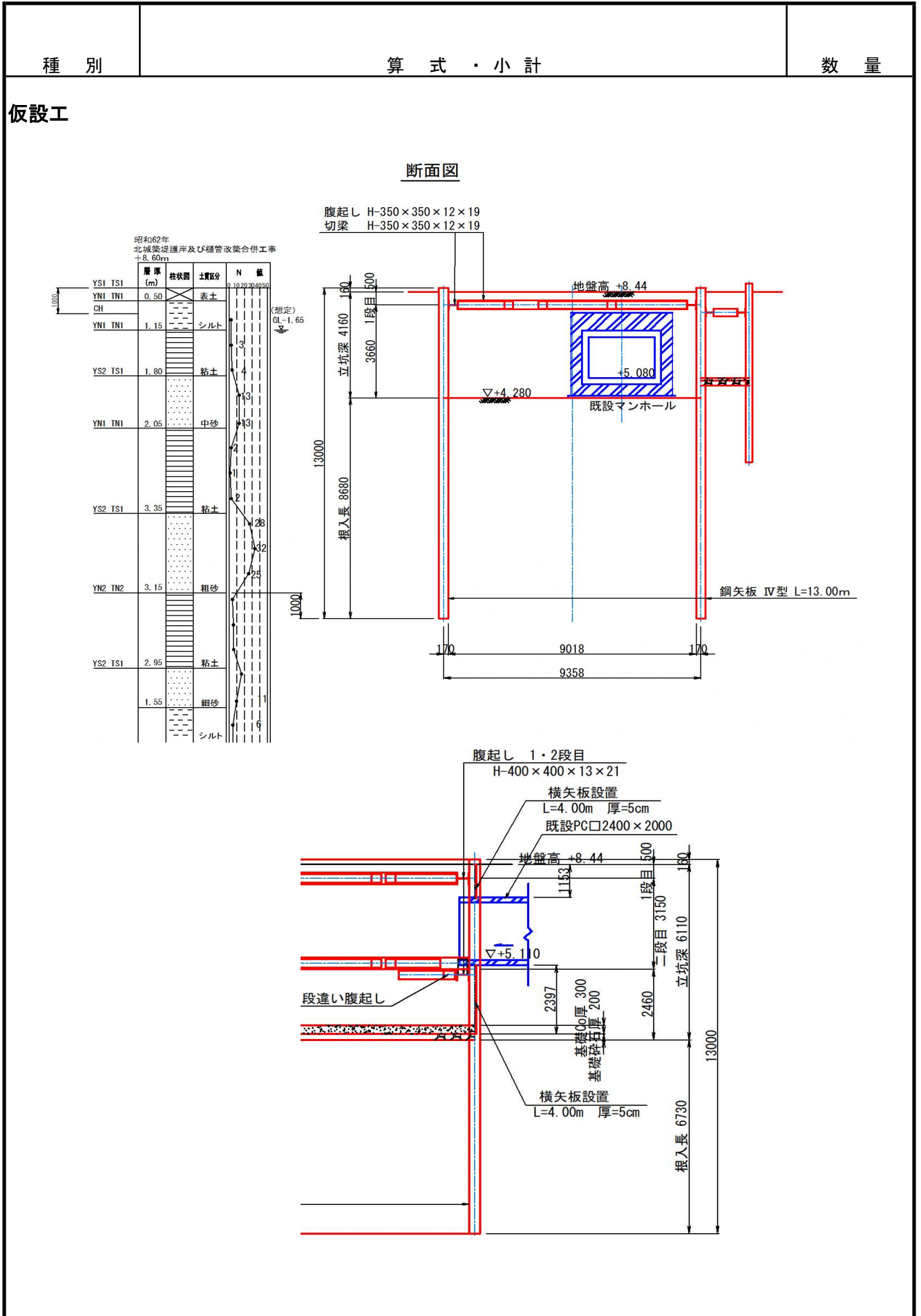
土留工

種 別	算 式 ・ 小 計	数 量
17.鋼製支保工	(二次掘削時)	
	主部材(腹起し)	
1段目	H-300×300×10×15 (10.25 + 10.20) × 0.100 = 2.045	t 2.045
2段目	H-350×350×12×19 (10.25 + 10.20) × 0.150 = 3.068	t 3.068
	主部材(切梁)	
1段目	H-300×300×10×15 ({ 3.900 - 0.50 } × 4.0) × 0.100 = 1.360	t 1.360
2段目	({ 3.800 - 0.50 } × 4.0) × 0.100 = 1.320	1.320
	主部材 合計	
	2.045 + 3.068 + 1.360 + 1.320 = 7.793	t 7.793
	1段目 2.045 + 1.360 = 3.405	3.405
	2段目 3.068 + 1.320 = 4.388	4.388
	副部材(A)	
	7.793 × 0.220 = 1.714	t 1.714
	1段目 3.405 × 0.220 = 0.749	0.749
	2段目 4.388 × 0.220 = 0.965	0.965
	副部材(B)	
	7.793 × 0.040 = 0.312	t 0.312
	1段目 3.405 × 0.040 = 0.136	0.136
	2段目 4.388 × 0.040 = 0.176	0.176
18.鋼製支保工設置重量		
	7.793 + 1.714 + 0.312 = 9.819	t 9.819

土留工

種 別	算 式 ・ 小 計	数 量
19.鋼製支保工撤去重量	= 9.819	9.819 ^t
20.鋼製支保工搬入重量	7.793 + 1.714 = 9.507	9.507 ^t
21.鋼製支保工搬出重量	= 9.507	9.507 ^t

