

数 量 計 算 書

三尺山高架水槽築造工事

数 量 総 括 表

本体築造工事

路線名	三尺山高架水槽築造工事
地区	本体築造工事
工区	
測点	

数量総括表

事業区分：

側点 工事区分	レベル1 工種	レベル2 種別	レベル3 細別	レベル4 規格	単位	当初数量		変更数量		摘要
						計算数量	設計数量	計算数量	設計数量	
配水池築造工					式	1.0	1			
	土工				式	1.0	1			
		掘削工			式	1.0	1			
			掘削	土砂 オープンカット	m3	686.7	690			
		残土処理工			式	1.0	1			
			残土等処分		m3	755.0	760			
	基礎工				式	1.0	1			
		作業土工			式	1.0	1			
			床堀	土砂 障害有り(杭)	m3	701.1	700			
			埋戻し	流用土 1m≦W<4m	m3	365.9	370			小規模埋戻し含む
			安定処理	BH混合	m3	1083.1	1080			
			基面整正		m3	158.4	160			
		既成杭工								
			オーガ掘削(試掘工)	土砂	m3	246.1	250			掘削長L=13.621m
			既成コンクリート杭	プレキャスト杭工法 φ900, ΣL=12.0m	本	23.0	23			
				上杭 PHC杭C種 JIS強化杭, L=7.0m	本	23.0	23			
				下杭 PHC杭A種 L=5.0m	本	23.0	23			
			カットオフ工	PHC杭 φ900 L=2.0m	本	23.0	23			13.5m3
			杭頭養生工	φ900	本	23.0	23			
			鉄筋	中埋め補強鉄筋 SD345 D29	t	4.9	5			
				帯鉄筋 SD345 D13	t	2.0	2			
			中詰コンクリート	σ=24N/mm2		18.5	19			
		殻運搬工								
			殻運搬	コンクリート殻 有筋	m3	13.5	14			
		再資源化処理工			式	1.0	1			
			処理施設受入れ量	コンクリート塊 有筋	t	33.7	34			
		機械組立解体運搬	杭打機運搬組立分解	100t以下	回	1.0	1			往復
			クローラークレーン運搬組立分解	80t吊以下	回	1.0	1			往復

路線名 三尺山高架水槽築造工事
地区 本体築造工事
工区
測点

数量総括表

事業区分：

レベル1 工事区分	レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	単位	当初数量		変更数量		摘要
						計算数量	設計数量	計算数量	設計数量	
	基礎版工									
		基礎版躯体工			式	1.0	1			
			基礎材	RC-40, t=20cm	m2	163.5	164			
			均しコンクリート型枠		m2	5.4	5			
			均しコンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3	16.4	16			
			鉄筋	SD345 D13	t	0.65	0.7			
				SD345 D16～D25	t	11.64	11.6			
				SD345 D29～D32	t	30.55	30.5			
			機械式鉄筋定着加工	SD345 D25	本	960.0	960			
				SD345 D19	本	864.0	864			
				SD345 D13	本	277.0	277			外部階段基礎含む
			躯体型枠		m2	94.6	95			
			コンクリート	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	m3	310.1	310			外部階段基礎含む
		仮設工			式	1.0	1			
			足場工	手摺先行型足場	掛m2	111.6	112			
			登り栈橋工		m	2.3	2			
			鉄筋組立用鋼材	SS400 L-50x50xt6	式	1188.0	1			SS400 L-50x50xt6 1188m
	脚壁工									
		脚壁躯体工			式	1.0	1			
			鉄筋	SD345 D13	t	0.66	0.7			
				SD345 D16～D25	t	9.06	9.1			
				SD345 D35	t	28.48	28.5			
			ガス圧接工	SD345 D35	箇所	384.0	384			
			機械式鉄筋定着加工	SD345 D19	本	768.0	768			
			型枠工	H<10m	m2	440.4	440			
				10m≤H	m2	168.9	169			
			コンクリート	膨張コンクリート(収縮補償用) $\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	m3	24.8	25			
			コンクリート	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	m3	180.6	181			

路線名 三尺山高架水槽築造工事
地 区 本体築造工事
工 区
測 点

数 量 総 括 表

事業区分：

レベル1 工事区分	レベル2 工 種	レベル3 種 別	レベル4 細 別	レベル5 規 格	単位	当初数量		変更数量		摘 要
						計算数量	設計数量	計算数量	設計数量	
			表面仕上工		m2	604.5	605			
		仮設工			式	1.0	1			
			足場工	手摺先行型足場	掛m2	652.3	652			内・外合計
			登り栈橋工		m	29.3	29			
		付帯工			式	1.0	1			
			排水管	VP100A(防虫網付)	m	0.7	0.7			
			モルタル充填工	配管開口部 無収縮モルタル	m3	0.4	0.4			
	水底板工				式	1.0	1			
		水底板躯体工			式	1.0	1			
			鉄筋	SD345 D13	t	0.21	0.2			
				SD345 D16～D25	t	3.57	3.6			
			型枠工	球面状型枠	m2	27.2	27			
				小径構造物	m2	38.9	39			
			コンクリート	$\sigma_{ck}=30\text{N/mm}^2$	m3	31.3	31			
			金コテ仕上	3回仕上	m2	37.3	37			
			レイトンス研り		m2	9.3	9			
			表面仕上工		m2	66.2	66			
		仮設工			式	1.0	1			
			支保工		式	1.0	1			
				枠組支保	空m3	82.3	82			
				ハイジャート支保	空m3	9.6	10			
	側壁工				式	1.0	1			
		側壁躯体工			式	1.0	1			
			鉄筋	SD345 D13	t	3.12	3.1			
				SD345 D16～D25	t	1.00	1.0			
			型枠工	10m $\leq$ H	m2	249.1	249			
			コンクリート	膨張コンクリート(収縮補償用) $\sigma_{ck}=36\text{N/mm}^2$	m3	13.8	14			
			コンクリート	$\sigma_{ck}=36\text{N/mm}^2$	m3	25.2	25			
			レイトンス研り		m2	24.6	25			

数量総括表

[illegible]

路線名 三尺山高架水槽築造工事
地 区 本体築造工事
工 区
測 点

数量総括表

事業区分：

レール1 工事区分	レール2 工 種	レール3 種 別	レール4 細 別	レール5 規 格	単位	当初数量		変更数量		摘 要
						計算数量	設計数量	計算数量	設計数量	
		屋根工			式	1.0	1			
			鉄筋	SD345 D13	t	1.437	1.4			
				鉄筋金網 D6-100x100	m2	17.4	17			
			型枠		m2	47.2	47			歩廊部・開口部
			コンクリート	σ ck=24N/mm2	m3	16.6	17			
			金コテ仕上	1回仕上	m2	63.6	64			
			表面仕上工		m2	47.2	47			
	塗装工									
					式	1.0	1			
		外面塗装工			式	1.0	1			
			外壁塗装	外壁・ビニルスター・歩廊 JIS A 6909適合品	m2	502.1	502			<推奨品> 防水形複層塗材RE
			屋根塗膜防水	ウレタンゴム系塗膜防水材 JIS A 6201準拠品	m2	68.1	68			
		内面塗装工			式	1.0	1			
			内面防蝕塗装	側壁(水槽部) JWWA K-143適合品	m2	157.9	158			
		結露防止工			式	1.0	1			
			結露防止塗装	繊維混入軽量モルタル 不燃材料吹付t=15mm	m2	38.4	38			
		仮設工			式	1.0	1			
			足場工	組替	m2	29.0	29			
	付帯設備工									
					式	1.0	1			
		昇降設備設置工			式	1.0	1			
			内部直梯子設置	FRP製、背かご付 W=400, L=5.90m	基	1.0	1			
			内部階段設置	SUS304 手摺設置含む	式	1.0	1			
			外部階段設置	SUS304, 螺旋階段 φ2.0m, 支柱高H=22.1m	基	1.0	1			
			手掛金物設置	SUS304 H=1.0m	基	1.0	1			
		人孔蓋設置工			式	1.0	1			
			人孔蓋設置	FRP製 開口800x800	基	1.0	1			

数量総括表

[illegible]

数 量 計 算 書

本体築造工事

本体工事 数量総括表

[illegible]

数量総括表

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

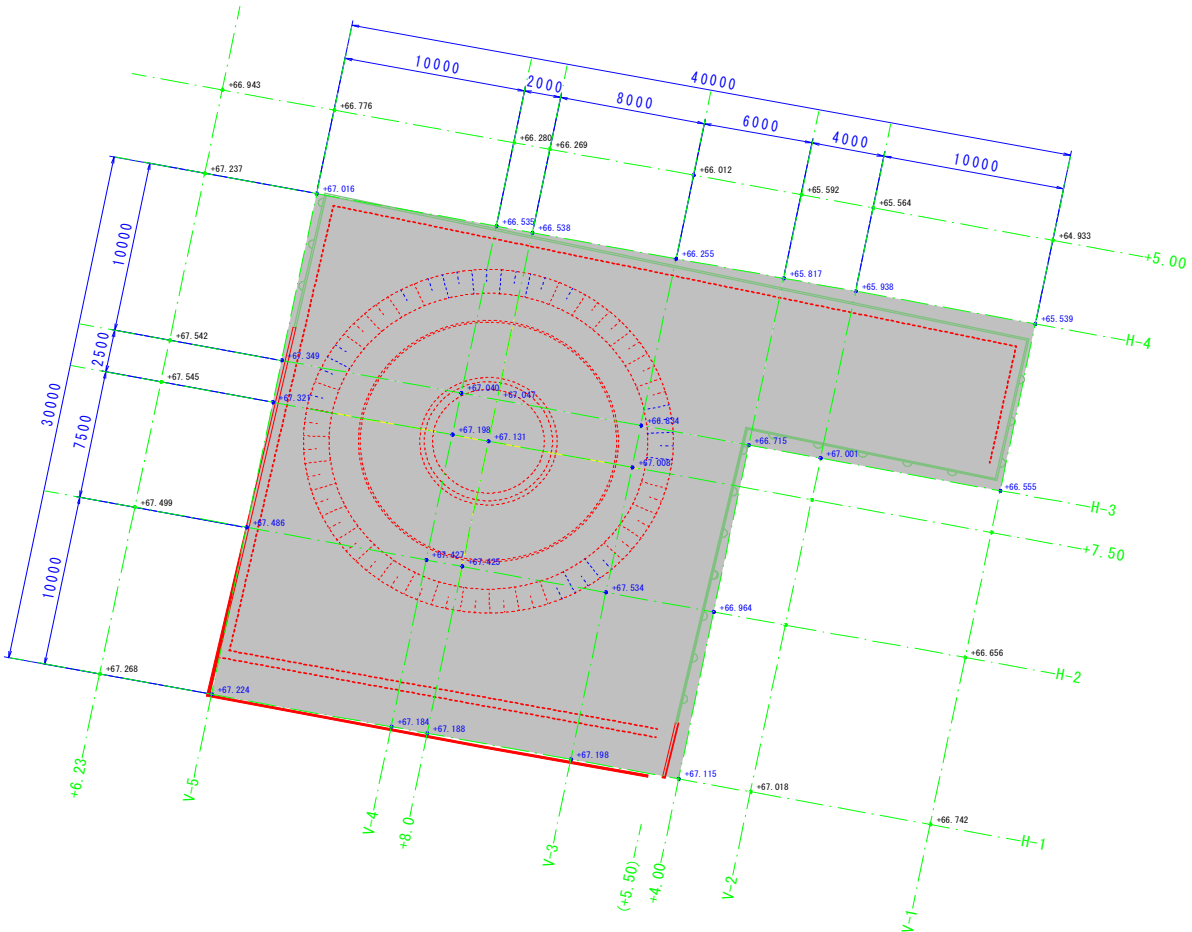
[illegible]

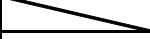
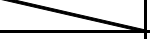
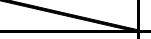
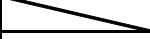
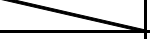
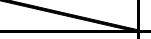
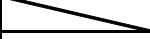
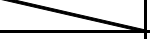
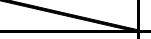
[illegible]

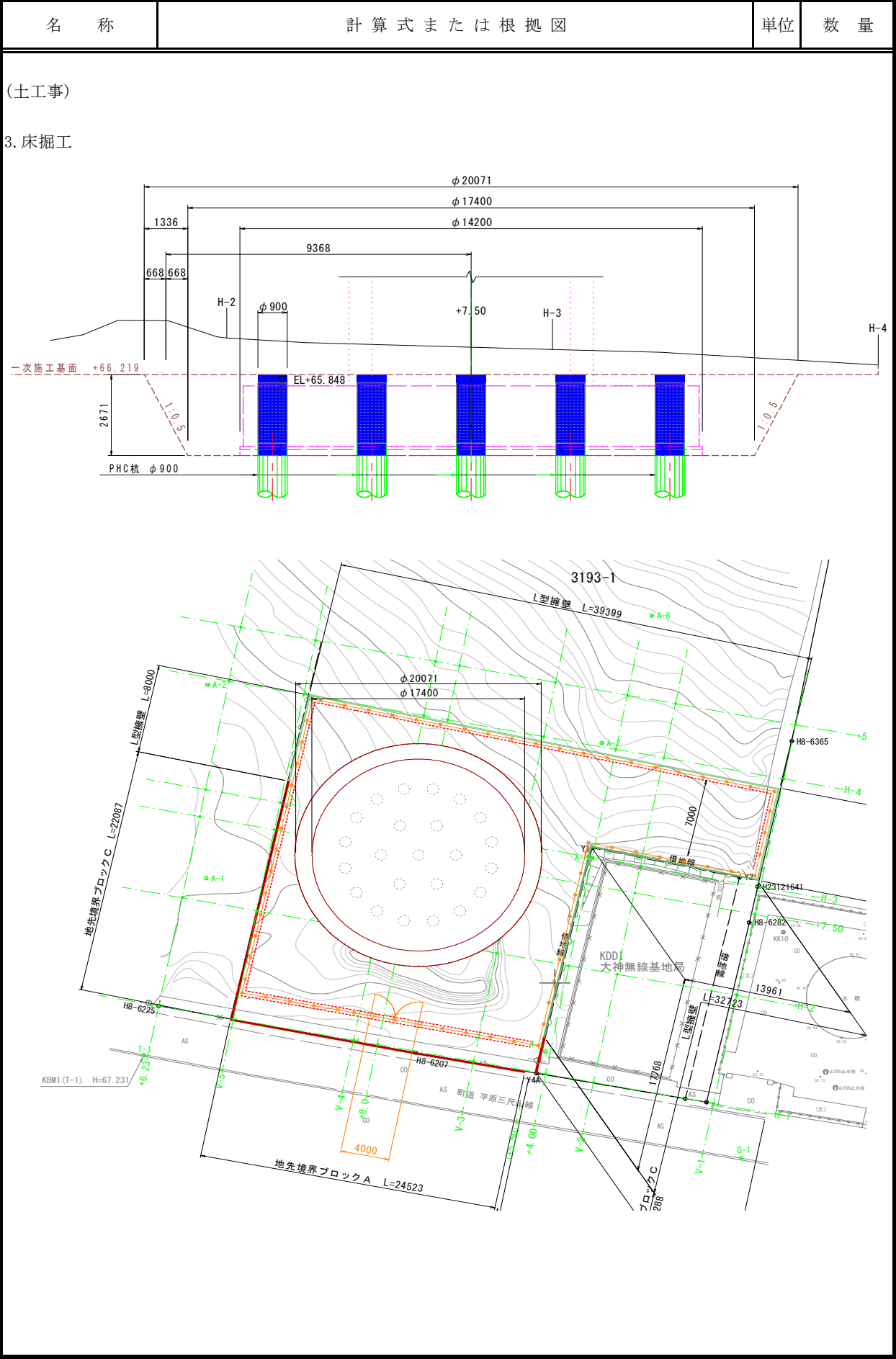
[illegible]

[illegible]

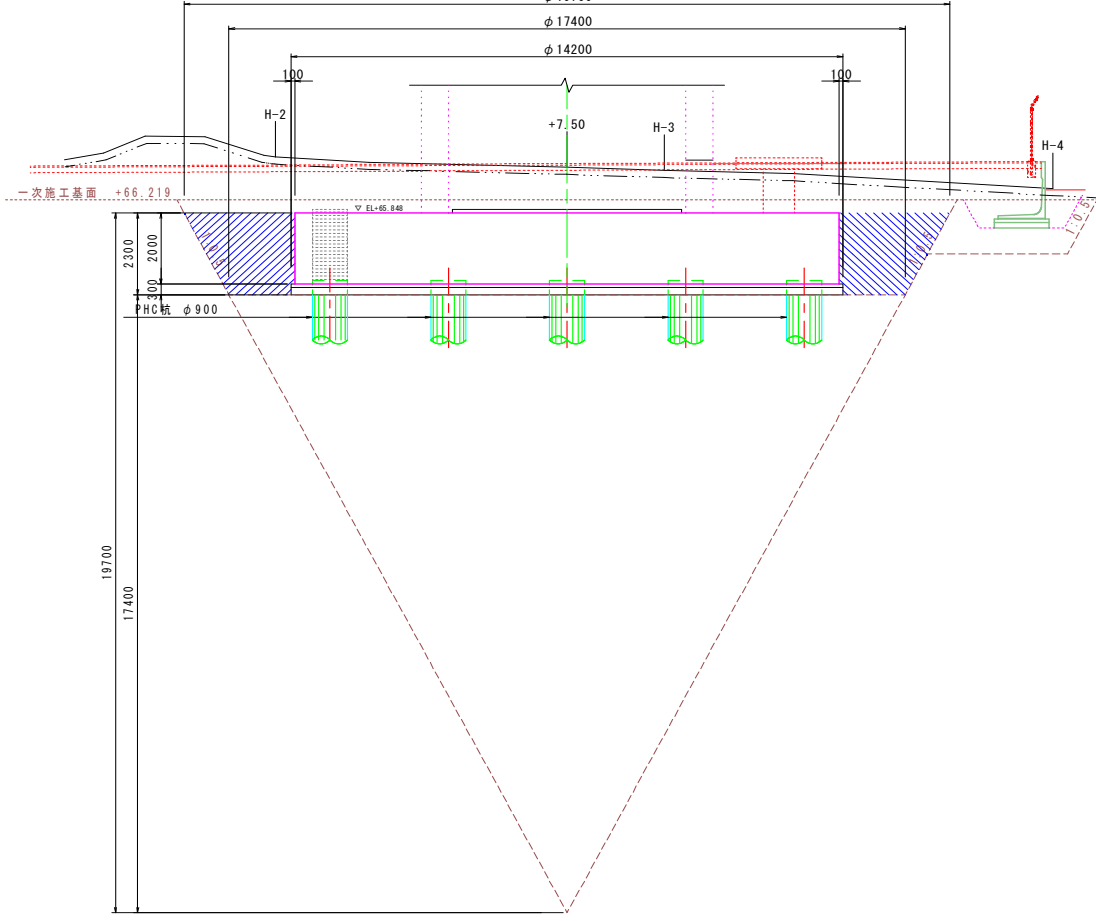
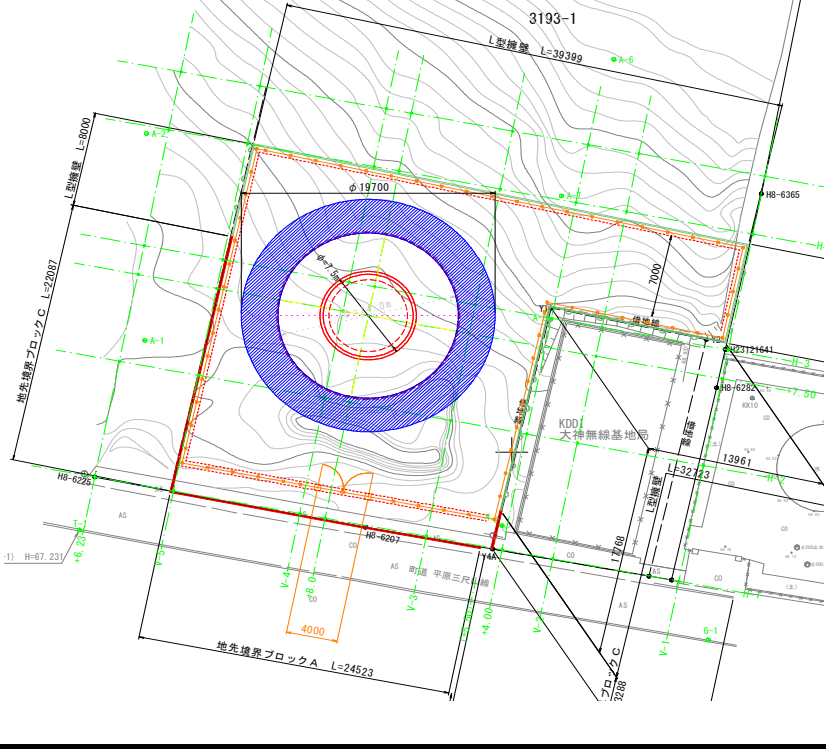
[illegible]

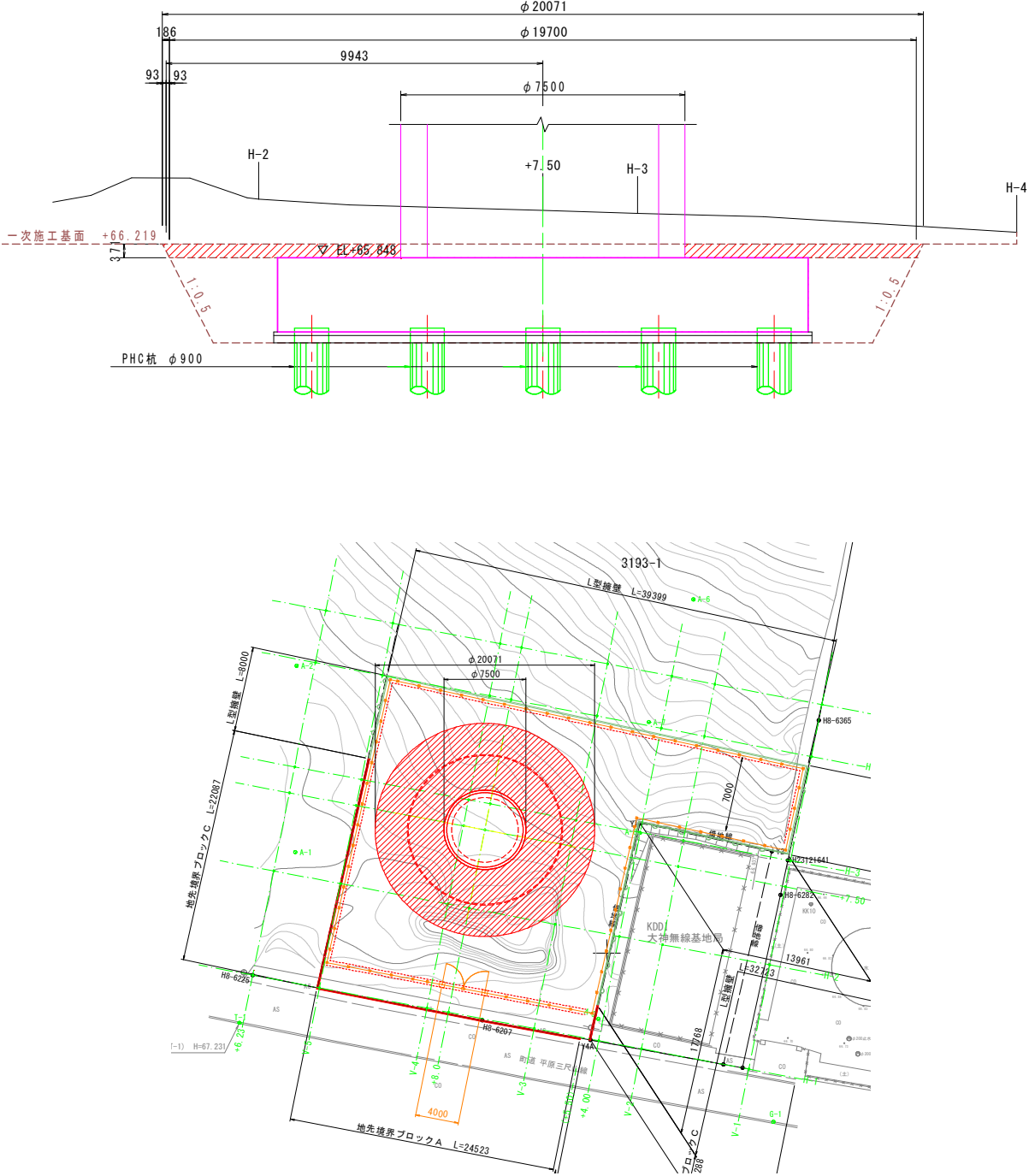
名 称	計 算 式 また は 根 拠 図	単 位	数 量
§ 1. 土工事 1. 伐木・伐竹&掘削工			