土留工



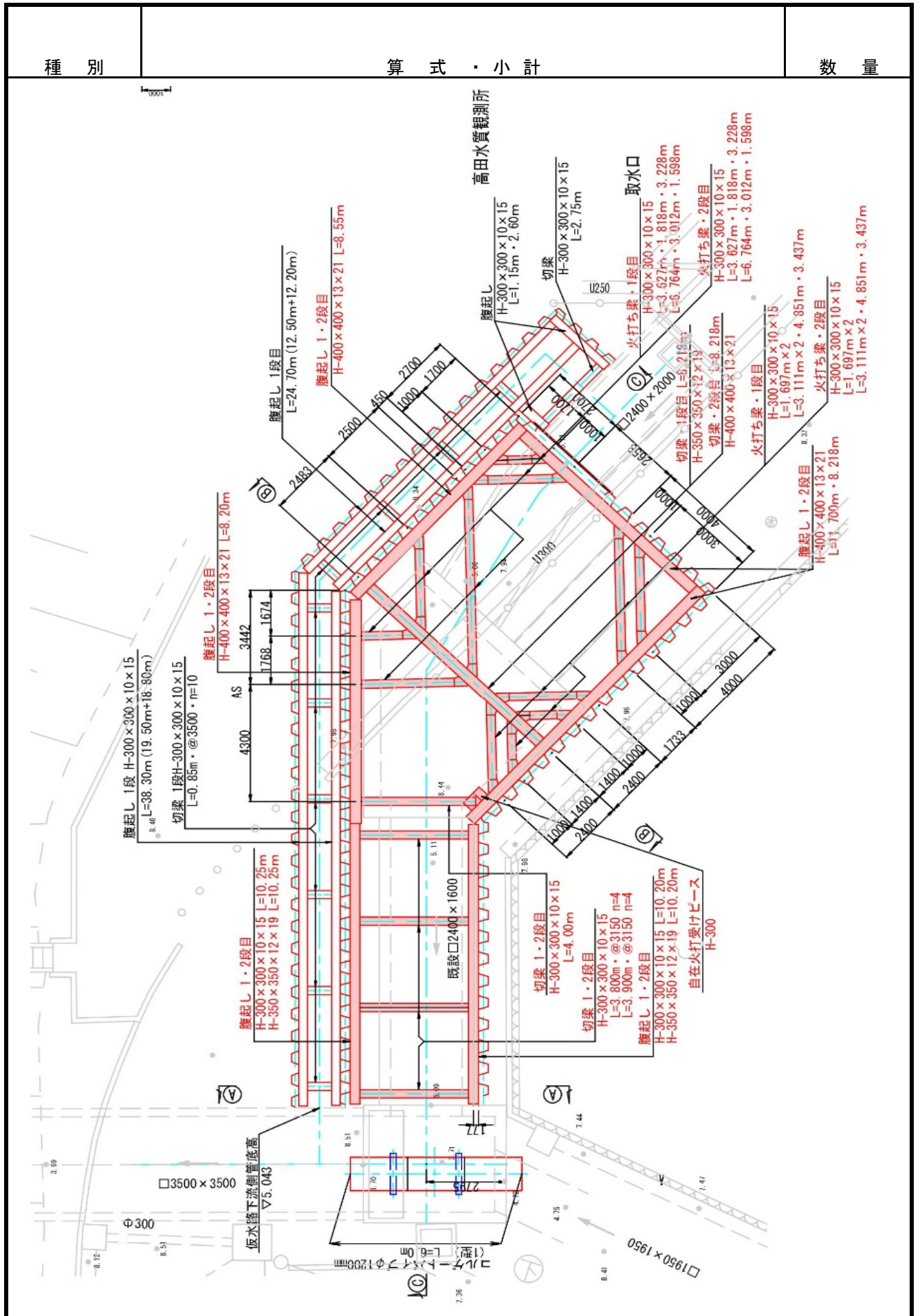
土留工

種 別	算 式 ・ 小 計	数 量
仮設工	M1特殊マンホール部土留工	
1.鋼矢板圧入工	<p>鋼矢板 IV型 最大N値 39</p> <p>鋼矢板 L= 13.00 m 圧入長 L= 12.34 m 圧入長 L= 15.00 m以下 布堀り L=0.50m+矢板突出量0.16m</p> $29+13 = 42.0$	枚 42.0
2.鋼矢板引き抜き工(通常)	<p>鋼矢板 IV型</p> <p>鋼矢板 L= 13.00 m 引抜き長 L= 12.34 m 引き抜き長 L= 15.00 m以下 布堀り L=0.50m+矢板突出量0.16m</p> $= 45.0$	枚 45.0
3.鋼矢板引き抜き工(充填)	<p>鋼矢板 IV型</p> <p>鋼矢板 L= 13.00 m 引抜き長 L= 12.34 m 引き抜き長 L= 15.00 m以下 布堀り L=0.50m+矢板突出量0.16m</p> $= 29.0$	枚 29.0
4.鋼矢板残置	<p>鋼矢板 IV型 将来開削工施工面側 R3工事に引続き予定</p> $= 13.0$	枚 13.0
5.鋼矢板損料重量(引抜き部)	<p>鋼矢板 L= 13.00 m w=0.0761t/m</p> <p>当該工事設置 $29.0 \times 13.00 \times 0.0761 = 28.690$</p> <p>31-2工事から引継ぎ $45.0 \times 13.00 \times 0.0761 = 44.519$</p>	t 28.690 t 44.519

土留工

種 別	算 式 ・ 小 計	数 量
6.鋼矢板損料重量(R3工事へ引続き予定)	鋼矢板 L= 13.00 m w=0.0761t/m $13.0 \times 13.00 \times 0.0761 = 12.861$	t 12.861
7.鋼矢板搬入重量	$12.861 + 28.690 = 41.551$	t 41.551
8.鋼矢板搬出重量	$29.0 \times 13.00 \times 0.0761 = 28.690$ N=29+45	t 28.690
9.横矢板設置工	t=5cm 延長×(既設BOX上高さ+既設BOX下高さ) $4.000 \times (1.153 + 2.397) = 14.200$	m ² 14.20
	$14.200 \times 0.050 = 0.710$	m ³ 0.71

土留工



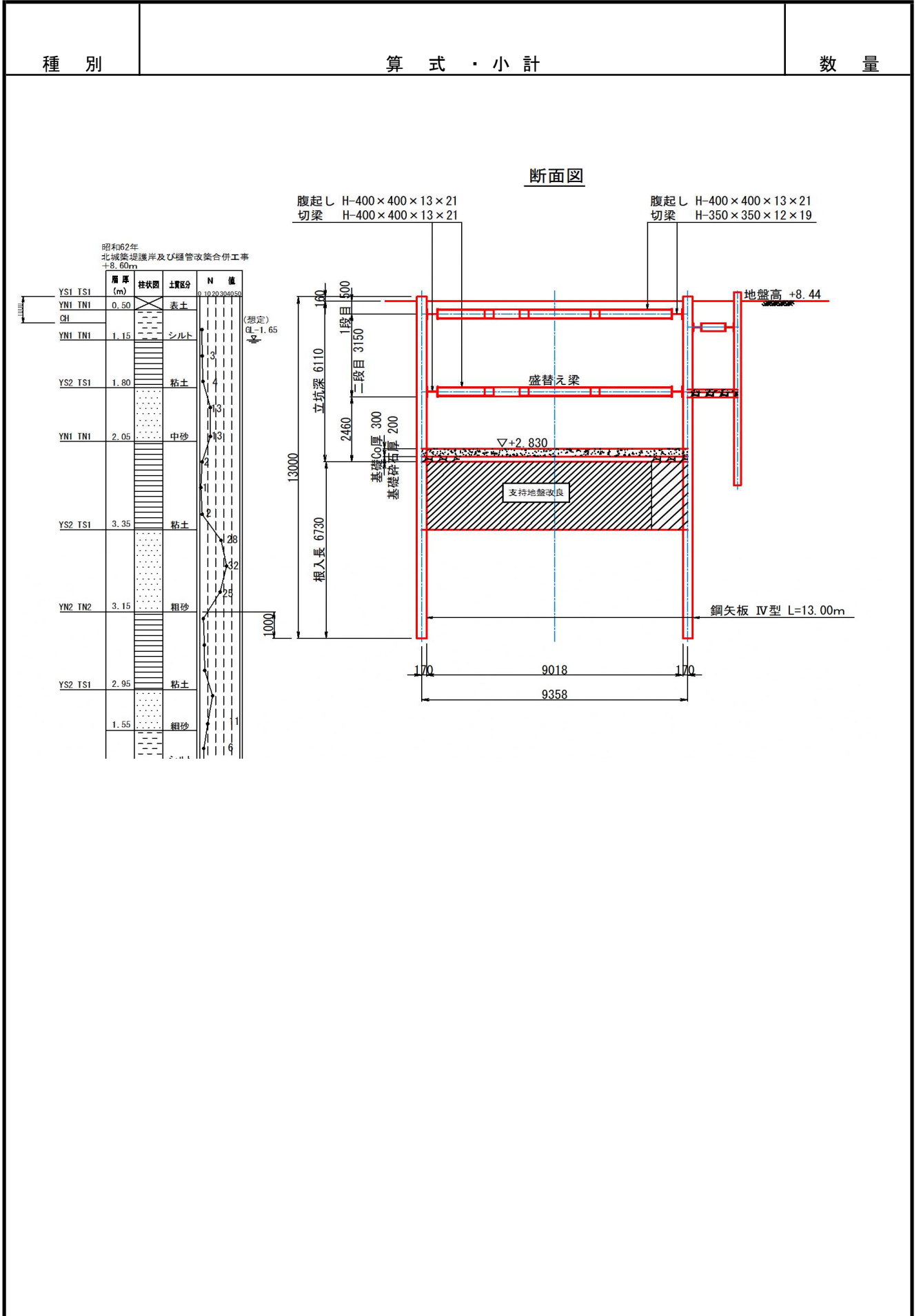
土留工

種 別	算 式 ・ 小 計	数 量	
5.鋼製支保工	既設マンホール撤去(一次掘削時)		
	主部材(腹起し)		
	1段目	H-400×400×13×21 二次掘削に転用する H-350×350×12×19	
		(8.20 + 8.55 + 11.70 + 8.218) × 0.200 = 7.334	t 7.334
	主部材(切梁)		
	1段目	H-300×300×10×15 ({ 4.000 - 0.50 } × 1.0) × 0.100 = 0.350	
		H-350×350×12×19 ({ 8.218 - 0.50 } × 1.0) × 0.150 = 1.158	t
		1.508	1.508
	主部材(火打ち梁)		
		H-300×300×10×15 (1.697 × 2.0 + 3.111 × 2.0) × 0.100 = 0.962	t
		(4.851 + 3.437 + 3.627 + 1.818) × 0.100 = 1.373	1.373
		(3.228 + 6.764 + 3.012 + 1.598) × 0.100 = 1.460	1.460
	3.795	3.795	
主部材 合計		t	
	7.334 + 1.508 + 3.795 = 12.637	12.637	
副部材(A)		t	
	12.637 × 0.220 = 2.780	2.780	
副部材(B)		t	
	12.637 × 0.040 = 0.505	0.505	
8.鋼製支保工設置重量	12.637 + 2.780 + 0.505 = 15.922	t 15.922	

土留工

種 別	算 式 ・ 小 計	数 量
9.鋼製支保工撤去重量	= 15.922	15.922 ^t
10.鋼製支保工搬入重量	12.637 + 2.780 = 15.417	15.417 ^t