名 称	計 算 式 また は 根 拠 図			単位	数 量																																																																
(土工事)																																																																					
2. 掘削工	土砂 オープンカット																																																																				
		下記計算より、V＝	686.72	m ³	686.7																																																																
掘削土量はメッシュ4点平均標高による計算式を使用し、 メッシュ土量＝X方向メッシュ幅 x Y方向メッシュ幅 x 平均標高値とした																																																																					
	・測点標高値 前頁より																																																																				
	<table><tr><td></td><td>H1</td><td>H2</td><td>H2+7.5</td><td>H3</td><td>H4</td><td>H4+5.0</td></tr><tr><td>V1</td><td>66.74</td><td>66.66</td><td>66.63</td><td>66.56</td><td>65.54</td><td>64.93</td></tr><tr><td>V2</td><td>67.02</td><td>67.01</td><td>67.00</td><td>67.00</td><td>65.94</td><td>65.56</td></tr><tr><td>V2+4.0</td><td>67.12</td><td>66.96</td><td>66.95</td><td>66.72</td><td>65.82</td><td>65.59</td></tr><tr><td>V3</td><td>67.20</td><td>67.53</td><td>67.01</td><td>66.83</td><td>66.26</td><td>66.01</td></tr><tr><td>V3+8.0</td><td>67.19</td><td>67.43</td><td>67.13</td><td>67.05</td><td>66.54</td><td>66.27</td></tr><tr><td>V4</td><td>67.18</td><td>67.43</td><td>67.20</td><td>67.04</td><td>66.54</td><td>66.28</td></tr><tr><td>V5</td><td>67.22</td><td>67.49</td><td>67.32</td><td>67.35</td><td>67.02</td><td>66.78</td></tr><tr><td>V5+6.2</td><td>67.27</td><td>67.50</td><td>67.55</td><td>67.54</td><td>67.24</td><td>66.94</td></tr></table>							H1	H2	H2+7.5	H3	H4	H4+5.0	V1	66.74	66.66	66.63	66.56	65.54	64.93	V2	67.02	67.01	67.00	67.00	65.94	65.56	V2+4.0	67.12	66.96	66.95	66.72	65.82	65.59	V3	67.20	67.53	67.01	66.83	66.26	66.01	V3+8.0	67.19	67.43	67.13	67.05	66.54	66.27	V4	67.18	67.43	67.20	67.04	66.54	66.28	V5	67.22	67.49	67.32	67.35	67.02	66.78	V5+6.2	67.27	67.50	67.55	67.54	67.24	66.94
	H1	H2	H2+7.5	H3	H4	H4+5.0																																																															
V1	66.74	66.66	66.63	66.56	65.54	64.93																																																															
V2	67.02	67.01	67.00	67.00	65.94	65.56																																																															
V2+4.0	67.12	66.96	66.95	66.72	65.82	65.59																																																															
V3	67.20	67.53	67.01	66.83	66.26	66.01																																																															
V3+8.0	67.19	67.43	67.13	67.05	66.54	66.27																																																															
V4	67.18	67.43	67.20	67.04	66.54	66.28																																																															
V5	67.22	67.49	67.32	67.35	67.02	66.78																																																															
V5+6.2	67.27	67.50	67.55	67.54	67.24	66.94																																																															
	・メッシュ平均標高値																																																																				
	<table><tr><td>66.86</td><td>66.83</td><td>66.80</td><td>66.26</td><td>65.49</td></tr><tr><td>67.03</td><td>66.98</td><td>66.92</td><td>66.37</td><td>65.73</td></tr><tr><td>67.20</td><td>67.11</td><td>66.88</td><td>66.41</td><td>65.92</td></tr><tr><td>67.34</td><td>67.27</td><td>67.01</td><td>66.67</td><td>66.27</td></tr><tr><td>67.31</td><td>67.30</td><td>67.10</td><td>66.79</td><td>66.41</td></tr><tr><td>67.33</td><td>67.36</td><td>67.23</td><td>66.99</td><td>66.65</td></tr><tr><td>67.37</td><td>67.46</td><td>67.44</td><td>67.29</td><td>66.99</td></tr></table>					66.86	66.83	66.80	66.26	65.49	67.03	66.98	66.92	66.37	65.73	67.20	67.11	66.88	66.41	65.92	67.34	67.27	67.01	66.67	66.27	67.31	67.30	67.10	66.79	66.41	67.33	67.36	67.23	66.99	66.65	67.37	67.46	67.44	67.29	66.99	一次施工基面標高値 66.219																												
66.86	66.83	66.80	66.26	65.49																																																																	
67.03	66.98	66.92	66.37	65.73																																																																	
67.20	67.11	66.88	66.41	65.92																																																																	
67.34	67.27	67.01	66.67	66.27																																																																	
67.31	67.30	67.10	66.79	66.41																																																																	
67.33	67.36	67.23	66.99	66.65																																																																	
67.37	67.46	67.44	67.29	66.99																																																																	
	 : 掘削対象外																																																																				
	・メッシュ平均土量																																																																				
	<table><tr><th rowspan="2">測点間</th><th></th><th>H1_H2</th><th>H2_H2+7.5</th><th>H2+7.5_H3</th><th>H3_H4</th></tr><tr><th>メッシュ幅</th><td>10.00</td><td>7.50</td><td>2.50</td><td>10.00</td></tr><tr><td>V1_V2</td><td>10.00</td><td></td><td></td><td></td><td>3.93</td></tr><tr><td>V2_V2+4.0</td><td>4.00</td><td></td><td></td><td></td><td>5.95</td></tr><tr><td>V2+4.0_V3</td><td>6.00</td><td>59.03</td><td>40.30</td><td>9.87</td><td>11.18</td></tr><tr><td>V3_V3+8.0</td><td>8.00</td><td>89.38</td><td>63.33</td><td>15.72</td><td>35.96</td></tr><tr><td>V3+8.0_V4</td><td>2.00</td><td>21.74</td><td>16.14</td><td>4.43</td><td>11.42</td></tr><tr><td>V4_V5</td><td>10.00</td><td>111.13</td><td>85.43</td><td>25.20</td><td>76.60</td></tr><tr><td>小計</td><td></td><td>281.27</td><td>205.20</td><td>55.22</td><td>145.03</td></tr></table>						測点間		H1_H2	H2_H2+7.5	H2+7.5_H3	H3_H4	メッシュ幅	10.00	7.50	2.50	10.00	V1_V2	10.00				3.93	V2_V2+4.0	4.00				5.95	V2+4.0_V3	6.00	59.03	40.30	9.87	11.18	V3_V3+8.0	8.00	89.38	63.33	15.72	35.96	V3+8.0_V4	2.00	21.74	16.14	4.43	11.42	V4_V5	10.00	111.13	85.43	25.20	76.60	小計		281.27	205.20	55.22	145.03										
測点間		H1_H2	H2_H2+7.5	H2+7.5_H3	H3_H4																																																																
	メッシュ幅	10.00	7.50	2.50	10.00																																																																
V1_V2	10.00				3.93																																																																
V2_V2+4.0	4.00				5.95																																																																
V2+4.0_V3	6.00	59.03	40.30	9.87	11.18																																																																
V3_V3+8.0	8.00	89.38	63.33	15.72	35.96																																																																
V3+8.0_V4	2.00	21.74	16.14	4.43	11.42																																																																
V4_V5	10.00	111.13	85.43	25.20	76.60																																																																
小計		281.27	205.20	55.22	145.03																																																																
	<table><tr><td>合計</td><td>686.72</td></tr></table>						合計	686.72																																																													
合計	686.72																																																																				



[illegible]

名 称	計 算 式 また は 根 拠 図	単 位	数 量
(土工事)			
5. 埋戻工	根拠図① $1\text{m} \leq W < 4\text{m}$		
			
			

名 称	計 算 式 また は 根 拠 図	単 位	数 量
(土工事)			
5. 埋戻工	根拠図② 小規模		
			

名 称	計 算 式 また は 根 拠 図			単位	数 量
(土工事)					
5. 埋戻工	1m≦W<4m 土砂、締固有	根拠図①より			
	円錐全体	φ 19.70m $\{(\pi \times 19.70^2)/4\} \times 19.70/3$	= 2001.55	m ³	2001.6
	円錐控除	φ 17.40m $\{(\pi \times 17.40^2)/4\} \times 17.40/3$	= 1379.17	m ³	1379.2
	基礎体積控除	均しコン φ 14.20m $\{(\pi \times 14.20^2)/4\} \times 0.300$	= 47.51	m ³	47.5
		基礎フーチング φ 14.0m $\{(\pi \times 14.00^2)/4\} \times 2.00$	= 307.88	m ³	307.9
	小計	2001.55-1379.17-47.51-307.88	= 266.99	m ³	267.0
	小規模 土砂、締固有	根拠図②より			
	中心円柱部	$(\pi \times 19.70^2)/4 \times 0.371$	113.08	m ³	113.1
	外縁	$0.186 \times 0.371 \times 2 \times \pi \times 9.943/2$	= 2.16	m ³	2.2
	水槽控除	$(\pi \times 7.50^2)/4 \times 0.370$	= 16.35	m ³	16.4
	小計	113.08+2.16-16.35	= 98.89	m ³	98.9
土材料	合計	266.99+98.89	= 365.88	m ³	365.9
安定処理	埋戻し 別紙集計表より	1083.100	= 1083.10	m ³	1083.1
6. 残土処分	土砂 別紙集計表より	755	= 755.00	m ³	755.0
7. 土砂等運搬	土砂		= 755.00	m ³	755.0

名 称	計 算 式 また は 根 拠 図		単 位	数 量
-----	------------------	--	-----	-----

§ 2. 杭工事

平 面 図

施工方法：プレボーリング杭工法（道路橋示方書標準）

記 号	杭 径	杭 面 積	先 打 深 度	杭 長	上 杭 仕 様	下 杭 仕 様	本 数
○	φ900	+63.948	+53.948	10m	PHC杭 C型(US強化杭) L=7.0m(カットオフ2.0m分含む)	PHC杭 A型 L=5.0m	23

名 称	計 算 式 また は 根 拠 図			単位	数 量
(杭工事)					
1. 杭打工		プレボーリング杭工法 φ 900			
		PHC杭 C種 (JIS強化杭) L=7.0m (カットオフ2.0m分含む)	23	本	
		PHC杭 A種 L=5.0m	23	本	
		L=7.0m+5.0m=12.0m	23	本	23
2. 機械組立解体運搬		杭打ち機	1	式	1
		クローラクレーン	1	式	1
3. 試験堀			1	式	1
4. 掘削残土工		$\pi /4 \times 1.000 \times 1.000 \times (66.219 - 52.598) \times 23$	= 246.052	m3	246.1
5. 産廃処理工			246.052	m3	246.1
6. カットオフ工		PHC杭 φ 900 L=2.0m	23	本	23
7. ガラ処分工		$\pi /4 \times (0.900^2 - 0.660^2) \times 2.0 \times 2.5 \times 23$	33.8	t	34
8. 杭頭養生工		Φ 900	23	本	23
9. 鉄筋工	SD345 D29		4.9	t	4.9
	SD345 D13		2.0	t	2.0
	SD345 D29	杭体を含む	7.3	t	7.3

[illegible]

名 称	計 算 式 また は 根 拠 図	単 位	数 量
§ 3. 基礎版工事	基礎版 (24N) シンターコンクリート (18N) t=100mm 均しコンクリート (18N) (t=100) 碎石基礎 (t=200) 基礎版径 φ14,000 均しコン・碎石基礎 φ14,200 内径 D1=6,100 足場工 外部階段基礎部 (N=1ヶ所) (1-1) (2-2)		

名 称	計 算 式 また は 根 拠 図			単位	数 量
(基礎版工事)					
1. 足 場 工	手摺先行型足場				
		$\pi \times 15.44 \times 2.30$	= 111.56	掛 m^2	111.6
2. 登り栈橋工		2.30×1	= 2.30	m	2.3
3. 基礎碎石工	t=200	$\pi / 4 \times 14.20^2$	= 158.37		
	外部階段基礎	$2.40 \times 2.40 - 0.80 \times 0.80$	= 5.12		
		Σ	= 163.49	m^2	163.5
4. 均しコンクリート 型枠工		$\pi \times 14.20 \times 0.10$	= 4.46		
	外部階段基礎	$2.40 \times 0.10 \times 4$	= 0.96		
		Σ	= 5.42	m^2	5.4
5. 均しコンクリート工	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$ 無筋構造物	$\pi / 4 \times 14.20^2 \times 0.10$	= 15.84		
	外部階段基礎	$(2.40 \times 2.40 - 0.80 \times 0.80) \times 0.10$	= 0.51		
		Σ	= 16.35	m^3	16.4
6. 鉄筋工	SD345	鉄筋表より、D13	= 0.654	t	0.7
		" D16～D25	= 11.643	t	11.6
		" D29～D32	= 30.547	t	30.5

[illegible]

名 称	計 算 式 また は 根 拠 図	単 位	数 量
§ 4. 脚壁工事	(足場工) 脚壁 (24N) 1,000 3,952 10,000 13,952 φ 7,500 φ 6,800 700 内径D1= 6,100 外部足場 内部足場 14,952 14,368 700 1,200 720 500 1,200 内径D1=6,100 φ 3,900 φ 10,140 (安全ネット) 水抜き管 VP-100A 防虫網付 (L=0.70m) N=1ヶ所 内部階段踊り場 700 1,100 300 1,061 600 991 700 1,100 開口部 出入口 (N=1ヶ所) 1,260 200 1,800 2,060 採光窓 (N=4ヶ所) □560 560 換気扇・ガラリ (N=4ヶ所) □360 360 換気扇 (N=2ヶ所) ガラリ (N=2ヶ所) 配管部 (N=各1ヶ所) 流入管① φ250 流入管②, 流出管 φ200 越流管・排泥管 φ100 壁厚φ450 壁厚φ450 壁厚φ450 ※ 配管周りはモルタル充填		

名 称	計 算 式 また は 根 拠 図			単位	数 量
(脚壁工事)					
1. 足 場 工	手摺先行型足場				
	外部	$\pi \times 10.14 \times 14.95$	= 476.24		
	内部	$\pi \times 3.90 \times 14.37$	= 176.06		
		Σ	= 652.30	掛 m^2	652.3
2. 登り栈橋工	(脚壁外周	$\pi \times 7.50$	23.56	m)	
		外部: H= 14.95 m	1	箇所	
		内部: H= 14.37 m	1	箇所	
		14.95 + 14.37	= 29.32	m	29.3
3. 鉄 筋 工	SD345	鉄筋表より、D13	= 0.663	t	0.66
		鉄筋表より、D16～D25	= 9.058	t	9.1
		鉄筋表より、D35	= 28.484	t	28.5
		ガス圧接工 D35	= 384	箇所	384
		機械式鉄筋定着加工(片側定着) D19	= 768	本	768
4. 型 枠 工	外側	$\pi \times 7.50 \times 10.00$	= 235.62		
(H<10m) 小径構造物	開口部控除	$-(1.26 \times 2.06$ $+0.56 \times 0.56 \times 4 + 0.36 \times 0.36 \times 4)$	= -4.37		
		(外側小計	= 231.25	m^2)	
	内側	$\pi \times 6.10 \times 10.00$	= 191.64		
	開口部控除	$-(1.26 \times 2.06$ $+0.56 \times 0.56 \times 4 + 0.36 \times 0.36 \times 4)$	= -4.37		
		(内側小計	= 187.27	m^2)	

名 称	計 算 式 また は 根 拠 図			単位	数 量
	内部階段踊場 底面	$(0.991 + 1.20) \times 1/2 \times 1.10$	= 1.21		
	側面	$(1.10 + 0.991 + 1.061) \times 0.30$	= 0.95		
		(小計 =	2.16	m ²	)
	開口部 出入口	$(2.06 + 1.26) \times 2 \times 0.70$	= 4.65		
	採光窓	$(0.56 + 0.56) \times 2 \times 0.70 \times 4$	= 6.27		
	換気扇・ ガラリ	$(0.36 + 0.36) \times 2 \times 0.70 \times 4$	= 4.03		
		(小計 =	14.95	m ²	)
	配管開口部	$\pi \times (0.55 + 0.45 \times 2 + 0.35 \times 2) \times 0.70$	= 4.73	m ²	
		(H<10m) Σ =	440.36	m ²	440.4
型 枠 工 (10m≦H) 小径構造物	外側	$\pi \times 7.50 \times 3.952$	= 93.12	m ²	
	内側	$\pi \times 6.10 \times 3.952$	= 75.74	m ²	
		(10m≦H) Σ =	168.86	m ²	168.9
5. コンクリート工	σ ck=24N/mm2 PC構造物	膨張コンクリート (収縮補償用)			
		$\pi \times 6.80 \times 0.70 \times 1.80$	= 26.92		
	開口部控除 開口部	$-1.26 \times 1.80 \times 0.70$	= -1.59		
	配管部	$-\pi/4 \times (0.55^2 + 0.45^2 \times 2 + 0.35^2 \times 2) \times 0.70$	= -0.52		
		Σ =	24.81	m ³	24.8

[illegible]

名 称	計 算 式 また は 根 拠 図	単 位	数 量
§ 5. 水底板工事	レイタンス処理 ピラスター (N=4ヶ所) 支保工 パイプサポート支保工 脚壁足場 枠組支保工 14,368 内径D1=6,100 φ 7,150 φ 6,800 φ 5,974 φ 5,516 φ 5,700 φ 5,900 φ 6,600 φ 7,500 R=6,300 R=6,100 R=5,900 1,000 132 350 250 100 826 276 416 200 900 700 550 707 734 400 348 300 1,200 1,200 φ 2,700 1,200 500		

名 称	計 算 式 また は 根 拠 図			単位	数 量
(水底版工事)					
1. 内部支保工	枠組支保工	$\pi/4 \times 2.70^2 \times 14.37$	= 82.28	空 ³ m	82.3
	パイポット 支保工	$\pi \times 0.734^2 \times (5.90 - 0.734 \times 1/3)$	= 9.57	空 ³ m	9.6
2. 鉄 筋 工	SD345	鉄筋表より、D13	= 0.207	t	0.21
		鉄筋表より、D16～D25	= 3.572	t	3.6
3. 型 枠 工	球面状型枠	$2 \times \pi \times 5.90 \times 0.734$	= 27.21	m ²	27.2
	小径構造物	$\pi \times 7.50 \times 1.00$	= 23.56		
		$\pi \times 5.90 \times 0.20$	= 3.71		
		$\pi \times 5.70 \times 0.416$	= 7.45		
	ビースター	$(0.348 \times 1.00 \times 2 + 1.20 \times 0.30) \times 4$	= 4.22		
		Σ	= 38.94	m ²	38.9
4. コンクリート工	σ _{ck} =30N/mm ² 鉄筋構造物	$2 \times \pi \times 6.10 \times 0.707 \times 0.40$	= 10.84		
		$\pi \times 5.516 \times 0.276 \times 0.132 \times 1/2$	= 0.32		
		$\pi \times 6.60 \times 0.90 \times 1.00$	= 18.66		
	ビースター	$1.20 \times 0.30 \times 1.00 \times 4$	= 1.44		
		Σ	= 31.26	m ³	31.3

[illegible]

名 称	計 算 式 また は 根 拠 図	単 位	数 量
§ 6. 側壁工事	コンクリート工 型 枠 工 ピラスター (N=4ヶ所) 足 場 工		

名 称	計 算 式 また は 根 拠 図			単位	数 量
(側壁工事)					
1. 足場工	手摺先行型枠組足場				
	外部	$\pi \times 10.14 \times 5.7$	= 181.58		
	内部	$\pi \times 5.36 \times 5.1$	= 85.88		
		Σ	= 267.46	掛 m^2	267.5
2. 登り栈橋工	(側壁外周	$\pi \times 7.50$	23.56	m)	
		外部: H= 5.70 m	1.00	箇所	
		内部: H= 5.10 m	1.00	箇所	
		5.7 + 5.1	= 10.80	m	10.8
3. 鉄筋工	SD345	鉄筋表より、D13	= 3.120	t	3.1
		鉄筋表より、D16～D25	= 0.995	t	1.0
4. 型枠工	外側	$\pi \times 7.50 \times 5.10$	= 120.17		
(10m $\leq$ H) 小径構造物	ビラスター	$0.348 \times 5.10 \times 2 \times 4$	= 14.20		
		(外側小計	= 134.37	m^2)	
	内側	$\pi \times 7.00 \times 3.70$	= 81.37		
	ハッチ	$\pi \times 6.90 \times 0.906$	= 19.64		
	ドーム受	$\pi \times (6.85 \times 0.15 + 6.70 \times 0.50)$	= 13.75		
		(内側小計	= 114.76	m^2)	
		(外側+内側) Σ	= 249.13	m^2	249.1

名 称	計 算 式 また は 根 拠 図			単 位	数 量
5. コンクリート工	$\sigma_{ck}=36\text{N/mm}^2$ PC構造物	膨張コンクリート（収縮補償用）			
		$\pi \times 7.25 \times 0.25 \times 1.80$	=	10.25	
		ハンチ $\pi \times 6.933 \times 0.10 \times 0.90 \times 1/2$	=	0.98	
		ビースター $1.20 \times 0.30 \times 1.80 \times 4$	=	2.59	
		Σ	=	13.82	m^3 13.8
〃	$\sigma_{ck}=36\text{N/mm}^2$ PC構造物	$\pi \times 7.25 \times 0.25 \times 3.30$	=	18.79	
		ドーム受 $\pi \times 6.85 \times 0.15 \times 0.50$	=	1.61	
		ビースター $1.20 \times 0.30 \times 3.30 \times 4$	=	4.75	
		Σ	=	25.15	m^3 25.2
6. レイタス研り工		$\pi \times 7.25 \times 0.25 \times 2$	=	11.39	
		$\pi \times 7.10 \times 0.40 \times 1$	=	8.92	
		ビースター $1.20 \times 0.30 \times 4 \times 3$	=	4.32	
		Σ	=	24.63	m^2 24.6
7. 木コシ跡処理工	内側のみ	内面型枠面積 10m^2 当り30ヶ所			
		$114.76 \times 30 / 10$	=	344.28	ヶ所 345
8. 表面仕上工		(型枠面積)	=	249.13	m^2 249.1

[illegible]

[illegible]

名 称	計 算 式 また は 根 拠 図	単 位	数 量
§ 8. 屋根・歩廊工事	屋根・歩廊 (24N) 鉄筋金網 D6-100x100 20° 膜材 (ポリエステル繊維+塩化ビニール樹脂) ピラスター (N=4ヶ所) 内径 D2=7,000 (歩廊部) コンクリート 型 枠 金ゴテ仕上げ (1回仕上) φ 7,850 φ 6,533 φ 8,450 φ 8,200 φ 8,100 φ 8,700 D2=7,000		

名 称	計 算 式 また は 根 拠 図	単 位	数 量
	開口部 (N=各1ヶ所) 人 孔 開口 □800 搬 出 入 孔 開口 □1300 水位計用基礎 900×500 通 気 孔 開口 □390 避雷針基礎 □500		

名 称	計 算 式 また は 根 拠 図			単位	数 量
(屋根・歩廊工事)					
1. エアードーム工法				式	1
(1) 膜材製作工				式	1
(2) 膜材支承工事				式	1
(3) 膜材取付工事				式	1
(4) モルタル工事				式	1
(5) エアークontrolシステム				式	1
2. 鉄筋工	SD345	鉄筋表より、D13	= 1.437	t	1.4
3. 型枠工	(歩廊部)	$\pi \times 8.10 \times 0.60 - 1.20 \times 0.30 \times 4$	= 13.83		
		$\pi \times 8.70 \times 0.60$	= 16.40		
		$\pi \times 8.20 \times 0.20$	= 5.15		
		Σ	= 35.38	m ²	35.4
	(屋根開口部)				
	人孔	$1.10 \times (0.493 + 0.250) \times 1/2 \times 4$	= 1.63		
	〃	$0.80 \times (0.843 + 0.466) \times 1/2 \times 4$	= 2.09		
	搬出入孔	$1.60 \times (0.672 + 0.219) \times 1/2 \times 4$	= 2.85		
	〃	$1.30 \times (0.887 + 0.409) \times 1/2 \times 4$	= 3.37		
	水位計用基礎	$(0.90 + 0.50) \times (0.282 + 0.229) \times 1/2 \times 2$	= 0.72		
	通気孔	$(0.62 \times 0.15 + 0.32 \times 0.295) \times 4$	= 0.75		
	避雷針基礎	$0.50 \times (0.249 + 0.160) \times 1/2 \times 4$	= 0.41		
		Σ	= 11.82	m ²	11.8

名 称	計 算 式 また は 根 拠 図			単位	数 量
4. コンクリート工	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$ 鉄筋構造物				
		$2 \times \pi \times 6.79 \times 0.988 \times 0.12$	= 5.06		
	拡幅部	$\pi \times 6.533 \times 0.70 \times 0.202 \times 1/2$	= 1.45		
	(歩廊部)	$\pi \times 7.85 \times 0.85 \times 0.40$	= 8.38		
		$\pi \times 8.45 \times 0.25 \times 0.20$	= 1.33		
	(開口部) 人孔	$1.10 \times 1.10 \times (0.493 + 0.250) \times 1/2$	= 0.45		
		$-0.80 \times 0.80 \times (0.741 + 0.434) \times 1/2$	= -0.38		
	搬出入孔	$1.60 \times 1.60 \times (0.672 + 0.219) \times 1/2$	= 1.14		
		$-1.30 \times 1.30 \times (0.835 + 0.378) \times 1/2$	= -1.02		
	水位計用基礎	$0.90 \times 0.50 \times (0.282 + 0.229) \times 1/2$	= 0.11		
	通気孔	$0.62 \times 0.62 \times 0.15$ $-0.32 \times 0.32 \times 0.263$	= 0.03		
	避雷針基礎	$0.50 \times 0.50 \times 0.20$	= 0.05		
		Σ	= 16.60	m ³	16.6
5. 鉄筋金網工	D6-100×100	$2 \times \pi \times 6.79^2 \times (1 - \cos 20^\circ)$ -0.32×0.32	= 17.37	m ²	17.4
6. 金コテ仕上工	1回仕上	$2 \times \pi \times 6.85 \times 1.048 + \pi \times 7.85 \times 0.85$	= 66.07		
	開口部控除	$-(0.80 \times 0.80 + 1.30 \times 1.30 + 0.32 \times 0.32)$	= -2.43		
		Σ	= 63.64	m ²	63.6
7. 表面仕上工		(型枠面積) 35.38 + 11.82	= 47.20	m ²	47.2

[illegible]

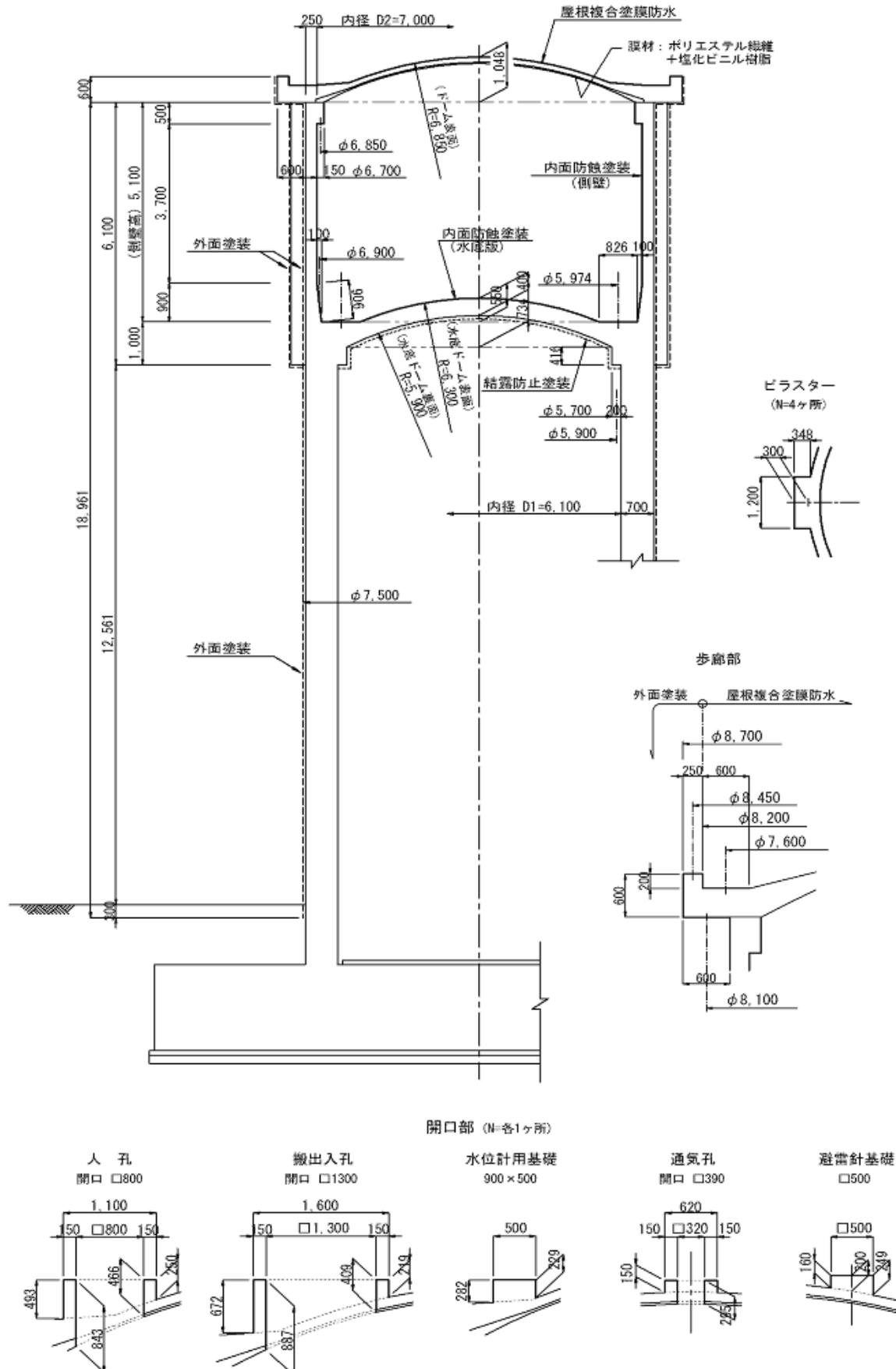
名 称

計算式または根拠図

単位

数 量

§ 9. 塗装工事



[illegible]