11.鋼製支保工搬出重量	= 15.417	15.417 ^t

土留工



土留工

種 別	算 式 ・ 小 計	数 量	
12.鋼製支保工	(二次掘削時)		
	主部材(腹起し)		
	1・2段目	H-400×400×13×21	
		(8.20 + 8.55 + 11.70 + 8.218) × 0.200 × 2.0段 = 14.667	t
		7.334	14.667
	主部材(切梁)		
	1段目	H-300×300×10×15	
		({ 4.000 - 0.50 } × 1.0) × 0.100 = 0.350	
		H-350×350×12×19	
		({ 8.218 - 0.50 } × 1.0) × 0.150 = 1.158	
		1.508	
	2段目	H-300×300×10×15	
		({ 4.000 - 0.50 } × 1.0) × 0.100 = 0.350	
		H-400×400×13×21	
		({ 8.218 - 0.50 } × 1.0) × 0.200 = 1.544	t
		1.894	3.402
	主部材(火打ち梁)		
1段目	H-300×300×10×15		
	(1.697 × 2.0 + 3.111 × 2.0) × 0.100 = 0.962		
	(4.851 + 3.437 + 3.627 + 1.818) × 0.100 = 1.373		
	(3.228 + 6.764 + 3.012 + 1.598) × 0.100 = 1.460		
	3.795		
2段目	H-300×300×10×15		
	(1.697 × 2.0 + 3.111 × 2.0) × 0.100 = 0.962		
	(4.851 + 3.437 + 3.627 + 1.818) × 0.100 = 1.373		
	(3.228 + 6.764 + 3.012 + 1.598) × 0.100 = 1.460		
	3.795	t	
		7.590	