名 称	計 算 式 また は 根 拠 図			単位	数 量
3. 内面防蝕塗装					
エポキシ樹脂塗装 (JWWA K-143適合品)					
3-1. 屋根開口部立上り内面					
	人孔	$0.80 \times (0.843 + 0.466) \times 1/2 \times 4$	= 2.09		
	搬出入孔	$1.30 \times (0.887 + 0.409) \times 1/2 \times 4$	= 3.37		
	通気孔	$0.32 \times 0.295 \times 4$	= 0.38		
		Σ	= 5.84	m ²	
3-2. 側壁		$\pi \times 6.90 \times 0.906$	= 19.64		
		$\pi \times 7.00 \times 3.70$	= 81.37		
		$\pi \times 6.85 \times 0.15$	= 3.23		
		$\pi \times 6.70 \times 0.50$	= 10.52		
		Σ	= 114.76	m ²	
3-3. 水底版		$2 \times \pi \times 6.30 \times 0.55$	= 21.77		
		$\pi \times 5.974 \times 0.826$	= 15.50		
		Σ	= 37.27	m ²	
		内面防蝕塗装工 合計			
		5.84 + 114.76 + 37.27	= 157.87	m ²	157.9
4. 結露防止塗装		$2 \times \pi \times 5.90 \times 0.734$	= 27.21		
繊維混入軽量モルタル (不燃材料) t=15mm		$\pi \times (5.90 \times 0.20 + 5.70 \times 0.416)$	= 11.16		
		Σ	= 38.37	m ²	38.4
5. 足場組替工		$\pi / 4 \times 6.10^2$	= 29.22	m ²	29.2

名 称	計 算 式 また は 根 拠 図			単 位	数 量
§ 10. 付帯設備工事					
1. 内部直梯子 設置工	FRP製	背かご付 W400 梯子L =5.90m		基	1
2. 手掛金物設置工	SUS304	H=1.00m		基	1
3. 人孔蓋設置工	FRP製	開口 800×800		基	1
4. 搬出入孔蓋 設置工	FRP製	開口 1300×1300		基	1
5. 通気塔設置工	FRP製	開口 320×320		基	1
6. 歩廊防護柵 設置工	SUS304	H=1.10m L=25.20m		基	1
7. 雨樋設置工	VP-100A	ルーフトレーン(ステンレス), 継手, 90° エルボ°, 振止金具 含む L=18.96m		組	4
8. 水位計用 防波管設置工	VP-150A VP-50A	L=5.25m L=5.25m 振止金具 (FRP)		組	1
9. 避雷針設置工	JIS規格 支持管SUS304	H = 3.4m		基	1
10. 外部階段設置工	ラセン階段 SUS304	φ 2000 支柱高H=22.10m		基	1
11. 水張試験費	水張・清掃			式	1

[illegible]

名 称	計 算 式 また は 根 拠 図	単 位	数 量
雨樋設置工 Technical drawing of a rainwater pipe installation. The drawing shows a vertical section of a building with a rainwater pipe system. Key components and dimensions include: - Roof drain (ルーフドレイン) (SUS304) at the top. - Handrails (継手) at various points. - Rigid PVC pipe (硬質塩化ビニル管 VP-100A) running vertically. - Stop fittings (振止金物) (SUS304) (N=19) at specific intervals. - A 90-degree elbow (90° エルボ) at the bottom. - Various elevation and length dimensions: 18,961, 2,961, 311,400, 5,100, 1,000, 18,000, 4,000, 16,000, 1,391, 100, 250, 13,952, 150 (radius direction), 250, and 1,000. - Ground level (FGL) at +67.239 and a base level at +65.848.			

[illegible]

名 称	計 算 式 また は 根 拠 図	単 位	数 量
水位計用防波管設置工			

[illegible]

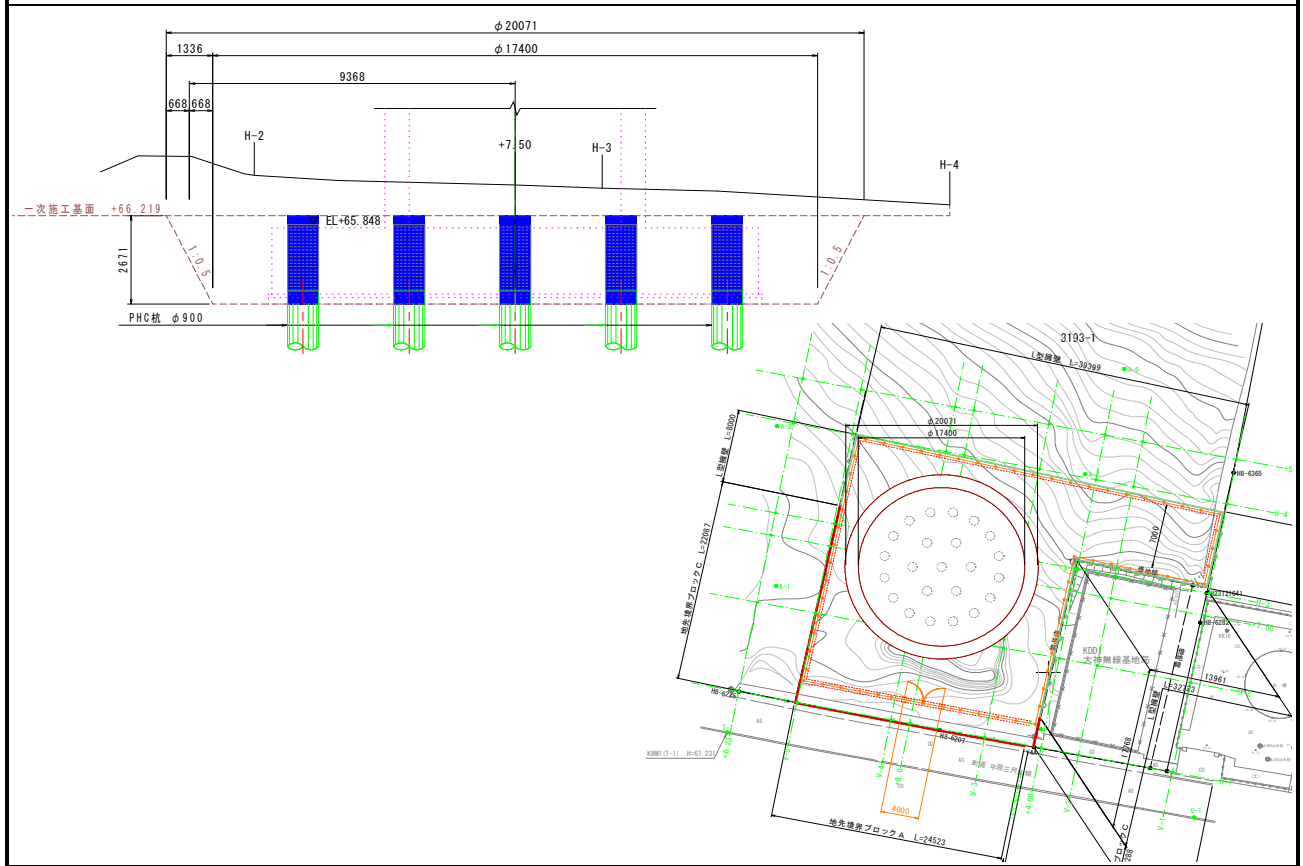
レベル測量値

X	Y	BS	FS	標高差+	-	GH	bikou
1	A	1435	1435	0	0	0	KBM
2	A	1435	1360	75	0	75	
3	A	1435	1440	0	-5	-5	
4	A	1435	1350	85	0	85	
5	A	1435	1345	90	0	90	
6	A	1435	1360	75	0	75	
7	A	1435	1515	0	-80	-80	
8	A	1395	1675	0	-280	-360	BS:7A FS:8A ∴ 標高差 + 7Ah
1	B	1435	1115	320	0	320	
2	B	1435	1120	315	0	315	
3	B	1790	730	1060	0	1375	BS:2B FS:3B ∴ 標高差 + 2Bh
4	B	2260	910	1350	0	2725	BS:3B FS:4B ∴ 標高差 + 3Bh
5	B	2260	750	1510	0	2885	
6	B	2260	305	1955	0	3330	
7	B	2260	1360	900	0	2275	
8	B	1395	1575	0	-180	-260	BS:7A FS:8B ∴ 標高差 + 7Ah
1	C	1435	1110	325	0	325	BS:1A FS:1C ∴ 標高差 + 1A h
2	C	2385	2275	110	0	435	BS:1C FS:2C ∴ 標高差 + 1C h
3	C	2385	1050	1335	0	1660	
4	C	2385	245	2140	0	2465	
5	C	2385	95	2290	0	2615	
6	C	134	580	0	-446	2169	BS:5C FS:6C ∴ 標高差 + 5C h
7	C	134	1920	0	-1786	829	
8	C	1395	1560	0	-165	-245	BS:7A FS:8C ∴ 標高差 + 7Ah
1	D	2440	2495	0	-55	270	BS:2C FS:1D ∴ 標高差 + 2Ch
2	D	2440	1530	910	0	1235	
3	D	2440	1525	915	0	1240	
4	D	2790	1720	1070	0	2310	BS:4D FS:5D ∴ 標高差 + 4Dh
5	D	2790	1425	1365	0	2605	
6	D	2790	640	2150	0	3390	
7	D	2790	1920	870	0	2110	
8	D	1395	1590	0	-195	-275	BS:7A FS:8D ∴ 標高差 + 7Ah

1	E	2495	2425	70	0	340	BS:1D FS:1E ∴ 標高差+1Dh
2	E	2425	1490	935	0	1275	BS:1E FS:2E ∴ 標高差+1Eh
3	E	2425	880	1545	0	1885	
4	E	2425	375	2050	0	2390	
5	E	2425	85	2340	0	2680	
6	E	1385	240	1145	0	3825	BS:5E FS:6E ∴ 標高差+5Eh
7	E	1385	1260	125	0	2805	
8	E	1395	1640	0	-245	-325	BS:7A FS:8E ∴ 標高差 + 7Ah
1	F	2425	2455	0	-30	310	BS:1E FS:1F ∴ 標高差+1Eh
2	F	2455	2440	15	0	325	BS:1F FS:2F ∴ 標高差+1Fh
3	F	2455	2320	135	0	460	
4	F	2455	1840	615	0	940	
5	F	2455	1435	1020	0	1345	
6	F	2455	1290	1165	0	1490	
7	F	2455	1200	1255	0	1580	
8	F	1395	1620	0	-225	-305	BS:7A FS:8F ∴ 標高差 + 7Ah
3	G	2455	2390	65	0	375	BS:1F FS:3G ∴ 標高差+1Fh
4	G	2455	2405	50	0	360	
5	G	2455	2400	55	0	365	
6	G	2455	2465	0	-10	300	
7	G	2455	2520	0	-65	245	
8	G	1395	1590	0	-195	-275	BS:7A FS:8G ∴ 標高差 + 7Ah

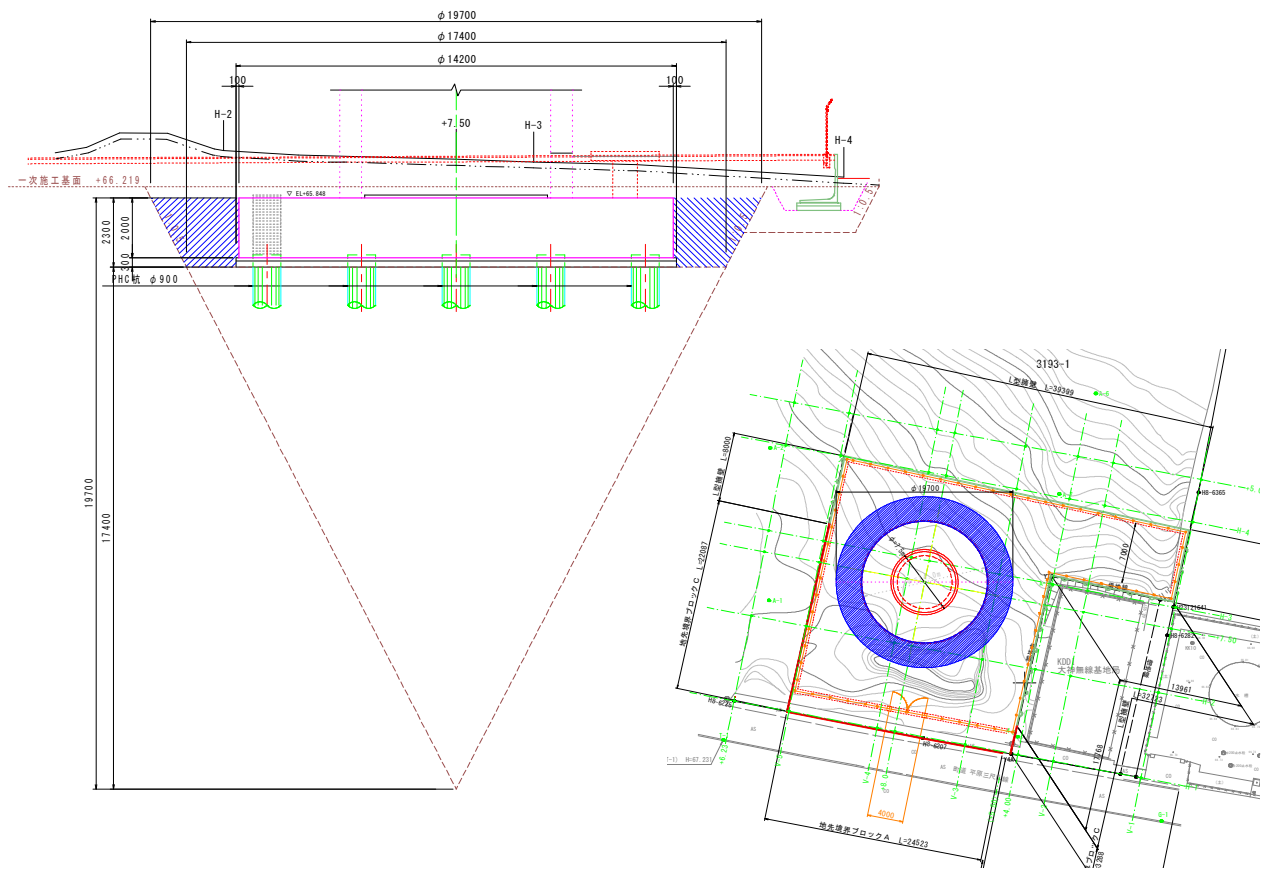
合計	686.72
----	--------

作業土工



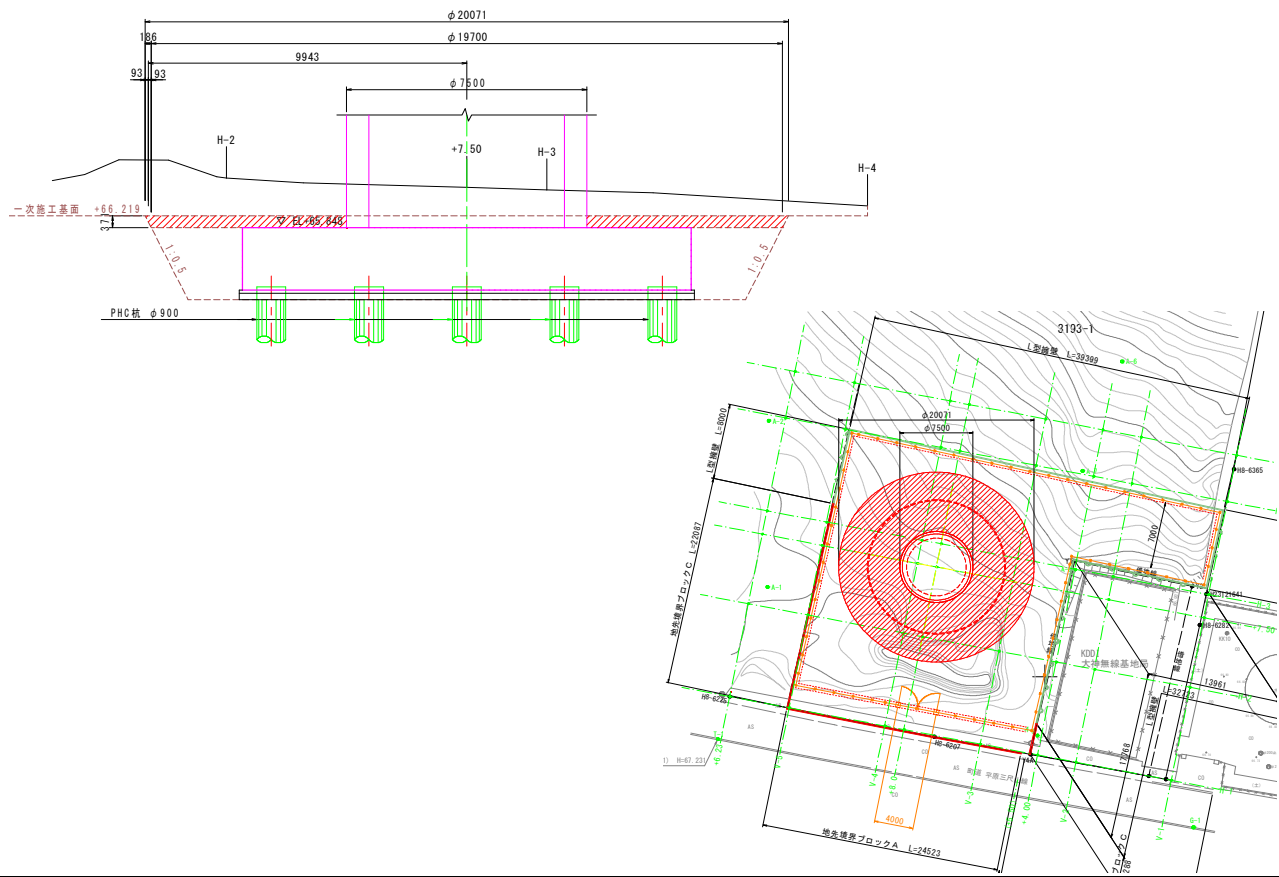
名 称	計 算 式	数 量
掘削	中心円柱部 $V1 = (\pi \times 17.40^2) / 4 \times 2.67 = 635.1$	635.13 m ³
	外縁 $A = 1.336 \times 2.671 = 3.6$	3.57 m ²
	$V2 = 3.57 \times 2 \times \pi \times 9.37 / 2 = 105.1$	105.07 m ³
	杭控除 (φ900mm, L=2671mm, n=23) $V3 = (\pi \times 0.90^2) / 4 \times 2.67 \times 23 = 39.08$	39.08 m ²
	$V = V1 + V2 - V3 = 701.1$	701.12 m ³

作業土工



名 称	計 算 式	数 量
埋戻	円錐全体 (φ 19.70m)	
	A1= (π × 19.70 ^2) / 4 = 304.81	304.81 m ²
	V1= (A1 × 19.70) / 3 = 2001.6	2001.59 m ³
	円錐体積控除部 (φ 17.40m)	
	A2= (π × 17.40 ^2) / 4 = 237.79	237.79 m ²
	V2= (A1 × 17.40) / 3 = 1379.2	1379.18 m ³
	基礎円柱体積 均しコン (φ 14.20m)	
	V3= (π × 14.20 ^2) / 4 × 0.3 = 47.5	47.51 m ³
	基礎フーチング (φ 14.00m)	
	V4= (π × 14.00 ^2) / 4 × 2.0 = 307.9	307.88 m ³
	V= V1 - V2 - V3 - V4 = 267.0	267.02 m ³

作業土工



名 称	計 算 式	数 量
埋戻	中心円柱部 $V1 = (\pi \times 19.70^2) / 4 \times 0.37 = 113.1$	113.08 m ³
	外縁 $A = 0.186 \times 0.371 = 0.069$	0.07 m ²
	$V2 = 0.07 \times 2 \times \pi \times 9.94 / 2 = 2.2$	2.19 m ³
	水槽本体控除 (φ7500mm) $V3 = (\pi \times 7.50^2) / 4 \times 0.37 = 16.39$	16.39 m ²
	$V = V1 + V2 - V3 = 98.9$	98.88 m ³

数 量 計 算 書

三尺山高架水槽築造工事

場内整備工

数 量 総 括 表

場内整備工

数量総括表

レベル1 工事区分	レベル2 工 種	レベル3 種 別	レベル4 細 別	レベル5 規 格	単位	当初数量		変更数量		摘 要
						計算数量	設計数量	計算数量	設計数量	
場内整備工					式	1.0	1			
	場内整備土工				式	1.0	1			
		路床盛土工			式	1.0	1			
			路床盛土	4.0m≦B	m3	635.6	640			
				B<2.5m	m3	64.0	64			擁壁工作業土工計算書
		法面整形工			式	1.0	1			
			法面整形(盛土部)	土砂	m2	86.1	90			擁壁工作業土工計算書
	擁壁工				式	1.0	1			
		作業土工			式	1.0	1			
			床掘り	土砂	m3	414.7	410			
			埋戻し	1m≦W1<4m	m3	417.8	420			
			基面整正		m2	118.1	120			
		プレキャスト 擁壁工	(L型擁壁工)		式	1.0	1			
			車道用 プレキャストL型擁壁 H-800	m	27.6	28				L=2000:24m 1000<L<2000:3.6m
			車道用 プレキャストL型擁壁 H-1000	m	6.0	6				
			車道用 プレキャストL型擁壁 H-1200	m	8.0	8				
			車道用 プレキャストL型擁壁 H-1400	m	6.0	6				
			車道用 プレキャストL型擁壁 H-1600	m	2.0	2				
			車道用 プレキャストL型擁壁 H-1800	m	2.0	2				
			車道用 プレキャストL型擁壁 H-2000	m	6.5	7				L=2000:4m、L=1000:1m 1000<L<2000:1.5m
			車道用 プレキャストL型擁壁 H-2200	m	19.3	19				L=2000:14m、L=1000:2m 1000<L<2000:3.3m
			車道用 プレキャストL型擁壁 H-2400	m	8.0	8				
			車道用 プレキャストL型擁壁 H-2600	m	2.0	2				
			敷モルタル	1:3	m3	2.1	2			
			差筋	SD345 D13	t	0.003	0.003			
			樹脂アンカー	D13用(R-12N 13×83) 削孔φ16×100	本	10.0	10			
			間詰コンクリート	σck=24N/mm2	m3	0.1	0.1			
			間詰コンクリート型枠		m2	1.2	1			
			連結金具	M16	セット	9.0	9			

路線名 三尺山高架水槽築造工事
 地区 場内整備工
 工区
 測点

数量総括表

事業区分：

レベル1 工事区分	レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	単位	当初数量		変更数量		摘要
						計算数量	設計数量	計算数量	設計数量	
	排水構造物工				式	1.0	1			
		作業土工			式	1.0	1			
			床掘り	土砂	m3	11.2	10			
			埋戻し	W1<1m	m3	10.9	10			
			基面整正		m2	14.5	10			
		側溝工			式	1.0	1			
			落蓋式側溝 250×250	縦断用	m	2.7	3			
			U型側溝 240×240	縦断用	m	32.8	33			
			落蓋式側溝 蓋版	250 L=0.5m 車道 標準蓋	枚	6.0	6			
		集水樹工			式	1.0	1			
			プレキャスト集水樹	250×250×500 U250用	基	3.0	3			
	縁石工				式	1.0	1			
		縁石工			式	1.0	1			
			地先境界ブロック	150×150	m	25.3	25			
	舗装工				式	1.0	1			
		アスファルト舗装工			式	1.0	1			
			路盤	クラッシュラン RC-40 t=15cm	m2	761.9	762			
			表層	再生密粒As (max φ 13) t= 4cm	m2	761.9	762			
		コンクリート舗装工			式	1.0	1			
			路盤	クラッシュラン RC-40 t=10cm	m2	0.5	1			
			表層	コンクリート (σ ck=18N/mm2) t=10cm	m2	0.5	1			
		張りコンクリート工			式	1.0	1			
			コンクリート	コンクリート (σ ck=18N/mm2) t=10cm	m2	15.8	16			V=1.58m3
			基面整正		m2	15.8	16			
	外柵工				式	1.0	1			
		外柵工			式	1.0	1			
			フェンス	基礎ブロック 支柱間隔2.0m H=1500 (曲忍付)	m	127.4	127			

路線名 三尺山高架水槽築造工事
 地区 場内整備工
 工区
 測点

数量総括表

事業区分：

レベル1 工事区分	レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	単位	当初数量		変更数量		摘要
						計算数量	設計数量	計算数量	設計数量	
			門扉	H1500×W4000 (直忍付)	基	1.0	1			
			コンクリート基礎	コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3	0.4	0.4			
				型枠	m2	3.0	3			
				基礎材	m2	0.7	0.7			
		作業土工			式	1.0	1			
			床掘	土砂	m3	2.8	3			
			埋戻し	W<1.0m	m2	5.2	5			
			基面整正		m3	0.8	1			
	道路付帯工				式	1.0	1			
		作業土工			式	1.0	1			
			床掘り	土砂	m3	21.6	20			
			埋戻し	W1<1m	m3	3.9	4			
			基面整正		m2	11.8	10			
		側溝工			式	1.0	1			
			落蓋式側溝 250×250	縦断用	m	19.7	20			
			落蓋式側溝 蓋版	250 L=0.5m 車道用 標準蓋	枚	40.0	40			
		縁石工			式	1.0	1			
			地先境界ブロック	120×120	m	24.5	25			
		アスファルト舗装工			式	1.0	1			
			下層路盤	クラッシュラン RC-40 t=15cm	m2	37.1	37			
			上層路盤	粒調砕石 M-30 t=15cm	m2	37.1	37			
			表層	再生密粒As (max φ 13) t= 5cm	m2	37.1	37			
		コンクリート舗装工			式	1.0	1			
			路盤	クラッシュラン RC-40 t=10cm	m2	7.3	7			
			表層	コンクリート t=10cm	m2	7.3	7			
		構造物取壊し工			式	1.0	1			
			コンクリート 構造物取壊し	鉄筋	m3	0.2	0.2			
			コンクリート 構造物取壊し	無筋	m3	0.9	1			
			舗装版切断	アスファルト t≤15cm	m	47.6	48			
				コンクリート t≤15cm	m	15.2	15			

路線名	三尺山高架水槽築造工事
地 区	場内整備工
工 区	
測 点	

数量総括表

事業区分：

[illegible]

場 内 整 備 土 工

場内整備土工数量集計表

[illegible]

場内整備土工 集 計 表

[illegible]

区分：

数量計算書

(当初)

[illegible]

擁壁工

擁壁工 数量集計表						
種 別 レベル3	細 別 レベル4	規 格 レベル5	単位	数 量		備 考
				当 初	変 更	
作業土工			式	1.0		
	床掘り	土砂	m3	414.7		
	埋戻し(購入土)	1m≦W1<4m	m3	417.8		
	基面整正		m2	118.1		
	路床盛土	B<2.5m	m3	64.0		
	法面整形	盛土部	m2	86.1		
プレキャスト擁壁工			式	1.0		
	(道路用) プレキャストL型擁壁	H-800	m	27.6		
		H-1000	m	6.0		
		H-1200	m	8.0		
		H-1400	m	6.0		
		H-1600	m	2.0		
		H-1800	m	2.0		
		H-2000	m	6.5		
		H-2200	m	19.3		
		H-2400	m	8.0		
		H-2600	m	2.0		
	敷モルタル	1 : 3	m3	2.1		設置工に含まれる
	基礎コンクリート	σ ck=18N/mm2	m3	11.7		設置工に含まれる
	型枠		m2	17.5		設置工に含まれる
	基礎材	再生クラッシャーラン RC-40 t=150mm	m2	116.7		設置工に含まれる
	差筋	SD345 D13	t	0.003		
	樹脂アンカー	D13用(R-12N 13×83) 削孔φ16×100	本	10.0		
	間詰コンクリート	σ ck=24N/mm2	m3	0.1		
	間詰コンクリート型枠		m2	1.0		
	連結金具	M16	セット	9.0		

擁壁工 数量集計表

種 別	細 別	規 格	単位	当初数量						備 考
									合計	
作業土工			式	1.0					1.0	
	床掘り	土砂	m3	414.7					414.7	
	埋戻し(購入土)	1m≦W1<4m	m3	417.8					417.8	
	基面整正		m2	118.1					118.1	
	路床盛土	B<2.5m	m3	64.0					64.0	
	法面整形	盛土部	m2	86.1					86.1	
ﾌﾟﾚｷﾞｬｽﾄ擁壁工			式	1.0					1.0	
	(道路用) ﾌﾟﾚｷﾞｬｽﾄL型擁壁	H-800	m	27.6					27.6	
		H-1000	m	6.0					6.0	
		H-1200	m	8.0					8.0	
		H-1400	m	6.0					6.0	
		H-1600	m	2.0					2.0	
		H-1800	m	2.0					2.0	
		H-2000	m	6.5					6.5	
		H-2200	m	19.3					19.3	
		H-2400	m	8.0					8.0	
		H-2600	m	2.0					2.0	
	敷モルタル	1 : 3	m3	2.1					2.1	設置工に含まれる

[illegible][illegible]

擁 壁 工

延長および平均高

種別:フ レキャスト擁壁
区分:H-800

延長および平均高計算書

(当初)

測 点			距 離		天端高		埋戻高						摘要
区間	測点	中間点	単距離 m	補正距離 m	標高 m	加重	法長 m	加重					
1号	H-1	+ 3.198	—	—	67.103	—	0.738	—					
	H-2		7.254		67.140	486.899	0.692	5.187					
	H-2	+ 7.500	7.052		67.177	473.602	0.647	4.721					
	H-3		2.501		67.190	168.026	0.627	1.593					
	H-3	+ 0.910	0.910		67.199	61.147	0.616	0.566					
2号	V-2	+ 4.387	—	—	67.199	—	0.616	—					
	V-2	+ 4.000	0.343		67.201	23.050	0.614	0.211					
	断面変化点		3.567		67.219	239.738	0.584	2.137					
5号	断面変化点		—	—	67.349	—	0.571	—					
	H-3	+ 2.039	6.000		67.320	404.007	0.800	4.113					
	合計		m 27.627			1856.469		18.527					
	フ レキャスト擁壁 H-800 平均高					m 67.198		m 0.671					

区分:H-1000

延長および平均高計算書

(当初)

測 点			距 離		天端高		埋戻高						摘要
区間	測点	中間点	単距離 m	補正距離 m	標高 m	加重	法長 m	加重					
2号	断面変化点		—	—	67.219	—	0.784	—					
	V-2		0.434		67.221	29.173	0.780	0.339					
	断面変化点		3.566		67.239	239.742	0.610	2.478					
5号	H-3	+ 9.998	—	—	67.359	—	0.688	—					
	断面変化点		2.000		67.349	134.708	0.771	1.459					
	合計		m 6.000			403.624		4.277					
	プラスチック擁壁 H-1000 平均高					m 67.271		m 0.713					

区分:H-1200

延長および平均高計算書

(当初)

測 点			距 離		天端高		埋戻高						摘要
区間	測点	中間点	単距離 m	補正距離 m	標高 m	加重	法長 m	加重					
2号	断面変化点		—	—	67.239	—	0.810	—					
	断面変化点		4.000		67.259	268.996	0.620	2.860					
4号	断面変化点		—	—	67.339	—	0.604	—					
	V-4	+ 9.550	4.000		67.359	269.396	0.781	2.770					
	合計		8.000			538.392		5.630					
	プラスチック擁壁 H-1200 平均高					67.299		0.704					

区分:H-1400

延長および平均高計算書

(当初)

測 点			距 離		天端高		埋戻高						摘要
区間	測点	中間点	単距離 m	補正距離 m	標高 m	加重	法長 m	加重					
2号	断面変化点		—	—	67.259	—	0.820	—					
	V-1	+ 0.387	2.050		67.269	137.891	0.723	1.582					
4号	断面変化点		—	—	67.319	—	0.626	—					
	断面変化点		4.000		67.339	269.316	0.804	2.860					
	合計		m 6.050			407.207		4.442					
	プラスチック擁壁 H-1400 平均高					m 67.307		m 0.734					

区分:H-1600

延長および平均高計算書

(当初)

測 点			距 離		天端高		埋戻高						摘要
区間	測点	中間点	単距離 m	補正距離 m	標高 m	加重	法長 m	加重					
4号	断面変化点		—	—	67.309	—	0.701	—					
	V-4		0.446		67.311	30.020	0.757	0.325					
	断面変化点		1.554		67.319	104.608	0.826	1.230					
	合計		m 2.000			134.628		1.555					
	プラスチック擁壁 H-1600 平均高				m 67.314		m 0.778						

区分:H-1800

延長および平均高計算書

(当初)

測 点			距 離		天端高		埋戻高						摘要
区間	測点	中間点	単距離 m	補正距離 m	標高 m	加重	法長 m	加重					
4号	断面変化点		—	—	67.298	—	0.683	—					
	V-3	+ 8.000	0.447		67.300	30.083	0.704	0.310					
	断面変化点		1.553		67.309	104.524	0.901	1.246					
	合計		m 2.000			134.607		1.556					
	プラスチック擁壁 H-1800 平均高				m 67.303		m 0.778						

区分:H-2000

延長および平均高計算書

(当初)

測 点			距 離		天端高		埋戻高						摘要
区間	測点	中間点	単距離 m	補正距離 m	標高 m	加重	法長 m	加重					
3号	H-3	+ 0.549	—	—	67.269	—	0.873	—					
	断面変化点		2.531		67.280	170.272	0.665	1.946					
4号	断面変化点		—	—	67.277	—	0.690	—					
	断面変化点		4.000		67.298	269.150	0.883	3.146					
	合計		m 6.531			439.422		5.092					
	プラスチック擁壁 H-2000 平均高				m 67.282		m 0.780						

区分:H-2200

延長および平均高計算書

(当初)

測 点			距 離		天端高		埋戻高						摘要
区間	測点	中間点	単距離 m	補正距離 m	標高 m	加重	法長 m	加重					
3号	断面変化点		—	—	67.280	—	0.865	—					
	断面変化点		2.000		67.289	134.569	0.701	1.566					
4号	断面変化点		—	—	67.276	—	0.692	—					
	V-2		3.489		67.259	234.696	0.818	2.634					
	V-2	+ 4.000	4.001		67.239	269.063	0.738	3.113					
	勾配変化点		0.953		67.234	64.076	0.743	0.706					
	V-3		5.049		67.259	339.528	0.718	3.688					
	断面変化点		3.558		67.277	239.340	0.890	2.861					
	合計		m 19.050			1281.272		14.568					
	プラスチック擁壁 H-2200 平均高				m 67.258		m 0.765						

区分:H-2400

延長および平均高計算書

(当初)

測 点			距 離		天端高		埋戻高						摘要
区間	測点	中間点	単距離 m	補正距離 m	標高 m	加重	法長 m	加重					
3号	断面変化点		—	—	67.289	—	0.901	—					
	断面変化点		2.000		67.298	134.587	0.736	1.637					
4号	V-1	+ 0.265	—	—	67.307	—	0.666	—					
	断面変化点		6.250		67.276	420.572	0.892	4.869					
	合計		m 8.250			555.159		6.506					
	プラスチック擁壁 H-2400 平均高				m 67.292		m 0.789						

区分:H-2600

延長および平均高計算書

(当初)

測 点			距 離		天端高		埋戻高						摘要
区間	測点	中間点	単距離 m	補正距離 m	標高 m	加重	法長 m	加重					
3号	断面変化点		—	—	67.298	—	0.936	—					
	H-3	+ 9.080	2.000		67.307	134.605	0.772	1.708					
	合計		m 2.000			134.605		1.708					
	プラスチック擁壁 H-2600 平均高				m 67.303		m 0.854						

擁 壁 工

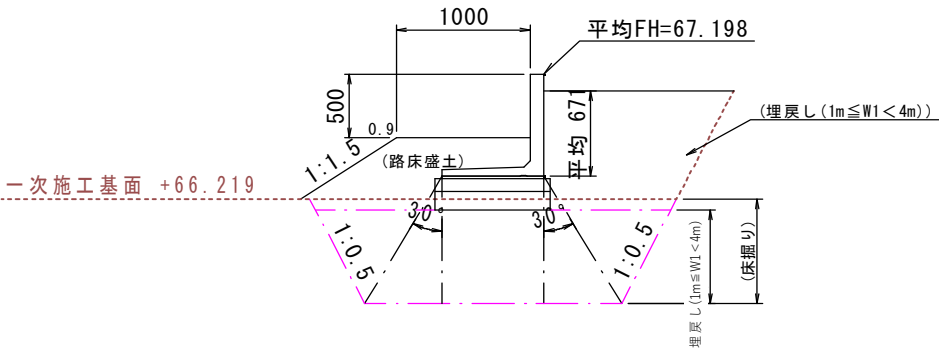
作業土工

作業土工 集計表

[illegible]

L型擁壁(H-800)作業土工 数量計算書

略 図



L型擁壁 H-800

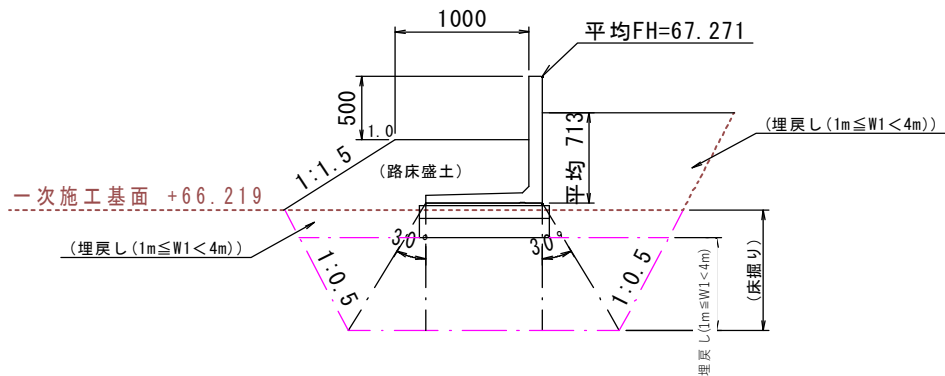
細 別	単位	当 初	変 更
床 掘 り (土砂)	m2	1.9	
埋 戻 し (W1<1m)	m2	—	
〃 (1m≦W1<4m)	m2	2.8	
基面整正	m	0.9	

路床盛土	m2	0.6	
盛土法面整形	m	0.9	

名 称	算 式	数 量
L型擁壁 H-800	L = 27.627 m	
床掘り	V = 1.90 × 27.63 = 52.50 m ³	52.5 m ³
埋戻し W1<1m	V = 0.00 × 27.63 = 0.00 m ³	0.0 m ³
埋戻し 1m≦W1<4m	V = 2.80 × 27.63 = 77.36 m ³	77.4 m ³
碎石埋戻し	V = 0.00 × 27.63 = 0.00 m ³	0.0 m ³
基面整正	A = 0.90 × 27.63 = 24.87 m ²	24.9 m ²
路床盛土	V = 0.60 × 27.63 = 16.58 m ³	16.6 m ³
盛土法面整形	A = 0.90 × 27.63 = 24.87 m ²	24.9 m ²

L型擁壁 (H-1000) 作業土工 数量計算書

略 図



L型擁壁 H-1000

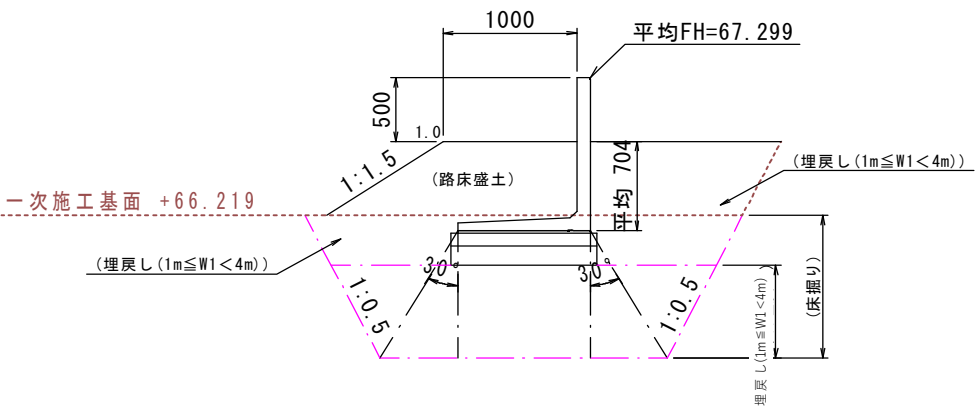
細 別	単位	当 初	変 更
床掘り (土砂)	m ²	2.4	
埋戻し (W1 < 1m)	m ²	—	
〃 (1m ≦ W1 < 4m)	m ²	3.1	
基面整正	m	1.0	

路床盛土	m ²	0.7	
盛土法面整形	m	1.0	

名 称	算 式	数 量
L型擁壁 H-1000	L = 6.000 m	
床掘り	V = 2.40 × 6.00 = 14.40 m ³	14.4 m ³
埋戻し W1 < 1m	V = 0.00 × 6.00 = 0.00 m ³	0.0 m ³
埋戻し 1m ≦ W1 < 4m	V = 3.10 × 6.00 = 18.60 m ³	18.6 m ³
碎石埋戻し	V = 0.00 × 6.00 = 0.00 m ³	0.0 m ³
基面整正	A = 1.00 × 6.00 = 6.00 m ²	6.0 m ²
路床盛土	V = 0.70 × 6.00 = 4.20 m ³	4.2 m ³
盛土法面整形	V = 1.00 × 6.00 = 6.00 m ²	6.0 m ²

L型擁壁 (H-1200) 作業土工 数量計算書

略 図



L型擁壁 H-1200

細 別	単位	当 初	変 更
床 掘 り (土砂)	m2	3.0	
埋 戻 し (W1<1m)	m2	—	
〃 (1m ≦ W1 < 4m)	m2	3.4	
基面整正	m	1.1	

路床盛土	m2	0.8	
盛土法面整形	m	1.0	

名 称	算 式	数 量
L型擁壁 H-1200	L = 8.000 m	
床掘り	V = 3.00 × 8.00 = 24.00 m ³	24.0 m ³
埋戻し W1<1m	V = 0.00 × 8.00 = 0.00 m ³	0.0 m ³
埋戻し 1m ≦ W1 < 4m	V = 3.40 × 8.00 = 27.20 m ³	27.2 m ³
碎石埋戻し	V = 0.00 × 8.00 = 0.00 m ³	0.0 m ³
基面整正	A = 1.10 × 8.00 = 8.80 m ²	8.8 m ²
路床盛土	V = 0.80 × 8.00 = 6.40 m ³	6.4 m ³
盛土法面整形	V = 1.00 × 8.00 = 8.00 m ²	8.0 m ²

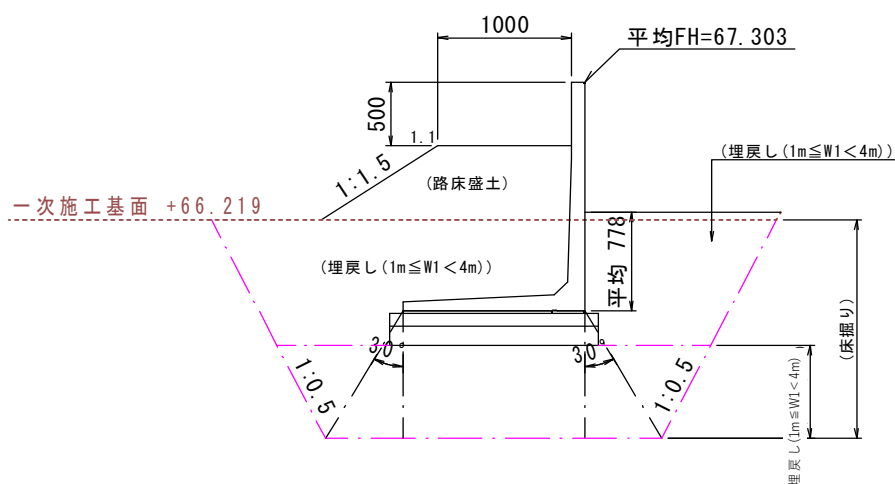
略 义

L型擁壁 H-1400

路床盛土	m ²	0.8
盛土法面整形	m	1.1

名 称	算 式	数 量
L型擁壁 H-1400		
	L = 6.050 m	
床掘り		23.0 m ³
	V = 3.80 × 6.05 = 22.99 m ³	
埋戻し W1<1m		0.0 m ³
	V = 0.00 × 6.05 = 0.00 m ³	
埋戻し 1m≦W1<4m		23.6 m ³
	V = 3.90 × 6.05 = 23.60 m ³	
碎石埋戻し		0.0 m ³
	V = 0.00 × 6.05 = 0.00 m ³	
基面整正		7.3 m ²
	A = 1.20 × 6.05 = 7.26 m ²	
路床盛土		4.8 m ³
	V = 0.80 × 6.05 = 4.84 m ³	
盛土法面整形		6.7 m ²
	V = 1.10 × 6.05 = 6.66 m ²	

略 义

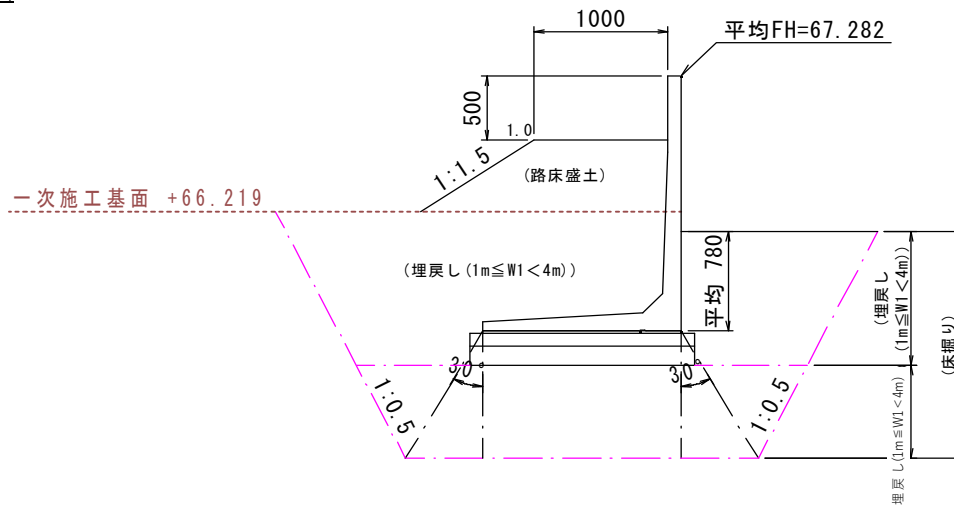


L型擁壁 H-1800

細 別	単位	当 初	変 更
床 掘 り (土砂)	m2	5.8	
埋 戻 し (W1<1m)	m2	—	
〃 (1m≦W1<4m)	m2	5.2	
基面整正	m	1.6	

路床盛土	m ²	0.8	
盛土法面整形	m	1.1	

名 称	算 式	数 量
L型擁壁 H-1800		
	L = 2.000 m	
床掘り		11.6 m ³
	V = 5.80 × 2.00 = 11.60 m ³	
埋戻し W1<1m		0.0 m ³
	V = 0.00 × 2.00 = 0.00 m ³	
埋戻し 1m≦W1<4m		10.4 m ³
	V = 5.20 × 2.00 = 10.40 m ³	
碎石埋戻し		0.0 m ³
	V = 0.00 × 2.00 = 0.00 m ³	
基面整正		3.2 m ²
	A = 1.60 × 2.00 = 3.20 m ²	
路床盛土		1.6 m ³
	V = 0.80 × 2.00 = 1.60 m ³	
盛土法面整形		2.2 m ²
	V = 1.10 × 2.00 = 2.20 m ²	

略 义

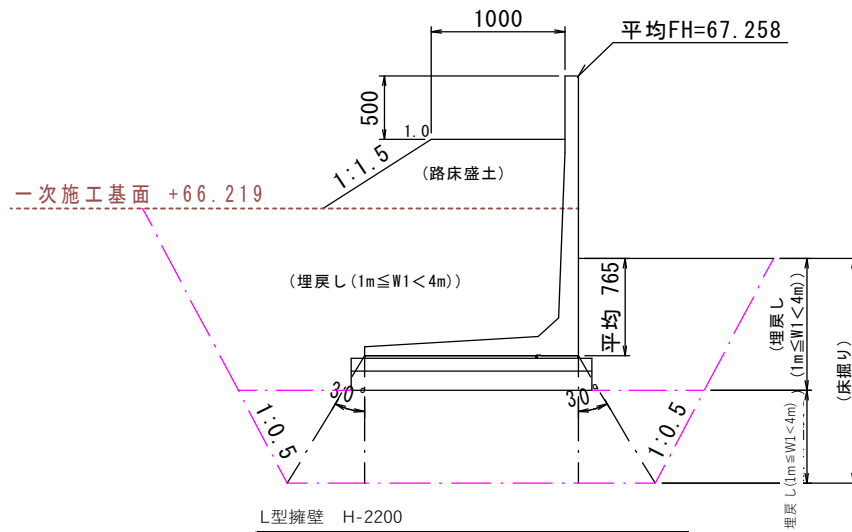
L型擁壁 H-2000			
細 別	単位	当 初	変 更
床 掘 り (土砂)	m2	6.7	
埋 戻 し (W1<1m)	m2	—	
〃 (1m≦W1<4m)	m2	6.0	
基面整正	m	1.7	

路床盛土	m ²	0.8	
盛土法面整形	m	1.0	

名 称	算 式	数 量
L型擁壁 H-2000		
	L = 6.531 m	
床掘り		43.8 m ³
	V = 6.70 × 6.53 = 43.75 m ³	
埋戻し W1<1m		0.0 m ³
	V = 0.00 × 6.53 = 0.00 m ³	
埋戻し 1m≦W1<4m		39.2 m ³
	V = 6.00 × 6.53 = 39.18 m ³	
碎石埋戻し		0.0 m ³
	V = 0.00 × 6.53 = 0.00 m ³	
基面整正		11.1 m ²
	A = 1.70 × 6.53 = 11.10 m ²	
路床盛土		5.2 m ³
	V = 0.80 × 6.53 = 5.22 m ³	
盛土法面整形		6.5 m ²
	V = 1.00 × 6.53 = 6.53 m ²	

L型擁壁(H-2200)作業土工 数量計算書

略 図



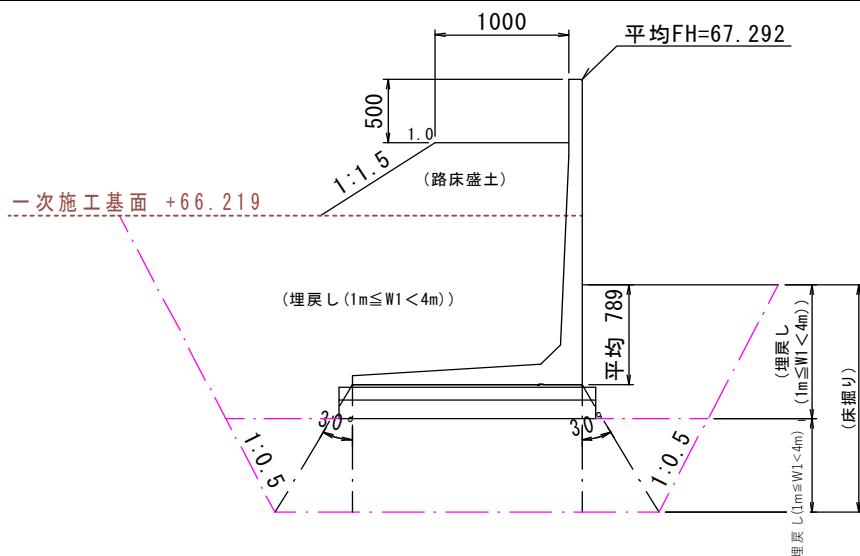
L型擁壁 H-2200

細 別	単位	当 初	変 更
床 掘 り (土砂)	m2	7.7	
埋 戻 し (W1<1m)	m2	—	
〃 (1m≦W1<4m)	m2	6.9	
基面整正	m	1.8	