土留工

種 別	算 式 ・ 小 計	数 量
	主部材 合計	t
	14.667 + 3.402 + 7.590 = 25.659	25.659
	1段目 7.334 + 1.508 + 3.795 = 12.637	12.637
	2段目 7.333 + 1.894 + 3.795 = 13.022	13.022
	副部材(A)	t
	25.659 × 0.220 = 5.645	5.645
	1段目 12.637 × 0.220 = 2.780	2.780
	2段目 13.022 × 0.220 = 2.865	2.865
	副部材(B)	t
	25.659 × 0.040 = 1.026	1.026
	1段目 12.637 × 0.040 = 0.505	0.505
	2段目 13.022 × 0.040 = 0.521	0.521
13.鋼製支保工設置重量	25.659 + 5.645 + 1.026 = 32.330	32.330 t
14.鋼製支保工撤去重量	= 32.330	32.330 t
15.鋼製支保工搬入重量	25.659 + 5.645 = 31.304	31.304 t
16.鋼製支保工搬出重量	= 31.304	31.304 t

10 運搬・損料関係

				搬入			搬出	
				搬入	積込・取卸	取卸	搬出	積込・取卸
鋼矢板・切梁腹起し								
仮設水路・鋼矢板								
鋼矢板【Ⅲ型】7.0m	89枚	60kg/m	リース				37.380	37.380
鋼矢板【Ⅳ型】13.0m	71枚	76.1kg/m	リース				70.240	70.240
一次二次共通・鋼矢板								
鋼矢板【Ⅳ型】13.0m	54枚	76.1kg/m	リース	53.422	53.422		53.422	53.422
鋼矢板【Ⅳ型】13.0m	13枚	76.1kg/m	リース	12.861	12.861		R3工事に引継ぎ予定	
仮設水路・山留材								
山留材（主部材）			リース				7.250	7.250
副部材A			リース				1.595	1.595
副部材B			全損				下記スクラップに合算	
一次施工・山留材								
山留材（主部材）			リース	3.405	3.405		3.405	3.405
副部材A			リース	0.749	0.749		0.749	0.749
副部材B			全損			0.136	二次施工転用後にスクラップ	
山留材（主部材）			リース	12.637	12.637		12.637	12.637
副部材A			リース	2.780	2.780		2.780	2.780
副部材B			全損			0.505	二次施工転用後にスクラップ	
二次施工・山留材								
山留材	2段目	ボックス	リース	4.388	4.388		4.388	4.388
副部材A	〃	〃	リース	0.965	0.965		0.965	0.965
副部材B	〃	〃	全損			0.176		
山留材	2段目	M1特殊人孔	リース	13.022	13.022		13.022	13.022
副部材A	〃	〃	リース	2.865	2.865		2.865	2.865
副部材B	〃	〃	全損			0.521		
スクラップ							1.628	1.628
仮設水路架台								
架台	H200*200~250*250		リース	1.200	1.200		1.200	1.200
一次施工仮設								
軽量鋼矢板				0.761	0.761		0.761	0.761
小計 製品長12m以内								
				42.772	42.772	1.338	90.625	90.625
小計 製品長12~15m								
				66.283	66.283	0.000	123.662	123.662
合計				109.055	109.055	1.338	214.287	214.287

仮設鋼材損料計算書

1. 施工延長及び供用日数総括表

使用鋼材名	軽量金属支保工						合計	
	1段(75mm)		2段(75mm)		2段(110mm)		施工延長 (m)	供用日数 (日)
	施工枚数	供用日数	施工延長	供用日数	施工延長	供用日数		
軽量鋼矢板Ⅲ型 $\phi=3.5m$	7.0	26.3					24.5	26.3
軽量鋼矢板Ⅲ型 $\phi=3.0m$	6.0	26.3					18.0	26.3
合計								

2. 軽量鋼矢板数量及び損料計算

使用鋼材名	鋼材延長 A(m)	搬入数量・重量				損料計算			修理損耗費			計 (円)	
		搬入数量 B(m)	搬入枚数 (枚)	単位重量 (t/m)	搬入重量 (t)	供用日数 (日)	単価 (円)	損料 (円)	転用回数	転用補正	単価 (円)		金額 (円)
軽量鋼矢板Ⅲ型 $\phi=3.5m$	24.5	24.5	7.0	0.0179	0.439	26.3			1.0	1.0			
軽量鋼矢板Ⅲ型 $\phi=3.0m$	18.0	18.0	6.0	0.0179	0.322	26.3			1.0	1.0			
合計	42.5				0.761								

3. 軽量金属支保工数量及び損料計算

使用鋼材名	土留延長 A(m)	搬入数量・重量				損料計算			修理損耗費			計 (円)
		搬入数量 B(m)	搬入枚数 (組)	単位重量 (t/組)	搬入重量 (t)	供用日数 (日)	単価 (円)	損料 (円)	単価 (円)	金額 (円)		
軽量金属支保工(1段 75mm)												
軽量金属支保工(2段 75mm)												
軽量金属支保工(2段 110mm)												
水圧ポンプ												
合計												

重量合計
0.761
損料合計

新潟県上越市

切回し管 コルゲートφ1200架台 損料

1. 施工延長及び供用日数総括表

使用鋼材名							合計	
	t	供用日数					t	供用日数
H型鋼 200*200	0.715	153.2					0.715	153.2
H型鋼 250*250	0.480	153.2					0.480	153.2
合計								

2. 損料計算

使用鋼材名	鋼材重量 t	搬入数量・重量				損料計算			修理損耗費			計 (円)
		搬入数量 B(m)	搬入枚数 (枚)	単位重量 (t/m)	搬入重量 (t)	供用日数 (日)	単価 (円)	損料 (円)	転用回数	転用補正	単価 (円)	
H型鋼 200*200	0.715				0.715	153.2			1.0	1.0		
H型鋼 250*250	0.480				0.480	153.2			1.0	1.0		
合計	1.195				1.195							

重量合計
1.195
損料合計

新潟県上越市

工種別作業日数計算書

工種	種別	細別	A*標準日当り作業量	B:作業班数	日当り作業量	設計数量	作業日数	備考
鋼矢板Ⅲ型 (FRPM φ1200箇所)					C=A×B			
土工								
一次施工								
ボックス、樹								
床堀	1m以上2m未満			1 班		12.2 m3		
床堀	切梁・腹起し 障害なし			1 班		219.7 m3		
床堀	切梁・腹起し 障害あり			1 班		248.4 m3		
埋戻し	最大埋戻し幅4m以上			1 班		673.0 m3		
二次施工								
床堀	切梁・腹起し 障害なし			1 班		260.9 m3		
床堀	切梁・腹起し 障害あり			1 班		557.6 m3		
床堀	5m~20m 切梁			1 班		169.2 m3		
埋戻し	1m未満			1 班		332.6 m3		
埋戻し	4m以上			1 班		261.4 m3		
基面整正				1 班		166.53 m2		
基礎砕石				1 班		166.53 m2		
基礎コンクリート		無筋・鉄筋・ポンプ車		1 班		49.96 m2		
函渠工								
躯体コンクリート	函渠工(1)			2 班		42.93 m3		
鉄筋工	D13 数量計算書P23			2 班		1.310t		
鉄筋工	D16~D19 数量計算書P23			2 班		1.140t		
パネル設置				2 班		29 m2		
MO既設人孔								
躯体コンクリート	コンクリート工	バックホウ		2 班		4.55 m3		
型枠				2 班		11.77 m2		
残置型枠	100m2/4日			2 班		1.60 m2		
鉄筋工				2 班		0.069t		
鉄筋工				2 班		0.151t		
アンカー削孔 φ16				2 班		38.0 箇所		
アンカー削孔 φ20				2 班		4.0 箇所		
支保工				2 班		5.18 空m2		
M1特殊人孔								
躯体コンクリート	コンクリート工	無筋・鉄筋・ポンプ車		2 班		115.33 m3		
円形型枠				2 班		2.26 m2		
型枠				2 班		180.94 m2		
残置型枠	100m2/4日			2 班		68.97 m2		
鉄筋工				2 班		2.069t		
鉄筋工				2 班		7.237t		
インパットコンクリート				2 班		6.37 m3		
支保工				2 班		123.92 空m2		
FRPM φ2000								
FRPM φ2000				1 班		6.40 m2		
閉塞コンクリート		バックホウ		1 班		5.50 m3		
型枠				1 班		14.60 m2		
鉄筋工				1 班		0.041t		
鉄筋工				1 班		0.166t		
函渠工2400×2000								
ボックスカルバート2400×2000				1 班		6m		
型枠				1 班		5.25 m2		
防護コンクリート		バックホウ		1 班		0.64 m3		
撤去工								
無筋コンクリート撤去	機械			1 班		8.06 m3		