路床盛土	m2	0.8	
盛土法面整形	m	1.0	

名 称	算 式	数 量
L型擁壁 H-2200	L = 19.050 m	
床掘り	V = 7.70 × 19.05 = 146.69 m ³	146.7 m ³
埋戻し W1<1m	V = 0.00 × 19.05 = 0.00 m ³	0.0 m ³
埋戻し 1m≦W1<4m	V = 6.90 × 19.05 = 131.45 m ³	131.5 m ³
碎石埋戻し	V = 0.00 × 19.05 = 0.00 m ³	0.0 m ³
基面整正	A = 1.80 × 19.05 = 34.29 m ²	34.3 m ²
路床盛土	V = 0.80 × 19.05 = 15.24 m ³	15.2 m ³
盛土法面整形	V = 1.00 × 19.05 = 19.05 m ³	19.1 m ²

略 义



L型擁壁 H-2400

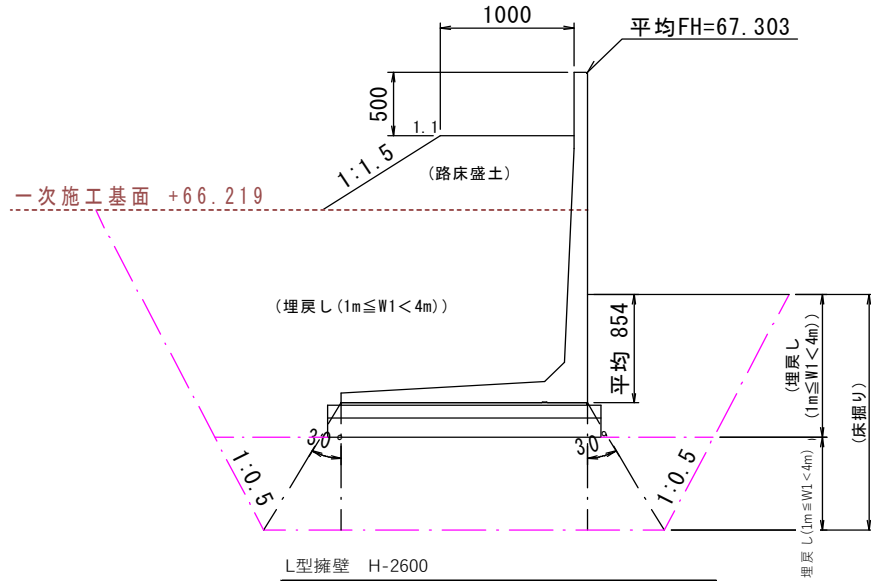
細 別	単位	当 初	変 更
床 掘 り (土砂)	m2	8.5	
埋 戻 し (W1<1m)	m2	—	
〃 (1m≦W1<4m)	m2	7.7	
基面整正	m	1.9	

路床盛土	m ²	0.8	
盛土法面整形	m	1.0	

名 称	算 式	数 量
L型擁壁 H-2400		
	L = 8.250 m	
床掘り		70.1 m ³
	V = 8.50 × 8.25 = 70.13 m ³	
埋戻し W1<1m		0.0 m ³
	V = 0.00 × 8.25 = 0.00 m ³	
埋戻し 1m≦W1<4m		63.5 m ³
	V = 7.70 × 8.25 = 63.53 m ³	
碎石埋戻し		0.0 m ³
	V = 0.00 × 8.25 = 0.00 m ³	
基面整正		15.7 m ²
	A = 1.90 × 8.25 = 15.68 m ²	
路床盛土		6.6 m ³
	V = 0.80 × 8.25 = 6.60 m ³	
盛土法面整形		8.3 m ²
	V = 1.00 × 8.25 = 8.25 m ²	

L型擁壁(H-2600)作業土工 数量計算書

略 図



L型擁壁 H-2600

細 別	単位	当 初	変 更
床 掘 り (土砂)	m2	9.6	
埋 戻 し (W1<1m)	m2	—	
〃 (1m≦W1<4m)	m2	8.6	
基面整正	m	2.0	

路床盛土	m2	0.8	
盛土法面整形	m	1.1	

名 称	算 式	数 量
L型擁壁 H-2600	L = 2.000 m	
床掘り	V = 9.60 × 2.00 = 19.20 m ³	19.2 m ³
埋戻し(購入土) W1<1m	V = 0.00 × 2.00 = 0.00 m ³	0.0 m ³
埋戻し(購入土) 1m≦W1<4m	V = 8.60 × 2.00 = 17.20 m ³	17.2 m ³
碎石埋戻し	V = 0.00 × 2.00 = 0.00 m ³	0.0 m ³
基面整正	A = 2.00 × 2.00 = 4.00 m ²	4.0 m ²
路床盛土	V = 0.80 × 2.00 = 1.60 m ³	1.6 m ³
盛土法面整形 B<2.5m	V = 1.10 × 2.00 = 2.20 m ²	2.2 m ²

擁壁工

プレキャスト擁壁工

プレキャスト擁壁工 数量集計表

種 別 レベル3	細 別 レベル4	規 格 レベル5	単位	数 量		備 考
				当 初	変 更	
プレキャスト擁壁工			式	1.0		
	(道路用) プレキャストL型擁壁	H-800	m	27.6		
		H-1000	m	6.0		
		H-1200	m	8.0		
		H-1400	m	6.0		
		H-1600	m	2.0		
		H-1800	m	2.0		
		H-2000	m	6.5		
		H-2200	m	19.3		
		H-2400	m	8.0		
		H-2600	m	2.0		
	敷モルタル	1 : 3	m3	2.1		
	基礎コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3	11.7		
	型枠		m2	17.5		
	基礎材	再生クラッシャーラン RC-40 t=150mm	m2	116.7		
	差筋	SD345 D13	t	0.003		
	樹脂アンカー	D13用 (R-12N 13×83) 削孔 $\phi 16 \times 100$	本	10.0		
	間詰コンクリート	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	m3	0.1		
	間詰コンクリート型枠		m2	1.2		
	連結金具	M16	セット	9		

プレキャスト擁壁工 数量集計表

種 別	細 別	規 格	単位	当初数量						備 考
									合計	
プレキャスト擁壁工			式						1.0	
	(道路用) プレキャストL型擁壁	H-800	m	27.62					27.6	
		H-1000	m	6.00					6.0	
		H-1200	m	8.00					8.0	
		H-1400	m	6.00					6.0	
		H-1600	m	2.00					2.0	
		H-1800	m	2.00					2.0	
		H-2000	m	6.53					6.5	
		H-2200	m	19.30					19.3	
		H-2400	m	8.00					8.0	
		H-2600	m	2.00					2.0	
	敷モルタル	1 : 3	m3	2.08					2.1	
	基礎コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3	11.67					11.7	
	型枠		m2	17.49					17.5	
	基礎材	再生クラッシャーラン RC-40 t=150mm	m2	116.71					116.7	
	差筋	SD345 D13	t	0.003					0.003	
	樹脂アンカー	D13用(R-12N 13×83) 削孔 $\phi 16 \times 100$	本	10.00					10.0	
	間詰コンクリート	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	m3	0.06					0.1	
	間詰コンクリート型枠		m2	1.20					1.2	
	連結金具	M16	セット	9.00					9.0	

※ $H \leq 1500$ の場合: 控え100mm
 $H > 1500$ の場合: 控え200mm

種 別	規 格	算 式	単位	数 量
基礎型枠		$87.45 \times 0.10 \times 2$	m2	17.49
基礎材	t=150mm	$ \begin{aligned} &H-800 \ B=760 \quad H-1000 \ B=870 \\ &27.62 \times 0.86 + 6.00 \times 0.97 \\ &H-1200 \ B=990 \quad H-1400 \ B=1110 \\ &8.00 \times 1.09 + 6.00 \times 1.21 \\ &H-1600 \ B=1240 \quad H-1800 \ B=1360 \\ &2.00 \times 1.44 + 2.00 \times 1.56 \\ &H-2000 \ B=1480 \quad H-2200 \ B=1600 \\ &6.53 \times 1.68 + 19.30 \times 1.80 \\ &H-2400 \ B=1720 \quad H-2600 \ B=1840 \\ &8.00 \times 1.92 + 2.00 \times 2.04 = 116.71 \end{aligned} $	m2	116.71
		※ H≤1500 の場合:控え100mm H>1500 の場合:控え200mm		
差筋	D13	$0.266 \times 10.00 \times 0.995 \div 1000$	t	0.003
樹脂アンカー D13用 削孔φ16×100			本	10
間詰コンクリート	σ _{ck} =24N/mm ²	$0.25 \times 2.40 \times 0.10$	m3	0.06
間詰コンクリート型枠		$0.25 \times 2.40 \times 2$	m2	1.20
連結金具	M16		セット	9

排水構造物工

[illegible][illegible]

[illegible][illegible]

排水構造物工

作業土工

工種:排水構造物工	<u>作業土工 集計表</u>
-----------	---

工種:排水構造物工	<u>作業土工 集計表</u>
-----------	---

[illegible]

作業土工 集計表

工種：排水構造物工

[illegible]

略 义

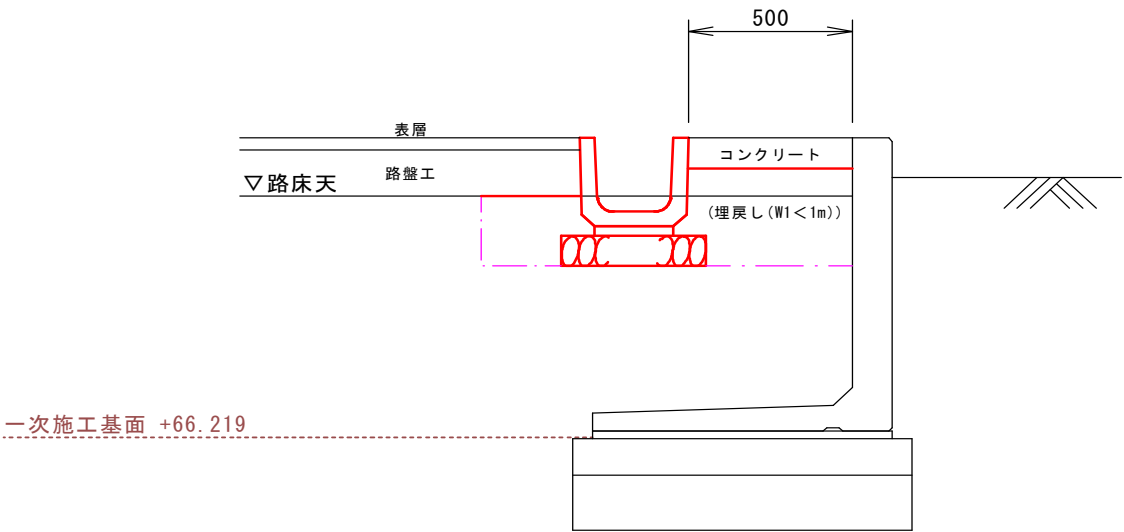


細 別	単位	当 初	変 更
床掘	m ²	0.5	
埋 戻 し (W1<1m)	m ²	0.4	
基面整正	m	0.5	

名 称	算 式	数 量
落蓋式側溝250×250	③落蓋式U型側溝250×250	
	L = 2.700 m (排水構造物工詳細図より)	
床掘り		1.4 m ³
	V = 0.50 × 2.70 = 1.35 m ³	
埋戻し(購入土) W1<1m		1.1 m ³
	V = 0.40 × 2.70 = 1.08 m ³	
基面整正		1.4 m ²
	A = 0.50 × 2.70 = 1.35 m ²	

U型側溝 240×240 作業土工 数量計算書

略 図



U型側溝 240				
細 別	単位	当 初	変 更	
床掘	m2	0.3		
埋 戻 し (W1<1m)	m2	0.3		
基面整正	m	0.4		

名 称	算 式	数 量
U型側溝240×240	①U型側溝240×240 ②U型側溝240×240	
	L = 14.400 + 18.400 = 32.800 m (排水構造物工詳細図より)	
床掘り	V = 0.30 × 32.80 = 9.84 m ³	9.8 m ³
埋戻し(購入土) W1<1m	V = 0.30 × 32.80 = 9.84 m ³	9.8 m ³
基面整正	A = 0.40 × 32.80 = 13.12 m ²	13.1 m ²

排水構造物工

側溝工

側溝工 集計表	
---------	--

[illegible]

落蓋式U型側溝 250×250 延長調書

当初設計			
施工区間	左右	延長(m)	摘要
③落蓋式U型側溝		2.7	Co蓋 N=6 枚
合 計 (m)		2.7	Co蓋 N=6 枚

U型側溝 240×240 延長調書

[illegible]

排水構造物工

集水桝・マンホール工

集水桝・マンホール工 集計表

[illegible]

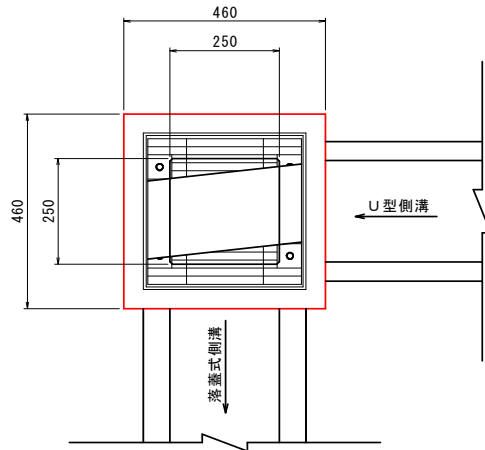
集水桝・マンホール工 集計表

[illegible]

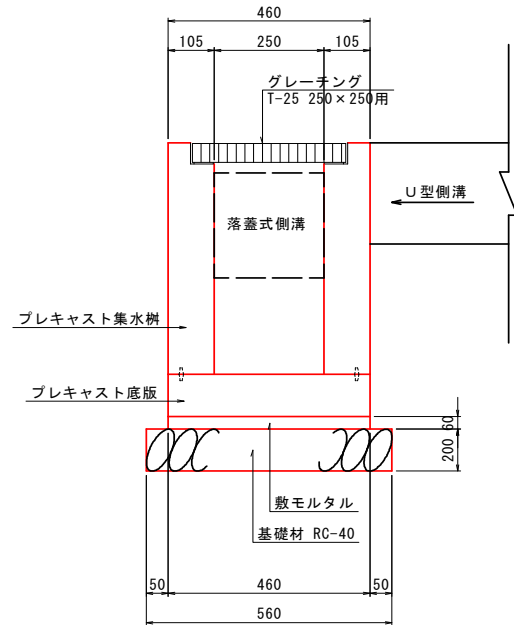
プレキャスト集水樹 250×250×500 単位数量計算書

[参考図]

平面図



断面図



数量表			1基当たり	
名称	規格	算定式	単位	数量
基礎材	RC-40 t=20cm	0.56×0.56	m ²	0.31
敷モルタル	1 : 3	$0.46 \times 0.46 \times 0.06$	m ³	0.01
プレキャスト集水樹	250用		基	1.00
プレキャスト底版	250用		基	1.00
グレーチング	250用		枚	1.00
基面整正		0.56×0.56	m ²	0.31

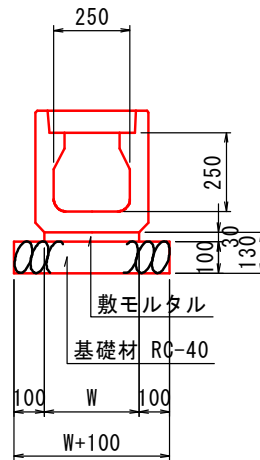
名 称	計 算 式			1基あたり 数 量
プレキャスト集水樹 U250用	N=		= 1	1 基
プレキャスト底版 U250用	N=	1	= 1	1 基
敷モルタル σck=18N/mm ²	V=	$0.46 \times 0.46 \times 0.06$	= 0.01	0.01 m ³
基礎材 再生クラッシュラン RC-40 t=200	A=	0.56×0.56	= 0.31	0.31 m ²
グレーチング 250×250用	N=	1	= 1	1 枚
作業土工 基面整正	A=	0.56×0.56	= 0.31	0.31 m ²

排水構造物工

材料計算書

ﾌﾟﾚｷｽﾄ落蓋式U型側溝 250×250 材料計算書

[参考図]



数量表

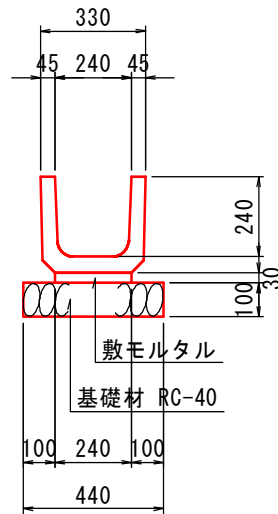
10m当たり

名称	規格	算定式	単位	数量
基礎材	RC-40 t=10cm	0.51×10.00	m ²	5.10
敷モルタル	1 : 3	$0.03 \times 0.31 \times 10.00$	m ³	0.09
側溝本体	250×250	$10.00 \div 2.00$	本	5.00
コンクリート蓋	250用	$10.00 \div 0.50$	枚	20.0
基面整正		0.51×10.00	m ²	5.10

名 称	計 算 式	10.0m当たり 数 量
基礎材 再生クラッシャーラン RC-40 t=100	A= 0.51 × 10.00 = 5.10	5.10 m ²
敷モルタル 1:3	V= 0.03 × 0.31 × 10.00 = 0.09	0.09 m ³
側溝本体 OTU250A	N= 10.00 ÷ 2.00 = 5.00	5.00 本
コンクリート蓋 250用	N= 10.00 ÷ 0.50 = 20.00	20.00 枚

プレキャストU型側溝 240×240 材料計算書

[参考図]



数量表

10m当たり

名称	規格	算定式	単位	数量
基礎材	RC-40 t=10cm	0.44×10.00	m ²	4.40
敷モルタル	1 : 3	$0.03 \times 0.24 \times 10.00$	m ³	0.07
U型側溝	240	$10.00 \div 1.00$	本	10.00
基面整正		0.44×10.00	m ²	4.40

名 称	計 算 式			10.0m当たり 数 量
基礎材 再生クラッシャーラン RC-40 t=100	A=	0.44 × 10.00	= 4.40	4.40 m2
敷モルタル 1:3	V=	0.03 × 0.24 × 10.00	= 0.07	0.07 m3
側溝本体 U240	N=	10.00 ÷ 1.00	= 10.00	10.00 本
基面整正	A=	0.44 × 10.00	= 4.40	4.40 m2

縁石工

縁石工集計表

[illegible]

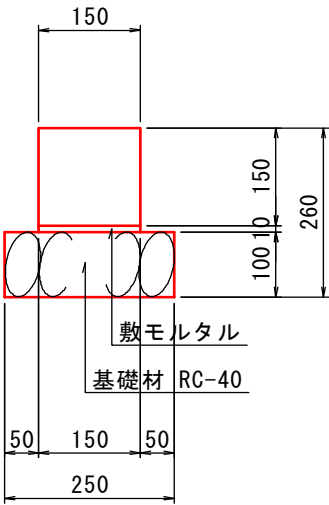
縁石工集計表

[illegible]

種別: 地先境界ブロック 150×150 調書									
当初数量					変更数量				
測 点	左 側	中 央	右 側	摘 要	測 点	左 側	中 央	右 側	摘 要
地先境界ブロックC		22.00							
地先境界ブロックC		3.30							
小 計		25.30			小 計				
総 計	25.30 m				総 計	m			

地先境界ブロック 150×150 材料計算書

[参考図]



数量表			10m当たり	
名称	規格	算定式	単位	数量
基礎材	RC-40 t=10cm	0.25×10.00	m ²	2.50
敷モルタル	1 : 3	$0.01 \times 0.15 \times 10.00$	m ³	0.02
地先境界ブロック	150 × 150	$10.00 \div 0.60$	本	16.67
基面整正		0.25×10.00	m ²	2.50

名 称	計 算 式			10.0m当たり 数 量
基礎材 再生クラッシュヤーン RC-40 t=100	A=	0.25 × 10.00	= 2.50	2.50 m2
敷モルタル 1:3	V=	0.01 × 0.15 × 10.00	= 0.02	0.02 m3
地先境界ブロック 150 × 150	N=	10.00 ÷ 0.60	= 16.67	16.67 本
基面整正	A=	0.25 × 10.00	= 2.50	2.50 m2

舗装工

[illegible][illegible]

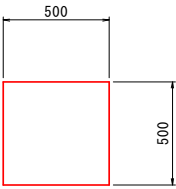
鋪装工集計表

[illegible]

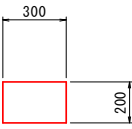
舗装工 控除面積計算書

略 図

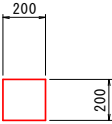
門扉基礎 S=1:20
(As舗装 : N=1基)



※2箇所/基

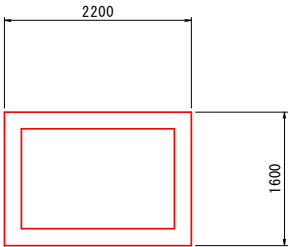


※1箇所/基



フェンス基礎ブロック S=1:20
(As舗装 : N=47箇所)
(張Co : N=18箇所)

流量計ピット S=1:50
(As舗装 : N=1基)



名 称	算 式						数 量	
門扉基礎 (As舗装)	A1 =	0.50	×	0.50	×	2	= 0.50 m ²	0.56 m2
	A2 =	0.30	×	0.20	×	1	= 0.06 m ²	
	Σ A =	(0.50	+	0.06)	×	1	= 0.56 m ²	
フェンス基礎 (As舗装)	A=	0.20	×	0.20	= 0.04 m ²			1.88 m2
	Σ A =	0.04	×	47	= 1.88 m ²			
フェンス基礎 (張Co)	A=	0.20	×	0.20	= 0.04 m ²			0.72 m2
	Σ A =	0.04	×	18	= 0.72 m ²			
高架水槽 (As舗装)	※舗装工詳細図より							45.70 m2
	Σ A =	45.70	×	1	= 45.70 m ²			
流量計ピット (As舗装)	A=	2.20	×	1.60	= 3.52 m ²			3.52 m2
	Σ A =	3.52	×	1	= 3.52 m ²			

外柵工

[illegible][illegible]

外柵工 集計表

[illegible]

フェンス 延長調書

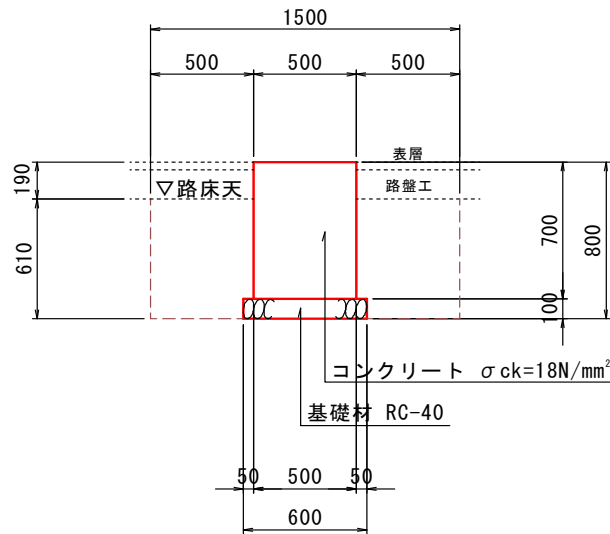
当 初 設 計			
施 工 区 間	左右	延長(m)	摘 要
①フェンスH=1500(曲忍付)	-	10.0	基礎ブロック 支柱間隔2.0m 外柵工詳細図より
②フェンスH=1500(曲忍付)	-	18.9	基礎ブロック 支柱間隔2.0m 外柵工詳細図より
③フェンスH=1500(曲忍付)	-	14.0	基礎ブロック 支柱間隔2.0m 外柵工詳細図より
④フェンスH=1500(曲忍付)	-	7.8	基礎ブロック 支柱間隔2.0m 外柵工詳細図より
⑤フェンスH=1500(曲忍付)	-	38.7	基礎ブロック 支柱間隔2.0m 外柵工詳細図より
⑥フェンスH=1500(曲忍付)	-	27.3	基礎ブロック 支柱間隔2.0m 外柵工詳細図より
⑦フェンスH=1500(曲忍付)	-	10.7	基礎ブロック 支柱間隔2.0m 外柵工詳細図より
合 計 (m)		127.4	

門扉 数量集計表

[illegible]

コンクリート基礎 門扉基礎① 数量計算書

[参考図]



数量表

1基当たり

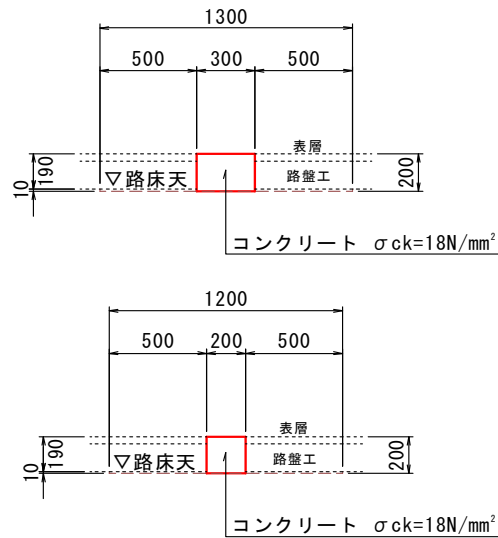
名称	規格	算定式	単位	数量
基礎材	RC-40 t=10cm	$0.60 \times 0.60 \times 2$	m ²	0.72
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$0.50 \times 0.50 \times 0.70 \times 2$	m ³	0.35
型枠		$0.50 \times 0.70 \times 4 \times 2$	m ²	2.80

※1基あたり2個

名 称	計 算 式	1基当たり 数 量
基礎材 再生クラッシャーラン RC-40 t=100	$A = 0.60 \times 0.60 \times 2 = 0.72$	0.72 m ²
コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$V = 0.50 \times 0.50 \times 0.70 \times 2 = 0.35$	0.35 m ³
型枠	$A = 0.50 \times 0.70 \times 4 \times 2 = 2.80$	2.80 m ²
作業土工		
床掘	$V = 1.50 \times 1.50 \times 0.61 \times 2 = 2.75$	2.75 m ³
埋戻し W<1.0m	$V = \{ 2.75 - 0.60 \times 0.60 \times 0.10 - 0.50 \times 0.50 \times (0.70 - 0.19) \} \times 2 = 5.17$	5.17 m ³
基面整正	$A = 0.60 \times 0.60 \times 2 = 0.72$	0.72 m ²

コンクリート基礎 門扉基礎② 数量計算書

[参考図]