工種別作業日数計算書

鉄筋コンクリート撤去	機械			1 班	63.36 m3		
鉄筋コンクリート撤去	人力			1 班	1.26 m3		
鉄筋コンクリート撤去	機械			1 班	1.08 m3		
地盤改良工							
スラリー攪拌工							
スラリー攪拌工	打設長8m以上9m未満	単軸施工		1 班	44.00		
"	打設長8m以上9m未満	単軸施工		1 班	58.00		
薬液注入工							
④				2 班	3本		
⑤				2 班	7本		
⑥				2 班	2本		
⑨				2 班	3 本		
⑩				2 班	5 本		
⑬				2 班	57 本		
付帯工							
舗装版切断				1 班	8.85 m3		
舗装版撤去				1 班	155.92 m2		
下層路盤工				1 班	262.45 m2		
上層路盤工				1 班	262.45 m2		
表層工(t≤5cm)	3.0m以上			1 班	262.45 m2		
既設車止ポスト設置・撤去	設置			1 班	2.0本		
既設視線誘導標設置・撤去	設置			1 班	1.0本		
既設歩車道境界ブロック	設置			1 班	5.00m		
既設ガードレール設置・撤去	設置			1 班	10.30m		
既設側溝設置・撤去	設置			1 班	15.60m		
仮設工							
仮排水路							
下流側							
復旧コンクリート	コンクリート工	バックホウ		1 班	1.48 m3		
型枠				1 班	6.60 m2		
鉄筋工				1 班	0.011t		
鉄筋工				1 班	0.054t		
上流側							
開口部閉塞	コンクリート工	バックホウ		1 班	1.97 m3		
型枠				1 班	5.78 m2		
鉄筋工				1 班	0.025t		
土留工鋼矢板							
ボックス、樹							
鋼矢板圧入	【IV型 圧入長L=15m以下 Nmax≤50】 圧入長L=12.4m P116、P125			1 班	67 枚		
鋼矢板引抜	【III型 引抜長L=9m以下 Nmax≤25】 引抜長L=6.5m P111			1 班	49 枚		
鋼矢板引抜	【IV型 引抜長L=15m以下 Nmax≤50】 引抜長L=12.5m P116、P125			1 班	71 枚		
鋼矢板引抜	【III型 引抜長L=9m以下 Nmax≤25】 引抜長L=6.5m P111	充填工法併用		1 班	40 枚		
引抜同時充填工法	III型 矢板長L=7.0m 充填長6.5m			1 班	7 本		
引抜同時充填工法	IV型 矢板長L=13.0m 充填長12.5m			1 班	9 本		
設備設置撤去				1 班	1.0 現場		
一次施工							
仮排水路							
切梁腹起し・撤去	撤去			1 班	9.14t		
ボックス、樹							
切梁腹起し・設置撤去	設置			1 班	4.290t		
"	撤去			1 班	4.290t		
切梁腹起し・設置撤去	設置			1 班	15.920t		
"	撤去			1 班	15.920t		
二次施工							
切梁腹起し・設置撤去	設置	1段目		1 班	20.210t		
"	撤去	1段目		1 班	20.210t		
切梁腹起し・設置撤去	設置	2段目		1 班	21.940t		
"	撤去	2段目		1 班	21.940t		

工種別作業日数計算書

実日数								

新潟県上越市

公雨第2-2号 本城町排水区雨水管渠工事