数量表

1個当たり

名称	規格	算定式	単位	数量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$0.30 \times 0.20 \times 0.20$	m^3	0.01
型枠		$0.30 \times 0.20 \times 2 + 0.20 \times 0.20 \times 2$	m^2	0.20

※1基あたり1個

名 称	計 算 式	1基当たり 数 量
コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$V = 0.30 \times 0.20 \times 0.20 = 0.01$	0.01 m ³
型枠	$A = 0.30 \times 0.20 \times 2 + 0.20 \times 0.20 \times 2 = 0.20$	0.20 m ²
作業土工		
床掘	$V = 1.30 \times 1.20 \times 0.01 = 0.02$	0.02 m ³
埋戻し $W < 1.0\text{m}$	$V = 0.02 - 0.30 \times 0.20 \times 0.01 = 0.02$	0.02 m ³
基面整正	$A = 0.30 \times 0.20 = 0.06$	0.06 m ²

道路付帯工

道路付帯工 数量集計表

種 別 レベル3	細 別 レベル4	規 格 レベル5	単位	数 量		備 考
				当初	変更	
作業土工			式	1.0		
	床掘り	土砂	m3	21.6		
	埋戻し	W1<1m	m3	3.9		
	基面整正		m2	11.8		
側溝工			式	1.0		
	落蓋式側溝 250×250	縦断用	m	19.7		
	落蓋式側溝 蓋版	250 L=0.5m 車道用 標準蓋	枚	40.0		
縁石工			式	1.0		
	地先境界ブロック	120×120	m	24.5		
アスファルト舗装工			式	1.0		
	下層路盤	クラッシャーラン RC-40 t=15cm	m2	37.1		
	上層路盤	粒調碎石 M-30 t=15cm	m2	37.1		
	表層	再生密粒As (max φ13) t= 5cm	m2	37.1		
コンクリート舗装工			式	1.0		
	路盤	クラッシャーラン RC-40 t=10cm	m2	7.3		
	表層	コンクリート t=10cm	m2	7.3		
構造物取壊し工			式	1.0		
	コンクリート 構造物取壊し	鉄筋	m3	0.2		
	コンクリート 構造物取壊し	無筋	m3	0.9		
	舗装版切断	アスファルト t≤15cm	m	47.6		
		コンクリート t≤15cm	m	15.2		
	舗装版破碎	アスファルト t≤15cm	m3	3.4		
		コンクリート t≤15cm	m3	0.9		
殻運搬工			式	1.0		
	殻運搬	コンクリート殻 鉄筋	m3	0.2		

道路付帯工 数量集計表

[illegible]

道路付帯工 数量集計表

種 別	細 別	規 格	単位	当初数量						備 考
									合計	
作業土工			式	1.0					1.0	
	床掘り	土砂	m3	21.6					21.6	
	埋戻し	W1<1m	m3	3.9					3.9	
	基面整正		m2	11.8					11.8	
側溝工			式	1.0					1.0	
	落蓋式側溝 250×250	縦断用	m	19.7					19.7	
	落蓋式側溝 蓋版	250 L=0.5m 車道用 標準蓋	枚	40.0					40.0	
縁石工			式	1.0					1.0	
	地先境界ブロック	120×120	m	24.5					24.5	
アスファルト舗装工			式	1.0					1.0	
	下層路盤	クラッシャーラン RC-40 t=15cm	m2	37.1					37.1	
	上層路盤	粒調碎石 M-30 t=15cm	m2	37.1					37.1	
	表層	再生密粒As (max φ 13) t= 5cm	m2	37.1					37.1	
コンクリート舗装工			式	1.0					1.0	
	路盤	クラッシャーラン RC-40 t=10cm	m2	7.3					7.3	
	表層	コンクリート t=10cm	m2	7.3					7.3	
構造物取壊し工			式	1.0					1.0	
	コンクリート 構造物取壊し	鉄筋	m3	0.2					0.2	
	コンクリート 構造物取壊し	無筋	m3	0.9					0.9	
	舗装版切断	アスファルト t≤15cm	m	47.6					47.6	
		コンクリート t≤15cm	m	15.2					15.2	

[illegible]

道路付帯工

作業土工

作業土工 集計表

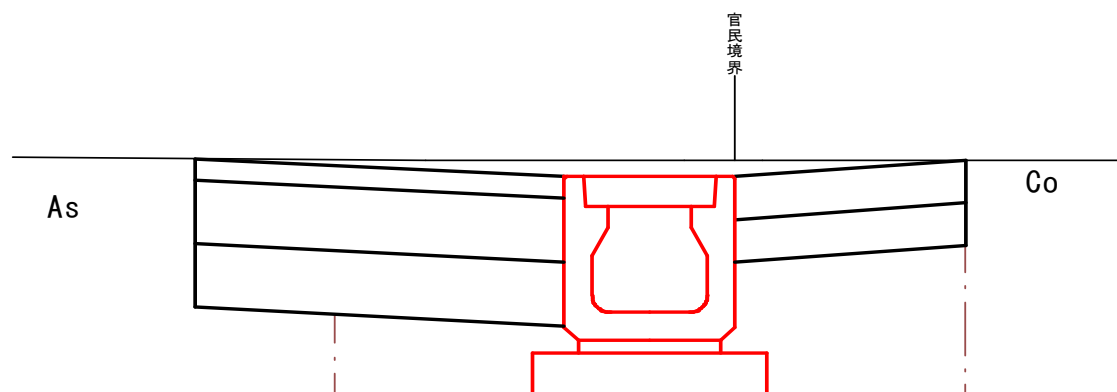
[illegible]

作業土工 集計表

工種：道路付帯工

[illegible]

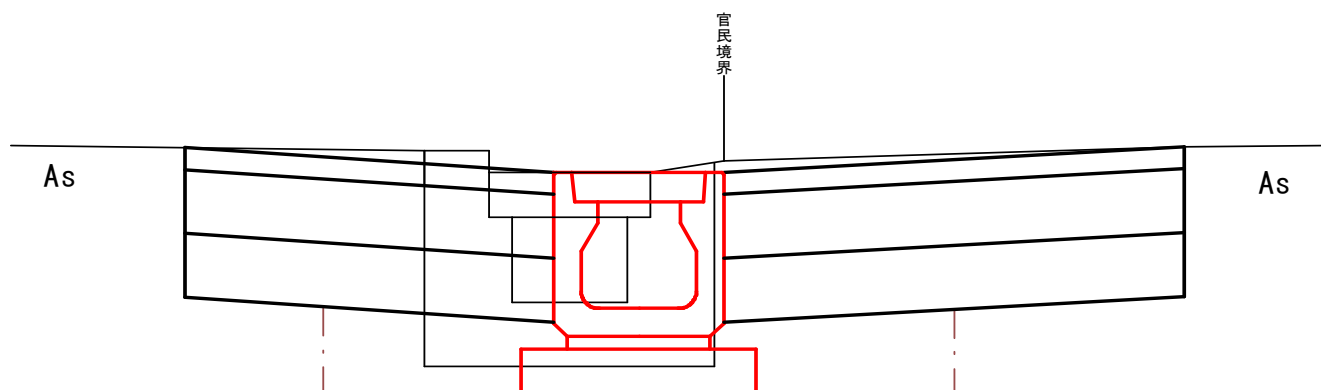
略 义



種 別	細 別	単位	当 初	変 更
作業土工	床掘	m2	0.8	
	埋 戻 し (W1<1m)	m2	0.2	
	基面整正	m	0.6	
構造物取壊し工	鉄筋コンクリート	m2	－	
	無筋コンクリート	m2	－	

名 称	算 式	数 量
落蓋式側溝250×250 土工①		
	L = 12.000 m (付帯工詳細図(1)より)	
床掘り		9.6 m ³
	V = 0.80 × 12.00 = 9.60 m ³	
埋戻し(購入土) W1<1m		2.4 m ³
	V = 0.20 × 12.00 = 2.40 m ³	
基面整正		7.2 m ²
	A = 0.60 × 12.00 = 7.20 m ²	

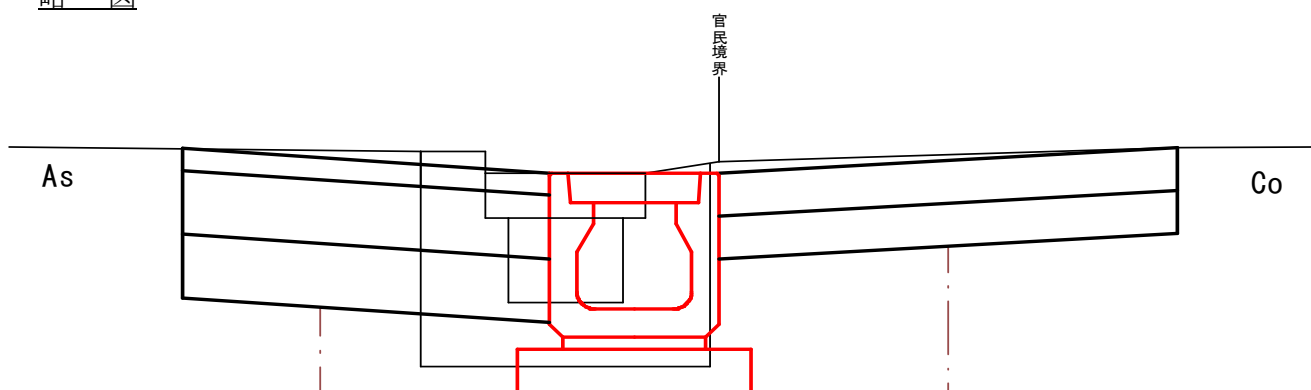
略 义



種 別	細 別	単位	当 初	変 更
作業土工	床掘	m2	0.7	
	埋戻し(W1<1m)	m2	0.2	
	基面整正	m	0.6	
構造物取壊し工	鉄筋コンクリート	m2	0.04	
	無筋コンクリート	m2	0.2	

名 称	算 式	数 量
落蓋式側溝250×250 土工②		
	L = 3.700 m (付帯工詳細図(1)より)	
床掘り		2.6 m ³
	V = 0.70 × 3.70 = 2.59 m ³	
埋戻し(購入土) W1<1m		0.7 m ³
	V = 0.20 × 3.70 = 0.74 m ³	
基面整正		2.2 m ²
	A = 0.60 × 3.70 = 2.22 m ²	

略 义



種 別	細 別	単位	当 初	変 更
作業土工	床掘	m2	0.5	
	埋戻し(W1<1m)	m2	0.2	
	基面整正	m	0.6	
構造物取壊し工	鉄筋コンクリート	m2	0.04	
	無筋コンクリート	m2	0.2	

名 称	算 式	数 量
落蓋式側溝250×250 土工③		
	L = 4.000 m (付帯工詳細図(1)より)	
床掘り		2.0 m ³
	V = 0.50 × 4.00 = 2.00 m ³	
埋戻し(購入土) W1<1m		0.8 m ³
	V = 0.20 × 4.00 = 0.80 m ³	
基面整正		2.4 m ²
	A = 0.60 × 4.00 = 2.40 m ²	

[illegible]

種別：縁石工
区分：作業土工

縁石工 作業土工 数量計算書

(当初)

[illegible]

道路付帯工

側溝工

側溝工 集計表

[illegible]

側溝工 集計表	
---------	--

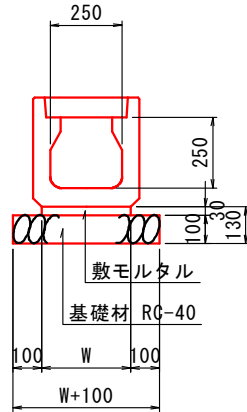
[illegible]

落蓋式U型側溝 250×250 延長調書

[illegible]

ﾌﾟﾚｷﾞｽﾄ落蓋式U型側溝 250×250 材料計算書

〔参考図〕



数量表

10m当たり

名称	規格	算定式	単位	数量
基礎材	RC-40 t=10cm	0.51×10.00	m ²	5.10
敷モルタル	1 : 3	$0.03 \times 0.31 \times 10.00$	m ³	0.09
側溝本体	250×250	$10.00 \div 2.00$	本	5.00
コンクリート蓋	250用	$10.00 \div 0.50$	枚	20.0
基面整正		0.51×10.00	m ²	5.10

名 称	計 算 式	10.0m当たり 数 量
基礎材 再生クラッシャーラン RC-40 t=100	A= 0.51 × 10.00 = 5.10	5.10 m ²
敷モルタル 1:3	V= 0.03 × 0.31 × 10.00 = 0.09	0.09 m ³
側溝本体 OTU250A	N= 10.00 ÷ 2.00 = 5.00	5.00 本
コンクリート蓋 250用	N= 10.00 ÷ 0.50 = 20.00	20.00 枚

道路付帯工

縁石工

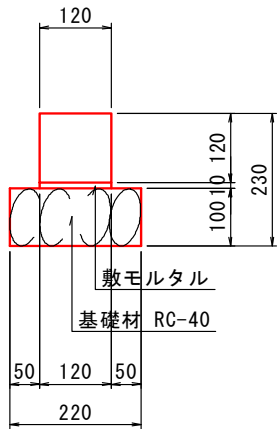
縁石工集計表

[illegible]

種別: 地先境界ブロック 120×120 調書									
当初数量					変更数量				
測 点	左 側	中 央	右 側	摘 要	測 点	左 側	中 央	右 側	摘 要
地先境界ブロックA		24.50							
小 計		24.50			小 計				
総 計	24.50 m				総 計	m			

地先境界ブロック 120×120 材料計算書

[参考図]



数量表		10m当たり		
名称	規格	算定式	単位	数量
基礎材	RC-40 t=10cm	0.22×10.00	m ²	2.20
敷モルタル	1 : 3	$0.01 \times 0.12 \times 10.00$	m ³	0.01
地先境界ブロック	120×120	$10.00 \div 0.60$	本	16.67
基面整正		0.22×10.00	m ²	2.20

名 称	計 算 式			10.0m当たり 数 量
基礎材 再生クラッシャーラン RC-40 t=100	A=	0.22×10.00	= 2.20	2.20 m ²
敷モルタル 1:3	V=	$0.01 \times 0.12 \times 10.00$	= 0.01	0.01 m ³
地先境界ブロック 120×120	N=	$10.00 \div 0.60$	= 16.67	16.67 本
基面整正	A=	0.22×10.00	= 2.20	2.20 m ²

道路付帯工

舗装工

鋪装工集計表

[illegible]

鋪裝工集計表

[illegible]

工種:舗装工

舗装工 集計表

当初数量									変更数量										
測 点	As舗装			Co舗装					摘 要	測 点	As舗装			Co舗装					摘 要
	下層路盤	上層路盤	表層	路盤		表層					下層路盤	上層路盤	表層	路盤		表層			
	t=15cm	t=15cm	t=5cm	t=10cm		t=10cm					t=15cm	t=15cm	t=5cm	t=10cm		t=10cm			
	(m2)	(m2)	(m2)	(m2)		(m2)					(m2)	(m2)	(m2)	(m2)		(m2)			
	37.11	37.11	37.11	7.33		7.33			付帯工詳細図(2)より										
小 計	m2 37.11	m2 37.11	m2 37.11	m2 7.33		m2 7.33	m2	m2		小 計	m2	m2	m2	m2		m2	m2	m2	
合 計	m2 37.11	m2 37.11	m2 37.11	m2 7.33		m2 7.33	m2	m2		合 計	m2	m2	m2	m2		m2	m2	m2	

道路付帯工

構造物撤去工

構造物取壊し工 集 計 表

[illegible]

構造物取壊し工 集計表

[illegible]

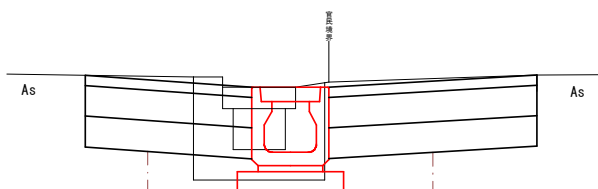
種別:構造物取壊し工		アスファルト舗装版破碎						集計表							
当初数量							変更数量								
測 点	舗装版破碎 t ≤ 15cm				舗装版切断 t ≤ 15cm		摘 要	測 点	舗装版破碎 t ≤ 15cm				舗装版切断 t ≤ 15cm		摘 要
	厚さ/面積 (cm/m2)	体積 (m3)	単位重量 (t/m3)	重量 (t)	延長				厚さ/面積 (cm/m2)	体積 (m3)	単位重量 (t/m3)	重量 (t)	延長		
					(m)	(m)							(m)	(m)	
	t=5cm 67.72	3.39	2.35	7.97	47.57		付帯工詳細図(2)より								
小 計	m2 67.72	m3 3.39		t 7.97	m 47.57			小 計	m2	m3		t	m		
合 計	m2 67.72	m3 3.39		t 7.97	m 47.57			合 計	m2	m3		t	m		

種別:構造物取壊し工							コンクリート舗装版破碎							集計表						
当初数量							変更数量													
測 点	舗装版破碎 t≤15cm				舗装版切断 t≤15cm		摘 要	測 点	舗装版破碎 t≤15cm				舗装版切断 t≤15cm		摘 要					
	厚さ/面積	体積	単位重量	重量	延長				厚さ/面積	体積	単位重量	重量	延長							
	(cm/m2)	(m3)	(t/m3)	(t)	(m)	(m)			(cm/m2)	(m3)	(t/m3)	(t)	(m)	(m)						
	t=10cm 8.85	0.89	2.35	2.09	15.18		付帯工詳細図(2)より													
小 計	m2 8.85	m3 0.89		t 2.09	m 15.18			小 計	m2	m3		t	m							
合 計	m2 8.85	m3 0.89		t 2.09	m 15.18			合 計	m2	m3		t	m							

U型側溝250×200 構造物取壊し工 数量計算書

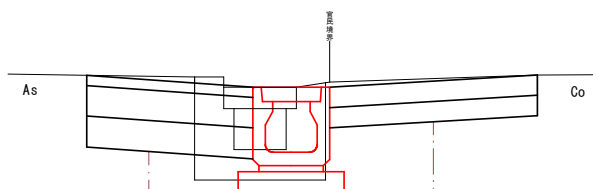
略 図

落蓋式U型側溝
土工②



種 別	細 別	単 位	当 初	変 更
作業土工	床掘	m2	0.7	
	埋戻し(W1<1m)	m2	0.2	
	基面整正	m	0.6	
構造物取壊し工	鉄筋コンクリート	m2	0.04	
	無筋コンクリート	m2	0.2	

落蓋式U型側溝
土工③



種 別	細 別	単 位	当 初	変 更
作業土工	床掘	m2	0.5	
	埋戻し(W1<1m)	m2	0.2	
	基面整正	m	0.6	
構造物取壊し工	鉄筋コンクリート	m2	0.04	
	無筋コンクリート	m2	0.2	

名 称	算 式	数 量
U型側溝 250×200	L = 4.500 m (付帯工詳細図(1)より)	
構造物取壊し 鉄筋コンクリート	V = 0.04 × 4.50 = 0.18 m ³	0.2 m ³
	W = 0.18 × 2.50 = 0.45 t	0.5 t
構造物取壊し 無筋コンクリート	V = 0.20 × 4.50 = 0.90 m ³	0.9 m ³
	W = 0.90 × 2.35 = 2.12 t	2.1 t

令和8～10年度 三尺山高架水槽築造詳細設計業務委託

数 量 計 算 書
(場内配管設備工事)

1. 数量集計表
(場内配管設備工事)

工 事 名 : 三尺山高架水槽築造工事(場内配管設備工事)

[illegible]

工 事 名 : 三尺山高架水槽築造工事(場内配管設備工事)

[illegible]

数 量 集 計 表

工 事 名 : 三尺山高架水槽築造工事(場内配管設備工事)

工事区分 (レベル1)	工 種 (レベル2)	種 別 (レベル3)	細 別 (レベル4)	規 格 (レベル5)	単位	当 初 (元) 数 量		変 更 数 量		備 考
						計算数量	設計計上数量	計算数量	設計計上数量	
			埋設管労務		式	1.0	1			
			鋳鉄管吊込み据付工	機械力 φ250	m	34.77	35			
			GX形継手接合工	直管(ライナ含む) φ250	口	5.0	5			
			GX形継手接合工	異形管 φ250	口	11.0	11			
			GX形継手接合工	継輪用特殊押輪部 φ250	口	2.0	2			
			フランジ継手工	(7.5KF) φ250	口	3.0	3			
			鋳鉄管切断・溝切り加工(2工程)	GX形・専用工具 φ250	口	5.0	5			
			GX形継手挿口加工工	タッピンねじ式 φ250	口	5.0	5			
			管明示テープ工	鋳鉄管 φ250×5.00m	m	34.77	35			
			管明示シート工	幅150mm×20m巻	m	34.77	35			
			鋳鉄製伸縮可とう管設置工	U×F φ250	箇所	1.0	1			
			鋳鉄製仕切弁設置工	機械 φ250	箇所	2.0	2			
			仕切弁室設置工	H=940	箇所	1.0	1			
			仕切弁室設置工	H=490	箇所	1.0	1			
			ダクタイル鋳鉄管(FCD)切断工(撤去管)	エンジンカッター使用 呼び径250mm	口	2.0	2			
			既設管撤去工	鋳鉄管 φ250	m	1.00	1			
			メカニカル継手	FCD φ250	箇所	3.0	3			
			不断水分岐連絡工	φ250×φ250	箇所	1.0	1			
			簡易不断水弁設置工	φ250	ヶ所	1.0	1			
			コンクリート打設工	18-8-40	m3	0.48	0.5			
			型枠工	無筋 小型構造物	m2	2.42	2			
			基礎砕石工	Rc-40 t=10cm	m2	0.77	1			
			管埋設土工		式	1.0	1			
			舗装版切断工	アスファルト舗装版 t≤15cm	m	23.8	24			
			バックホウによる 舗装版直接掘削積込工	アスファルト舗装版 t≤10cm	m2	8.66	9			
			アスファルト塊・コンクリート塊(無筋)運搬費	BH0.20m3 DT4t As殻 L= Km	m3	0.44	0.4			
			処分費 アスファルト(塊)		t	1.04	1			
			バックホウ掘削積込工	クローラ型 BH0.2m3	m3	33.0	33			
			床砂工(機械投入)	クローラ型 BH0.2m3 砂 埋戻用	m3	2.9	3			28.7×0.1
			管路埋戻工(機械埋戻)	クローラ型 BH0.2m3 砂 埋戻用	m3	13.2	13			
			管路埋戻工(機械埋戻)	BH0.2m3 RC-40	m3	12.5	12			
			路盤工(下層路盤)	再生クラッシャーラン RC-40 t=15cm	m2	8.66	9			

工 事 名 : 三尺山高架水槽築造工事(場内配管設備工事)

[illegible]

工 事 名 : 三尺山高架水槽築造工事(場内配管設備工事)

[illegible]

工 事 名 : 三尺山高架水槽築造工事(場内配管設備工事)

[illegible]

数 量 集 計 表

工 事 名 : 三尺山高架水槽築造工事(場内配管設備工事)

工事区分 (レベル1)	工 種 (レベル2)	種 別 (レベル3)	細 別 (レベル4)	規 格 (レベル5)	単位	当 初 (元) 数 量		変 更 数 量		備 考
						計算数量	設計計上数量	計算数量	設計計上数量	
			埋設管労務		式	1.0	1			
			鋳鉄管吊込み据付工	機械力 φ 200	m	87.71	88			
			GX形継手接合工	直管(ライナ含む) φ 200	口	17.0	17			
			GX形継手接合工	異形管 φ 200	口	14.0	14			
			GX形継手接合工	継輪用特殊押輪部 φ 200	口	2.0	2			
			フランジ継手工	(7.5KF) φ 200	口	3.0	3			
			鋳鉄管切断・溝切り加工(2工程)	GX形・専用工具 φ 200	口	8.0	8			
			GX形継手挿口加工工	タッピンねじ式 φ 200	口	8.0	8			
			管明示テープ工	鋳鉄管 φ 200×5.00m	m	87.71	88			
			管明示シート工	幅150mm×20m巻	m	87.71	88			
			鋳鉄製伸縮可とう管設置工	U×F φ 200	箇所	1.0	1			
			鋳鉄製仕切弁設置工	機械 φ 200	箇所	2.0	2			
			仕切弁室設置工	H=990	箇所	1.0	1			
			仕切弁室設置工	H=490	箇所	1.0	1			
			ダクタイル鋳鉄管(FCD)切断工(撤去)	エンジンカッター使用 呼び径200mm	口	2.0	2			
			既設管撤去工	鋳鉄管 φ 200	m	1.00	1			
			メカニカル継手	FCD φ 200	組	3.0	3			
			不断水分岐連絡工	φ 200×φ 200	箇所	1.0	1			
			簡易不断水弁設置工	φ 200	ヶ所	1.0	1			
			コンクリート打設工	18-8-40	m3	0.50	0.5			
			型枠工	無筋 小型構造物	m2	2.44	2			
			基礎砕石工	Rc-40 t=10cm	m2	0.77	1			
			管埋設土工		式	1.0	1			
			舗装版切断工	アスファルト舗装版 t≤15cm	m	138.80	140			
			バックホウによる 舗装版直接掘削積込工	アスファルト舗装版 t≤10cm	m2	42.8	43			
			アスファルト塊・コンクリート塊(無筋)運搬費	BH0.20m3 DT4t As殻 L= Km	m3	2.15	2			
			処分費 アスファルト(塊)		t	5.05	5			
			バックホウ掘削積込工	クローラ型 BH0.2m3	m3	59.6	60			
			床砂工(機械投入)	クローラ型 BH0.2m3 t=10cm 埋戻用砂	m2	6.0	6			59.7×0.1
			管路埋戻工(機械埋戻)	クローラ型 BH0.2m3 砂 埋戻用	m3	26.5	27			
			管路埋戻工(機械埋戻)	BH0.2m3 RC-40	m3	10.9	11			

工 事 名 : 三尺山高架水槽築造工事(場内配管設備工事)

[illegible]

工 事 名 : 三尺山高架水槽築造工事(場内配管設備工事)

[illegible]

工 事 名 : 三尺山高架水槽築造工事(場内配管設備工事)

[illegible]

工 事 名 : 三尺山高架水槽築造工事(場内配管設備工事)

[illegible]

工 事 名 : 三尺山高架水槽築造工事(場内配管設備工事)

[illegible]

工 事 名 : 三尺山高架水槽築造工事(場内配管設備工事)

[illegible]

工 事 名 : 三尺山高架水槽築造工事(場内配管設備工事)

[illegible]

工 事 名 : 三尺山高架水槽築造工事(場内配管設備工事)

[illegible]

工 事 名 : 三尺山高架水槽築造工事(場内配管設備工事)

[illegible]

工 事 名 : 三尺山高架水槽築造工事(場内配管設備工事)

[illegible]

工 事 名 : 三尺山高架水槽築造工事(場内配管設備工事)

[illegible]

工 事 名 : 三尺山高架水槽築造工事(場内配管設備工事)

[illegible]

2. 数 量 計 算 内 訳 書

(場内配管設備工事 材料)

配水管材料計算書

[illegible]

配水管材料計算書

[illegible]

配水管材料計算書

[illegible]

配水管材料計算書

[illegible]

配水管材料計算書

[illegible]

配水管材料計算書

[illegible]

配水管材料計算書

[illegible]

配水管材料計算書

[illegible]

配水管材料計算書

[illegible]

配水管材料計算書

[illegible]

配水管材料計算書

[illegible]

配水管材料計算書

[illegible]

配水管材料計算書

[illegible]

3. 数 量 計 算 内 訳 書

(場内配管設備工事 労務)

配水管勞務計算書

[illegible]

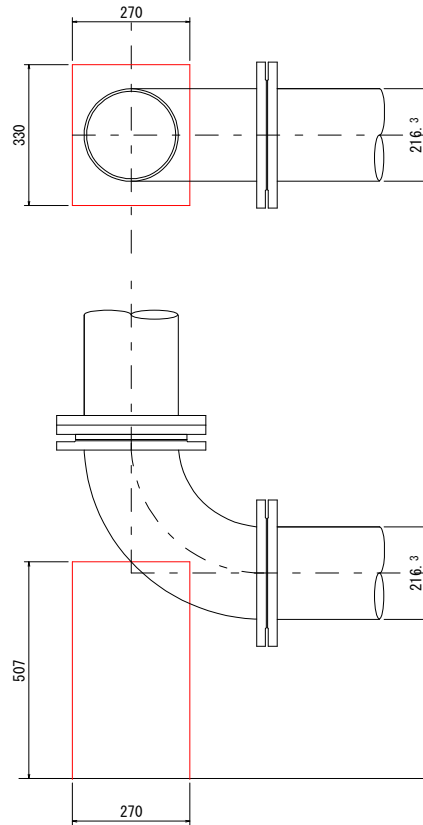
配水管勞務計算書

[illegible]

配水管勞務計算書

[illegible]

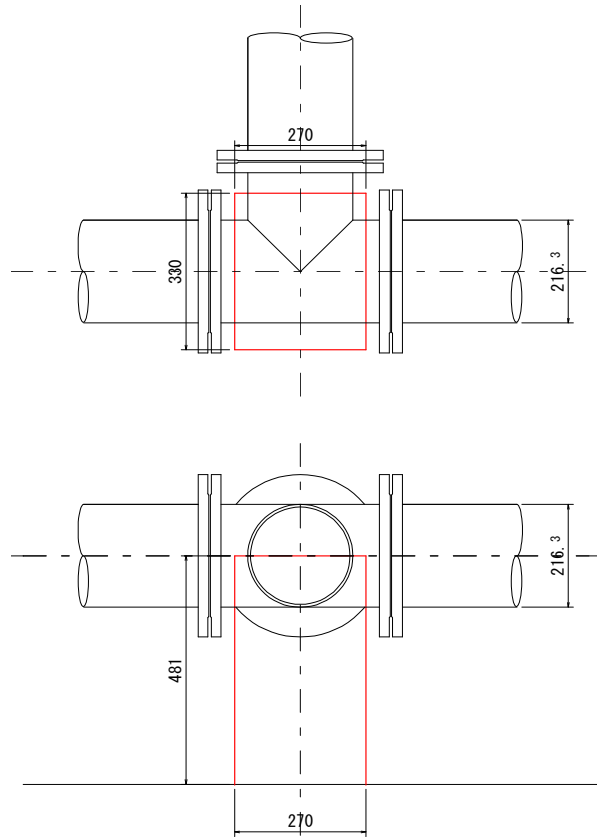
Aタイプ



1 箇所

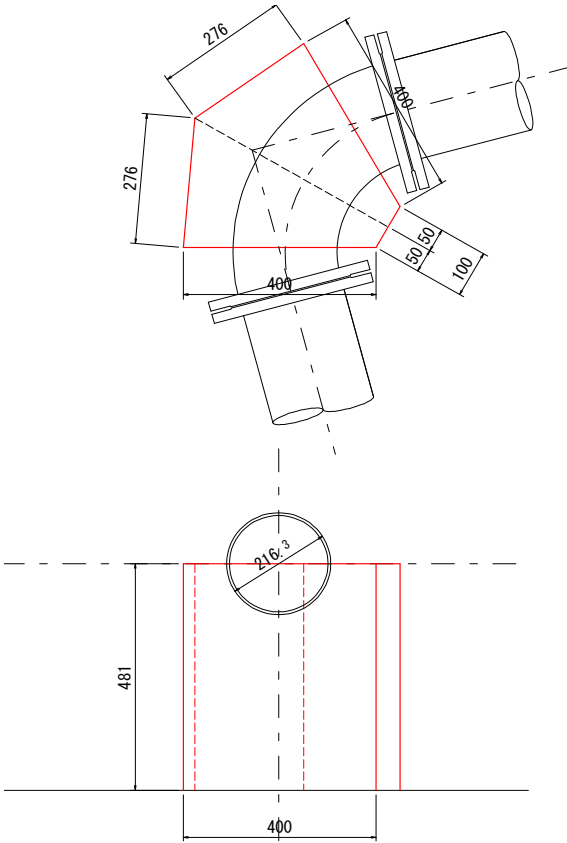
[illegible]

Bタイプ^o



2 箇所

[illegible]



2 箇所

名 称	規格	算 式	数 量	単位
管控除面積	φ 200 mm	$A = \pi / 4 \times 0.216^2 = 0.037 \text{ m}^2$ 管延長 $0.037 \times 0.43 = 0.016 \text{ m}^3$		
コンクリート	18-8-40	CAD計測 $V = 0.133 \times 0.481 - 0.016 \times 2 \text{ 箇所}$	0.11	m ³
型枠工	無筋 小型構造物	$A = 0.276 \times 0.481 \times 2 \times 2 \text{ 箇所} = 0.531$ $A = 0.050 \times 0.481 \times 2 \times 2 \text{ 箇所} = 0.096$ 管控除 $A = 0.400 \times 0.481 \times 2 - 0.016 \times 2 \times 2 \text{ 箇所} = 1.465$	2.09	m ²
基礎砕石工	Rc-40 t=10cm	$A = \quad \times$		m ²

配水管勞務計算書

[illegible]

配水管勞務計算書

[illegible]

配水管勞務計算書

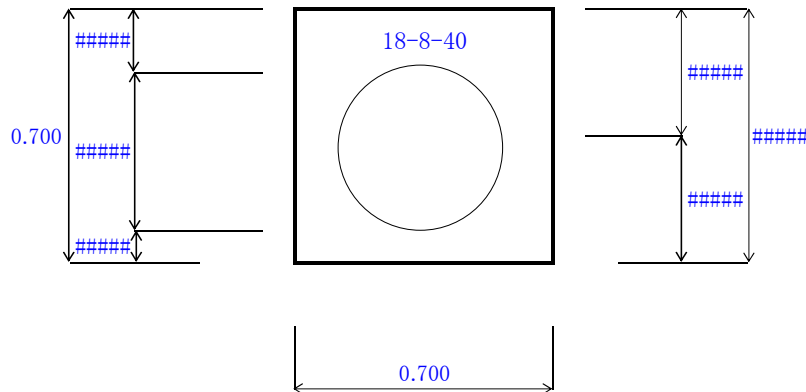
[illegible]

配水管勞務計算書

[illegible]

DIP ϕ 200 大神系流入管

1	呼び径	D=	200	mm	4	延長	L=	1.10	m
2	管外径	d=	0.2200	m	5	幅	W=	0.70	m
3	管下	h=	0.200	m	6	高さ	H=	0.70	m

[illegible]

配水管勞務計算書

[illegible]

配水管勞務計算書

[illegible]

配水管勞務計算書

[illegible]

配水管勞務計算書

[illegible]

配水管勞務計算書

[illegible]

4. 数 量 計 算 内 訳 書

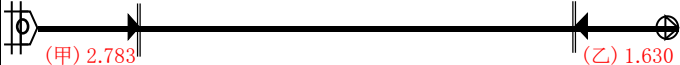
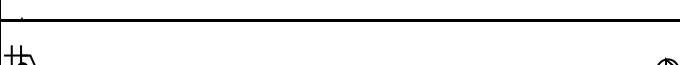
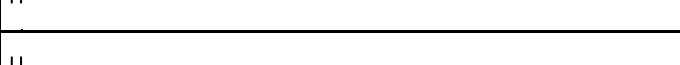
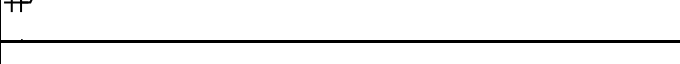
(切 管 調 書)

図面番号：

平原系流入管

数 量 計 算 書

GX.DIP φ 250mm

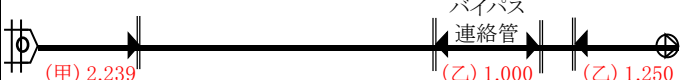
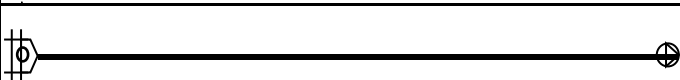
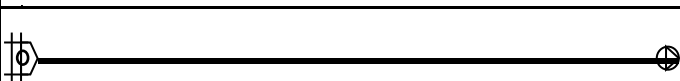
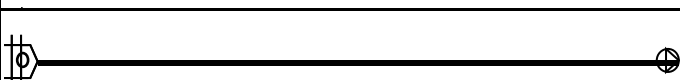
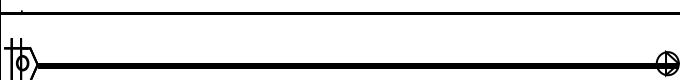
甲切	切管組み合わせ	原管形式	管種	有効長	残管長	挿口形状	挿口加工	切断溝切	溝切のみ	切断のみ	管端防食カバー
1		GX	1種	5.0	乙切管 0.587	昼 GX 夜 GX	2 2	2 2			
2		GX	1種	5.0	乙切管 0.872	昼 GX 夜 GX	2 2	2 2			
3		GX	1種	5.0	乙切管 2.500	昼 GX 夜 GX	1 1	1 1			
					乙切管	昼 GX 夜 GX					
					乙切管	昼 GX 夜 GX					
					乙切管	昼 GX 夜 GX					
					乙切管	昼 GX 夜 GX					
					乙切管	昼 GX 夜 GX					
					乙切管	昼 GX 夜 GX					
合計	GX形(1種)直管 φ 250×5.0m 3 本				乙切管 3.959	昼 GX 夜 GX	5 箇所 5 箇所	5 箇所 5 箇所	箇所 箇所	箇所 箇所	箇所 箇所

図面番号：

大神系流入管

数 量 計 算 書

GX.DIP φ 200mm

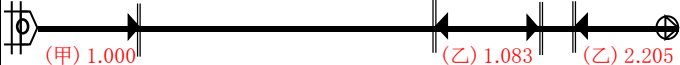
甲切	切管組み合わせ	原管形式	管種	有効長	残管長	挿口形状	挿口加工	切断溝切	溝切のみ	切断のみ	管端防食カバー
1		GX	1種	5.0	乙切管 0.422	昼 GX 夜 GX	4 4	4 4			
2		GX	1種	5.0	乙切管 0.511	昼 GX 夜 GX	4 4	4 4			
3		GX	1種	5.0	乙切管 0.357	昼 GX 夜 GX	4 4	4 4			
4		GX	1種	5.0	乙切管 0.611	昼 GX 夜 GX	2 2	2 2			
					乙切管	昼 GX 夜 GX					
					乙切管	昼 GX 夜 GX					
					乙切管	昼 GX 夜 GX					
					乙切管	昼 GX 夜 GX					
合計	GX形(1種)直管 φ 200×5.0m 4 本				乙切管 1.901	昼 GX 夜 GX	14 箇所 14 箇所	14 箇所 14 箇所	箇所 箇所	箇所 箇所	箇所 箇所

図面番号：

バイパス管

数 量 計 算 書

GX.DIP φ 200mm

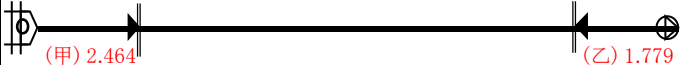
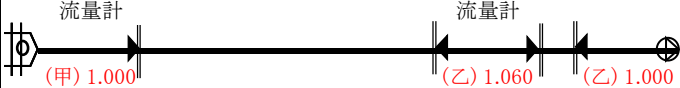
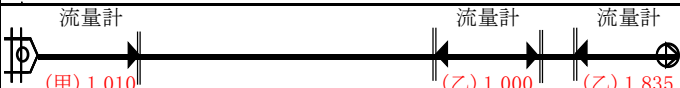
甲切	切管組み合わせ	原管形式	管種	有効長	残管長	挿口形状	挿口加工	切断溝切	溝切のみ	切断のみ	管端防食カバー
1		GX	1種	5.0	乙切管 0.712	昼 GX 夜 GX	4 4	4 4			
2		GX	1種	5.0	乙切管 1.042	昼 GX 夜 GX	3 3	3 3			
3		GX	1種	5.0	乙切管 1.000	昼 GX 夜 GX	3 3	3 3			
					乙切管	昼 GX 夜 GX					
					乙切管	昼 GX 夜 GX					
					乙切管	昼 GX 夜 GX					
					乙切管	昼 GX 夜 GX					
					乙切管	昼 GX 夜 GX					
					乙切管	昼 GX 夜 GX					
合計	GX形(1種)直管 φ 200×5.0m 3 本				乙切管 2.754	昼 GX 夜 GX	10 箇所 10 箇所	10 箇所 10 箇所	箇所 箇所	箇所 箇所	箇所 箇所

図面番号：

流出管

数量計算書

GX.DIP φ 200mm

甲切	切管組み合わせ	原管形式	管種	有効長	残管長	挿口形状	挿口加工	切断溝切	溝切のみ	切断のみ	管端防食カバー
1		GX	1種	5.0	乙切管 0.757	昼 GX 夜 GX	2 2	2 2			
2		GX	1種	5.0	乙切管 0.225	昼 GX 夜 GX	2 2	2 2			
3		GX	1種	5.0	乙切管 1.940	昼 GX 夜 GX	4 4	4 4			
4		GX	1種	5.0	乙切管 1.000	昼 GX 夜 GX	2 2	2 2			
5		GX	1種	5.0	乙切管 1.155	昼 GX 夜 GX	4 4	4 4			
					乙切管	昼 GX 夜 GX					
					乙切管	昼 GX 夜 GX					
					乙切管	昼 GX 夜 GX					
					乙切管	昼 GX 夜 GX					
合計	GX形(1種)直管 φ 200×5.0m 5 本				乙切管 5.077	昼 GX 夜 GX	14 箇所 14 箇所	14 箇所 14 箇所	箇所 箇所	箇所 箇所	箇所 箇所

工事番号： 越流排泥管

数 量 計 算 書

EFPE φ100mm

甲切	切管組み合わせ	原管形式	管種	有効長	残管長	挿口形状	挿口加工	切断溝切	溝切のみ	切断のみ	
1		EFPE	EF	5.0	乙切管 0.070	昼 EF 夜 EF				4	
2		EFPE	EF	5.0	乙切管 0.110	昼 EF 夜 EF				2	
					乙切管	昼 EF 夜 EF					
					乙切管	昼 EF 夜 EF					
					乙切管	昼 EF 夜 EF					
					乙切管	昼 EF 夜 EF					
					乙切管	昼 EF 夜 EF					
					乙切管	昼 EF 夜 EF					
					乙切管	昼 EF 夜 EF					
計	EFPE片受直管 φ100×5.0m 2本				乙切管 0.180	昼 EF 夜 EF	0 箇所	0 箇所	0 箇所	6 箇所	0 箇所

工事番号： 越流排泥管

数量計算書

EFPE φ100mm

乙切	切管組み合わせ	原管形式	管種	有効長	残管長	挿口形状	挿口加工	切断溝切	溝切のみ	切断のみ	
1		EFPE	EF	5.0	乙切管 1.720	昼 EF 夜 EF				5	
2		EFPE	EF	5.0	乙切管 0.200	昼 EF 夜 EF				2	
					乙切管	昼 EF 夜 EF					
					乙切管 0.000	昼 EF 夜 EF					
					乙切管 0.000	昼 EF 夜 EF					
					乙切管 0.000	昼 EF 夜 EF					
					乙切管 0.000	昼 EF 夜 EF					
					乙切管 0.000	昼 EF 夜 EF					
					乙切管 0.000	昼 EF 夜 EF					
計	EFPE直管 φ100×5.0m 2本				乙切管 1.920	昼 EF 夜 EF	0 箇所	0 箇所	0 箇所	5 箇所	0 箇所

工事番号： 越流排泥管

数量計算書

SGP-VB φ 100mm

	切管組み合わせ	原管形式	管種	有効長	残管長	挿口形状	挿口加工	切断溝切	溝切のみ	切断のみ	
1		SGP-VB		4.0	乙切管 1.625	昼 夜				 4	
○					乙切管	昼 夜					
○					乙切管	昼 夜					
○					乙切管	昼 夜					
○					乙切管	昼 夜					
○					乙切管	昼 夜					
○					乙切管	昼 夜					
○					乙切管	昼 夜					
○					乙切管	昼 夜					
計	SGP-VB直管 φ 100×4.0m 1 本				乙切管 1.625	昼 夜	0 箇所 0 箇所	0 箇所 0 箇所	0 箇所 0 箇所	4 箇所 0 箇所	0 箇所 0 箇所

5. 数量計算内訳書

(土工)

土工計算集計表(平原系流入管 $\phi 250$)

[illegible]

土工計算書

町道

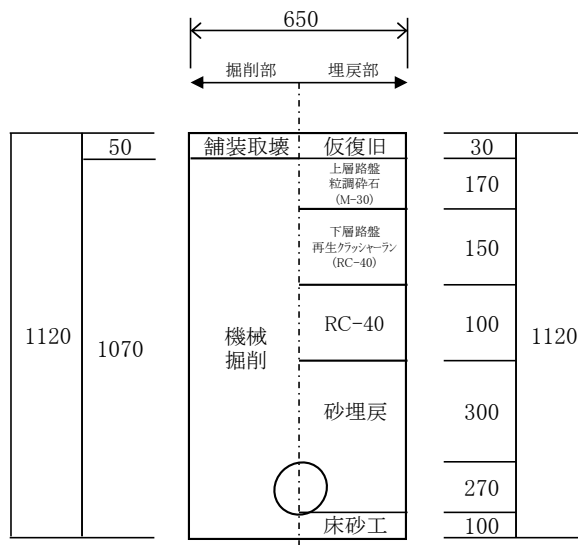
As 舗装

GX.DIP ϕ 250

(入力条件)

入力案件								7	舗装構成	表層	中層	基層	路盤	
1	呼び径 D=	250	mm	4	土工延長 L=	0.620	m						上層	下層
2	管外径 d=	0.270	m	5	掘削幅 W=	0.65	m							
3	平均土被り H=	0.750	m	6	砂基礎 h=	0.10	m							

略 义

[illegible]

0.620 m当り

名 称	規 格	算 式	数 量	単位
管控除面積	φ 250 mm	$A = \pi / 4 \times 0.270^2 = 0.057 \text{ m}^2$		
舗装版切断工	アスファルト舗装版 t= 5 cm	$L = 2 \times 0.620$	1.24	m
舗装版直接掘削積込工	アスファルト舗装版 t= 5 cm	$A = 0.65 \times 0.620$	0.40	m ²
廃材運搬工	機械 アスファルト舗装版	$V = 0.40 \times 0.05$	0.02	m ³
建設廃材処分費	アスファルト舗装版	$W = 0.02 \times 2.35 \text{ t/m}^3$	0.047	t
バックホウ掘削積込		$V = 0.65 \times 1.070 \times 0.620$	0.43	m ³
床砂工(機械投入)	t= 10 cm	$A = 0.65 \times 0.620$	0.40	m ²
管路埋戻工(機械)	砂	$V = (0.65 \times 0.57 - 0.057) \times 0.620$	0.19	m ³
管路埋戻工(機械)	RC-40	$V = 0.65 \times 0.100 \times 0.620$	0.04	m ³
路盤工	t= cm	$V = \times 0.620$		m ²
路盤工(下層路盤)	RC-40 t= 15 cm	$V = 0.65 \times 0.620$	0.40	m ²
路盤工(上層路盤)	M-30 t= 17 cm	$V = 0.65 \times 0.620$	0.40	m ²
アスファルト舗装工(人力)	基層 t= cm	$A = \times 0.620$		m ²
アスファルト舗装工(人力)	中間層 t= cm	$A = \times 0.620$		m ²
アスファルト舗装工(人力)	表層 t= 3 cm	再生密粒度アスコン(Max φ 13) $A = 0.65 \times 0.620$	0.40	m ²

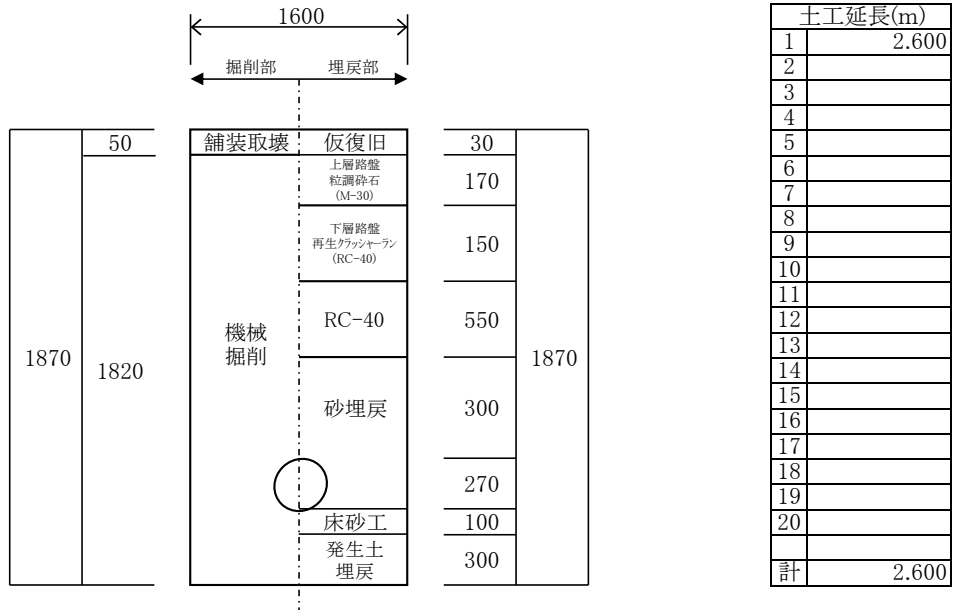
[illegible]

略 义

(入力条件)

1	呼び径 D=	250	mm	4	土工延長 L=	2.600	m	7	舗装構成	表層	中層	基層	路盤	
2	管外径 d=	0.270	m	5	掘削幅 W=	1.60	m		現況	0.05			上層	下層
3	平均土被り H=	1.200	m	6	管下 h=	0.40	m		仮復旧	0.03			0.17	0.15

略 図



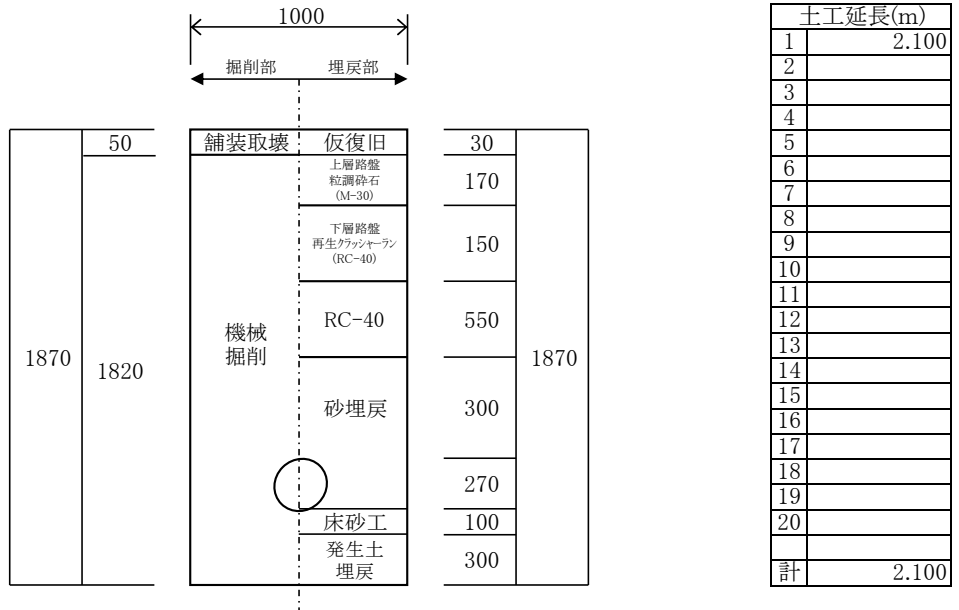
2.600 m当り

名 称	規 格	算 式	数 量	単位
管控除面積	φ 250 mm	$A = \pi / 4 \times 0.270^2 = 0.057 \text{ m}^2$		
舗装版切断工	アスファルト舗装版 t= 5 cm	$L = 2 \times 2.600 + 2 \times 1.600$	8.40	m
舗装版直接掘削積込工	アスファルト舗装版 t= 5 cm	$A = 1.60 \times 2.600$	4.16	m ²
廃材運搬工	機械 アスファルト舗装版	$V = 4.16 \times 0.05$	0.21	m ³
建設廃材処分費	アスファルト舗装版	$W = 0.21 \times 2.35 \text{ t/m}^3$	0.494	t
バックホウ掘削積込		$V = 1.60 \times 1.820 \times 2.600$	7.57	m ³
床砂工(機械投入)	t= 10 cm	$A = 1.60 \times 2.600$	4.16	m ²
管路埋戻工(機械)	砂	$V = (1.60 \times 0.57 - 0.057) \times 2.600$	2.22	m ³
管路埋戻工(機械)	RC-40	$V = 1.60 \times 0.850 \times 2.600$	3.54	m ³
路盤工	t= cm	$V = \times 2.600$		m ²
路盤工(下層路盤)	RC-40 t= 15 cm	$V = 1.60 \times 2.600$	4.16	m ²
路盤工(上層路盤)	M-30 t= 17 cm	$V = 1.60 \times 2.600$	4.16	m ²
アスファルト舗装工(人力)	基層 t= cm	$A = \times 2.600$		m ²
アスファルト舗装工(人力)	中間層 t= cm	$A = \times 2.600$		m ²
アスファルト舗装工(人力)	表層 t= 3 cm	再生密粒度アスコン (Max φ 13) $A = 1.60 \times 2.600$	4.16	m ²

(入力条件)

1	呼び径 D=	250	mm	4	土工延長 L=	2.100	m	7	舗装構成	表層	中層	基層	路盤	
2	管外径 d=	0.270	m	5	掘削幅 W=	1.00	m		現況	0.05			上層	下層
3	平均土被り H=	1.200	m	6	管下 h=	0.40	m		仮復旧	0.03			0.17	0.15

略 図



2.100 m当り

名 称	規 格	算 式	数 量	単位
管控除面積	φ 250 mm	$A = \pi / 4 \times 0.270^2 = 0.057 \text{ m}^2$		
舗装版切断工	アスファルト舗装版 t= 5 cm	$L = 2 \times 2.100 + 2 \times 1.000$	6.20	m
舗装版直接掘削積込工	アスファルト舗装版 t= 5 cm	$A = 1.00 \times 2.100$	2.10	m ²
廃材運搬工	機械 アスファルト舗装版	$V = 2.10 \times 0.05$	0.11	m ³
建設廃材処分費	アスファルト舗装版	$W = 0.11 \times 2.35 \text{ t/m}^3$	0.259	t
バックホウ掘削積込		$V = 1.00 \times 1.820 \times 2.100$	3.82	m ³
床砂工(機械投入)	t= 10 cm	$A = 1.00 \times 2.100$	2.10	m ²
管路埋戻工(機械)	砂	$V = (1.00 \times 0.57 - 0.057) \times 2.100$	1.08	m ³
管路埋戻工(機械)	RC-40	$V = 1.00 \times 0.850 \times 2.100$	1.79	m ³
路盤工	t= cm	$V = \times 2.100$		m ²
路盤工(下層路盤)	RC-40 t= 15 cm	$V = 1.00 \times 2.100$	2.10	m ²
路盤工(上層路盤)	M-30 t= 17 cm	$V = 1.00 \times 2.100$	2.10	m ²
アスファルト舗装工(人力)	基層 t= cm	$A = \times 2.100$		m ²
アスファルト舗装工(人力)	中間層 t= cm	$A = \times 2.100$		m ²
アスファルト舗装工(人力)	表層 t= 3 cm	再生密粒度アスコン (Max φ 13) $A = 1.00 \times 2.100$	2.10	m ²

町道

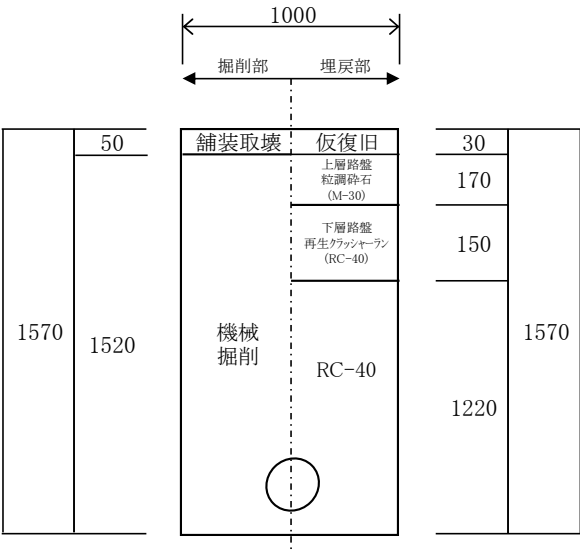
As 舗装

DIP φ 250

(入力条件)

1	呼び径 D=	250	mm	4	土工延長 L=	2.000	m	7	舗装構成	表層	中層	基層	路盤	
2	管外径 d=	0.270	m	5	掘削幅 W=	1.00	m		現況	0.05			上層	下層
3	平均土被り H=	1.200	m	6	砂基礎 h=	0.10	m		仮復旧	0.03			0.17	0.15

略 図



土工延長(m)	
1	1.000
2	1.000
3	
4	
5	
6	
7	
8	
9	
10	
11	
12	
13	
14	
15	
16	
17	
18	
19	
20	
計	2.000

2 箇所当り

名 称	規 格	算 式	数 量	単位
管控除面積	φ 250 mm	$A = \pi / 4 \times 0.270^2 = 0.057 \text{ m}^2$		
舗装版切断工	アスファルト舗装版 t= 5 cm	$L = 2 \times 2.000 + 4 \times 1.000$	8.00	m
舗装版直接掘削積込工	アスファルト舗装版 t= 5 cm	$A = 1.00 \times 2.000$	2.00	m ²
廃材運搬工	機械 アスファルト舗装版	$V = 2.00 \times 0.05$	0.10	m ³
建設廃材処分費	アスファルト舗装版	$W = 0.10 \times 2.35 \text{ t/m}^3$	0.235	t
バックホウ掘削積込		$V = 1.00 \times 1.520 \times 2.000$	3.04	m ³
床砂工(機械投入)	t= 10 cm	$A = 1.00 \times 2.000$	2.00	m ²
管路埋戻工(機械)	砂	$V = (1.00 \times \text{管控除}) \times 2.000$		m ³
管路埋戻工(機械)	RC-40	$V = (1.00 \times 1.22 - 0.057) \times 2.000$	2.33	m ³
路盤工	t= cm	$V = \times 2.000$		m ²
路盤工(下層路盤)	RC-40 t= 15 cm	$V = 1.00 \times 2.000$	2.00	m ²
路盤工(上層路盤)	M-30 t= 17 cm	$V = 1.00 \times 2.000$	2.00	m ²
アスファルト舗装工(人力)	基層 t= cm	$A = \times 2.000$		m ²
アスファルト舗装工(人力)	中間層 t= cm	$A = \times 2.000$		m ²
アスファルト舗装工(人力)	表層 t= 3 cm	再生密粒度アスコン (Max φ 13) $A = 1.00 \times 2.000$	2.00	m ²

土工計算集計表(大神系流入管 $\phi 200$)

[illegible]

第①-1号

土工計算書

町道

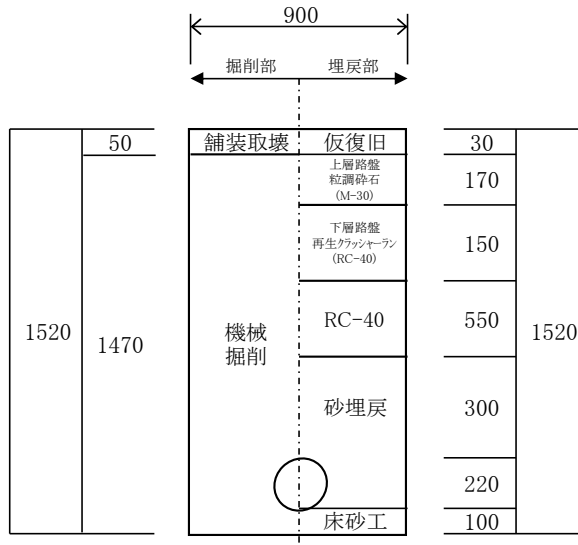
As 舗装

GX.DIP φ 200

(入力条件)

1	呼び径 D=	200	mm	4	土工延長 L=	1.930	m	7	舗装構成	表層	中層	基層	路盤	
2	管外径 d=	0.220	m	5	掘削幅 W=	0.90	m		現況	0.05			上層	下層
3	平均土被り H=	1.200	m	6	砂基礎 h=	0.10	m		仮復旧	0.03			0.17	0.15

略 図



土工延長(m)	
1	1.930
2	
3	
4	
5	
6	
7	
8	
9	
10	
11	
12	
13	
14	
15	
16	
17	
18	
19	
20	
計	1.930

1.930 m当り

名 称	規 格	算 式	数 量	単位
管控除面積	φ 200 mm	$A = \pi / 4 \times 0.220^2 = 0.038 \text{ m}^2$		
舗装版切断工	アスファルト舗装版 t= 5 cm	$L = 2 \times 1.930$	3.86	m
舗装版直接掘削積込工	アスファルト舗装版 t= 5 cm	$A = 0.90 \times 1.930$	1.74	m ²
廃材運搬工	機械 アスファルト舗装版	$V = 1.74 \times 0.05$	0.09	m ³
建設廃材処分費	アスファルト舗装版	$W = 0.09 \times 2.35 \text{ t/m}^3$	0.212	t
バックホウ掘削積込		$V = 0.90 \times 1.470 \times 1.930$	2.55	m ³
床砂工(機械投入)	t= 10 cm	$A = 0.90 \times 1.930$	1.74	m ²
管路埋戻工(機械)	砂	$V = (0.90 \times 0.52 - 0.038) \times 1.930$	0.83	m ³
管路埋戻工(機械)	RC-40	$V = 0.90 \times 0.550 \times 1.930$	0.96	m ³
路盤工	t= cm	$V = \times 1.930$		m ²
路盤工(下層路盤)	RC-40 t= 15 cm	$V = 0.90 \times 1.930$	1.74	m ²
路盤工(上層路盤)	M-30 t= 17 cm	$V = 0.90 \times 1.930$	1.74	m ²
アスファルト舗装工(人力)	基層 t= cm	$A = \times 1.930$		m ²
アスファルト舗装工(人力)	中間層 t= cm	$A = \times 1.930$		m ²
アスファルト舗装工(人力)	表層 t= 3 cm	再生密粒度アスコン (Max φ 13) $A = 0.90 \times 1.930$	1.74	m ²

土工計算書

町道

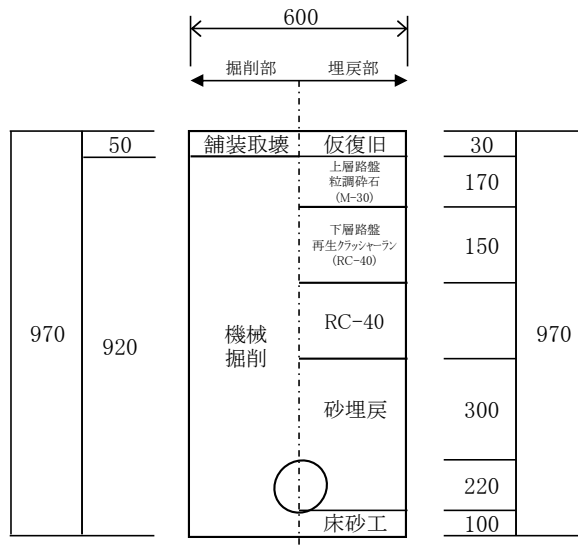
As 舗装

GX.DIP ϕ 200

(入力条件)

1	呼び径 D=	200	mm	4	土工延長 L=	56.970	m	7	舗装構成	表層	中層	基層	路盤	
2	管外径 d=	0.220	m	5	掘削幅 W=	0.60	m		現況	0.05			上層	下層
3	平均土被り H=	0.650	m	6	砂基礎 h=	0.10	m		仮復旧	0.03			0.17	0.15

略 圖

[illegible]

56.970 m当り

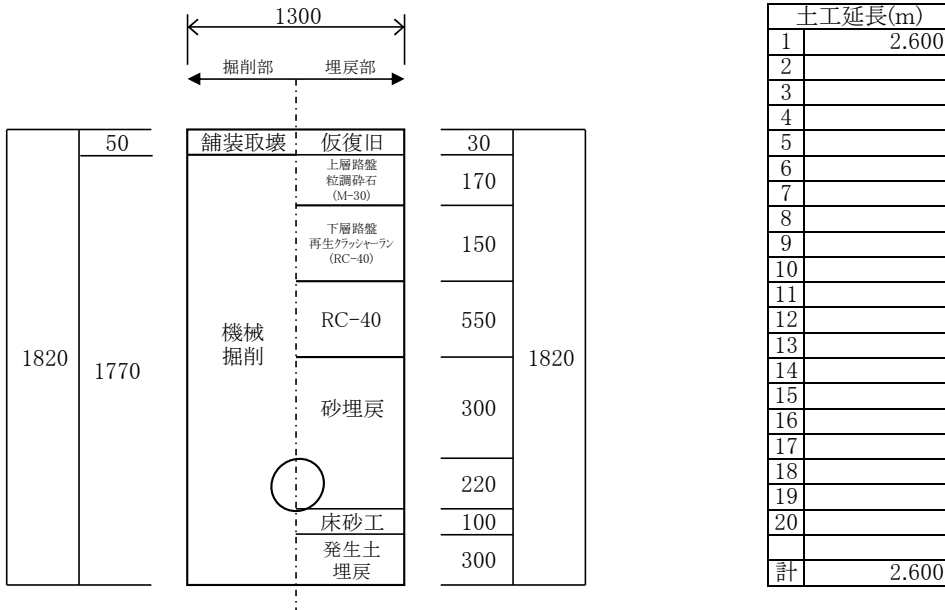
名 称	規 格	算 式	数 量	単位
管控除面積	φ 200 mm	$A = \pi / 4 \times 0.220^2 = 0.038 \text{ m}^2$		
舗装版切断工	アスファルト舗装版 t= 5 cm	$L = 2 \times 56.970$	113.94	m
舗装版直接掘削積込工	アスファルト舗装版 t= 5 cm	$A = 0.60 \times 56.970$	34.18	m ²
廃材運搬工	機械 アスファルト舗装版	$V = 34.18 \times 0.05$	1.71	m ³
建設廃材処分費	アスファルト舗装版	$W = 1.71 \times 2.35 \text{ t/m}^3$	4.019	t
バックホウ掘削積込		$V = 0.60 \times 0.920 \times 56.970$	31.45	m ³
床砂工(機械投入)	t= 10 cm	$A = 0.60 \times 56.970$	34.18	m ²
管路埋戻工(機械)	砂	$V = (0.60 \times 0.52 - 0.038) \times 56.970$	15.61	m ³
管路埋戻工(機械)	RC-40	$V = 0.60 \times \quad \times 56.970$		m ³
路盤工	t= cm	$V = \quad \times 56.970$		m ²
路盤工(下層路盤)	RC-40 t= 15 cm	$V = 0.60 \times 56.970$	34.18	m ²
路盤工(上層路盤)	M-30 t= 17 cm	$V = 0.60 \times 56.970$	34.18	m ²
アスファルト舗装工(人力)	基層 t= cm	$A = \quad \times 56.970$		m ²
アスファルト舗装工(人力)	中間層 t= cm	$A = \quad \times 56.970$		m ²
アスファルト舗装工(人力)	表層 t= 3 cm	再生密粒度アスコン (Max φ 13) $A = 0.60 \times 56.970$	34.18	m ²

[illegible]

(入力条件)

1	呼び径 D=	200	mm	4	土工延長 L=	2.600	m	7	舗装構成	表層	中層	基層	路盤	
2	管外径 d=	0.220	m	5	掘削幅 W=	1.30	m		現況	0.05			上層	下層
3	平均土被り H=	1.200	m	6	管下 h=	0.40	m		仮復旧	0.03			0.17	0.15

略 図



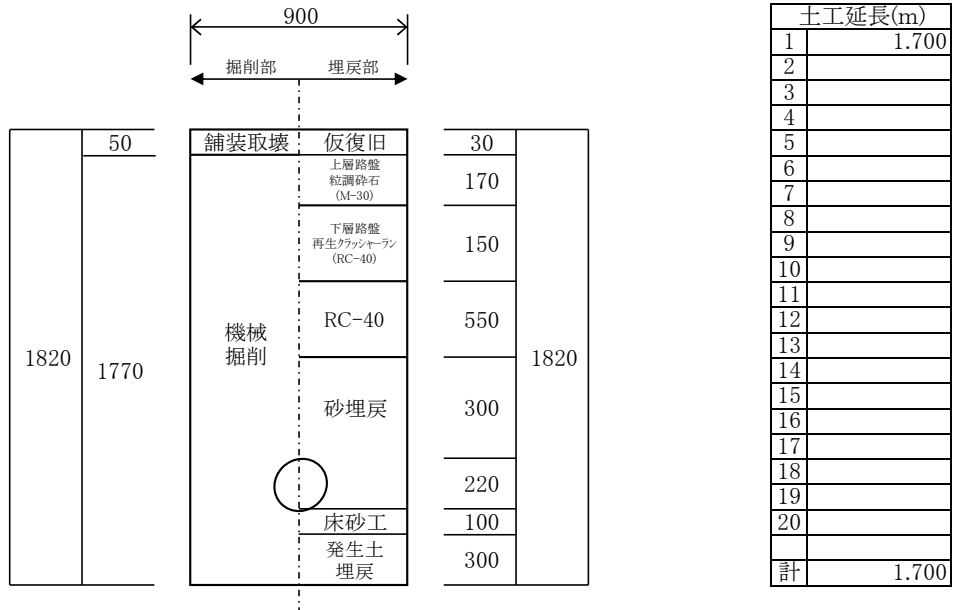
2.600 m当り

名 称	規 格	算 式	数 量	単位
管控除面積	φ 200 mm	$A = \pi / 4 \times 0.220^2 = 0.038 \text{ m}^2$		
舗装版切断工	アスファルト舗装版 t= 5 cm	$L = 2 \times 2.600 + 2 \times 1.300$	7.80	m
舗装版直接掘削積込工	アスファルト舗装版 t= 5 cm	$A = 1.30 \times 2.600$	3.38	m ²
廃材運搬工	機械 アスファルト舗装版	$V = 3.38 \times 0.05$	0.17	m ³
建設廃材処分費	アスファルト舗装版	$W = 0.17 \times 2.35 \text{ t/m}^3$	0.400	t
バックホウ掘削積込		$V = 1.30 \times 1.770 \times 2.600$	5.98	m ³
床砂工(機械投入)	t= 10 cm	$A = 1.30 \times 2.600$	3.38	m ²
管路埋戻工(機械)	砂	$V = (1.30 \times 0.52 - 0.038) \times 2.600$	1.66	m ³
管路埋戻工(機械)	RC-40	$V = 1.30 \times 0.850 \times 2.600$	2.87	m ³
路盤工	t= cm	$V = \times 2.600$		m ²
路盤工(下層路盤)	RC-40 t= 15 cm	$V = 1.30 \times 2.600$	3.38	m ²
路盤工(上層路盤)	M-30 t= 17 cm	$V = 1.30 \times 2.600$	3.38	m ²
アスファルト舗装工(人力)	基層 t= cm	$A = \times 2.600$		m ²
アスファルト舗装工(人力)	中間層 t= cm	$A = \times 2.600$		m ²
アスファルト舗装工(人力)	表層 t= 3 cm	再生密粒度アスコン (Max φ 13) $A = 1.30 \times 2.600$	3.38	m ²

(入力条件)

1	呼び径 D=	200	mm	4	土工延長 L=	1.700	m	7	舗装構成	表層	中層	基層	路盤	
2	管外径 d=	0.220	m	5	掘削幅 W=	0.90	m		現況	0.05			上層	下層
3	平均土被り H=	1.200	m	6	管下 h=	0.40	m		仮復旧	0.03			0.17	0.15

略 図



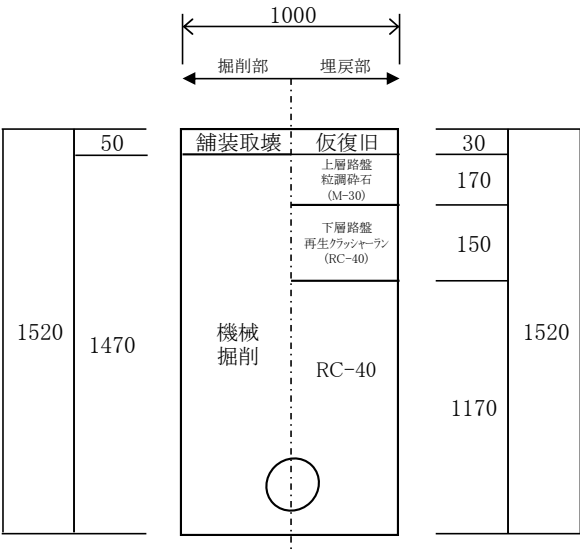
1.700 m当り

名 称	規 格	算 式	数 量	単位
管控除面積	φ 200 mm	$A = \pi / 4 \times 0.220^2 = 0.038 \text{ m}^2$		
舗装版切断工	アスファルト舗装版 t= 5 cm	$L = 2 \times 1.700 + 2 \times 0.900$	5.20	m
舗装版直接掘削積込工	アスファルト舗装版 t= 5 cm	$A = 0.90 \times 1.700$	1.53	m ²
廃材運搬工	機械 アスファルト舗装版	$V = 1.53 \times 0.05$	0.08	m ³
建設廃材処分費	アスファルト舗装版	$W = 0.08 \times 2.35 \text{ t/m}^3$	0.188	t
バックホウ掘削積込		$V = 0.90 \times 1.770 \times 1.700$	2.71	m ³
床砂工(機械投入)	t= 10 cm	$A = 0.90 \times 1.700$	1.53	m ²
管路埋戻工(機械)	砂	$V = (0.90 \times 0.52 - 0.038) \times 1.700$	0.73	m ³
管路埋戻工(機械)	RC-40	$V = 0.90 \times 0.850 \times 1.700$	1.30	m ³
路盤工	t= cm	$V = \times 1.700$		m ²
路盤工(下層路盤)	RC-40 t= 15 cm	$V = 0.90 \times 1.700$	1.53	m ²
路盤工(上層路盤)	M-30 t= 17 cm	$V = 0.90 \times 1.700$	1.53	m ²
アスファルト舗装工(人力)	基層 t= cm	$A = \times 1.700$		m ²
アスファルト舗装工(人力)	中間層 t= cm	$A = \times 1.700$		m ²
アスファルト舗装工(人力)	表層 t= 3 cm	再生密粒度アスコン (Max φ 13) $A = 0.90 \times 1.700$	1.53	m ²

(入力条件)

1	呼び径 D=	200	mm	4	土工延長 L=	2.000	m	7	舗装構成	表層	中層	基層	路盤	
2	管外径 d=	0.220	m	5	掘削幅 W=	1.00	m		現況	0.05			上層	下層
3	平均土被り H=	1.200	m	6	管下 h=	0.10	m		仮復旧	0.03			0.17	0.15

略 図



土工延長(m)	
1	1.000
2	1.000
3	
4	
5	
6	
7	
8	
9	
10	
11	
12	
13	
14	
15	
16	
17	
18	
19	
20	
計	2.000

2 箇所当り

名 称	規 格	算 式	数 量	単位
管控除面積	φ 200 mm	$A = \pi / 4 \times 0.220^2 = 0.038 \text{ m}^2$		
舗装版切断工	アスファルト舗装版 t= 5 cm	$L = 2 \times 2.000 + 4 \times 1.000$	8.00	m
舗装版直接掘削積込工	アスファルト舗装版 t= 5 cm	$A = 1.00 \times 2.000$	2.00	m ²
廃材運搬工	機械 アスファルト舗装版	$V = 2.00 \times 0.05$	0.10	m ³
建設廃材処分費	アスファルト舗装版	$W = 0.10 \times 2.35 \text{ t/m}^3$	0.235	t
バックホウ掘削積込		$V = 1.00 \times 1.470 \times 2.000$	2.94	m ³
床砂工(機械投入)	t= 10 cm	$A = 1.00 \times 2.000$	2.00	m ²
管路埋戻工(機械)	砂	$V = (1.00 \times \text{管控除}) \times 2.000$		m ³
管路埋戻工(機械)	RC-40	$V = (1.00 \times 1.17 - 0.038) \times 2.000$	2.26	m ³
路盤工	t= cm	$V = \times 2.000$		m ²
路盤工(下層路盤)	RC-40 t= 15 cm	$V = 1.00 \times 2.000$	2.00	m ²
路盤工(上層路盤)	M-30 t= 17 cm	$V = 1.00 \times 2.000$	2.00	m ²
アスファルト舗装工(人力)	基層 t= cm	$A = \times 2.000$		m ²
アスファルト舗装工(人力)	中間層 t= cm	$A = \times 2.000$		m ²
アスファルト舗装工(人力)	表層 t= 3 cm	再生密粒度アスコン (Max φ 13) $A = 1.00 \times 2.000$	2.00	m ²

土工計算集計表(流出管 φ 200)

[illegible]

土工計算書

場内

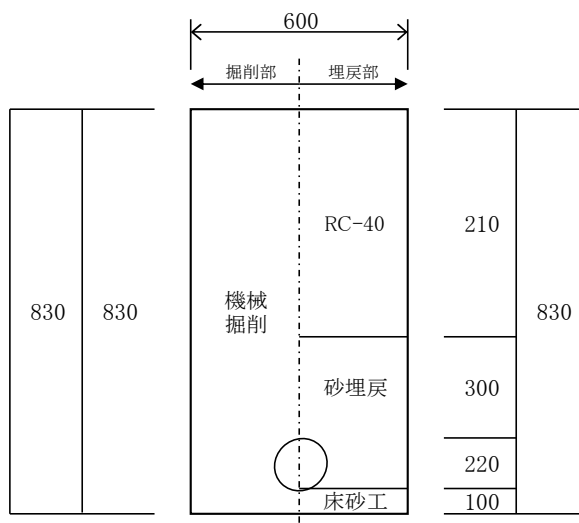
未 舖裝

GX.DIP ϕ 200

(入力条件)

1	呼び径 D=	200	mm	4	土工延長 L=	46.330	m	7	舗装構成	表層	中層	基層	路盤	
2	管外径 d=	0.220	m	5	掘削幅 W=	0.60	m		現況				上層	下層
3	平均土被り H=	0.510	m	6	砂基礎 h=	0.10	m		仮復旧					

略 义



土工延長(m)	
1	10.390
2	27.450
3	1.740
4	6.750
5	
6	
7	
8	
9	
10	
11	
12	
13	
14	
15	
16	
17	
18	
19	
20	
計	46.330

46.330 m当り

[illegible]

未 鋪裝

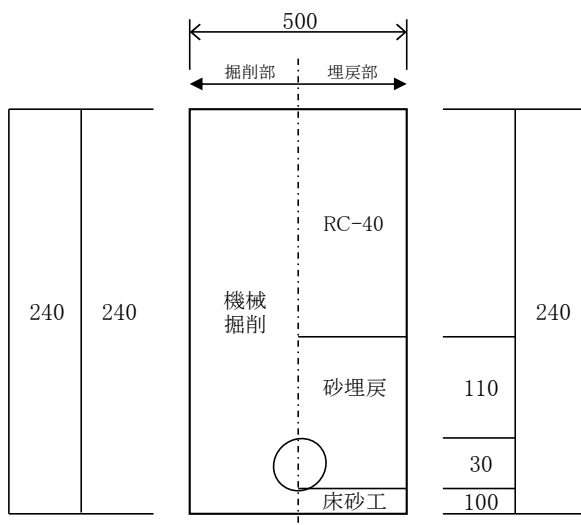
土工計算書

PE ϕ 20

(入力条件)

1	呼び径 D=	20	mm	4	土工延長 L=	3.700	m	7	舗装構成	表層	中層	基層	路盤	
2	管外径 d=	0.030	m	5	掘削幅 W=	0.50	m		現況				上層	下層
3	平均土被り H=	0.110	m	6	砂基礎 h=	0.10	m		仮復旧					

略 义



	土工延長(m)
1	3.700
2	
3	
4	
5	
6	
7	
8	
9	
10	
11	
12	
13	
14	
15	
16	
17	
18	
19	
20	
計	3.700

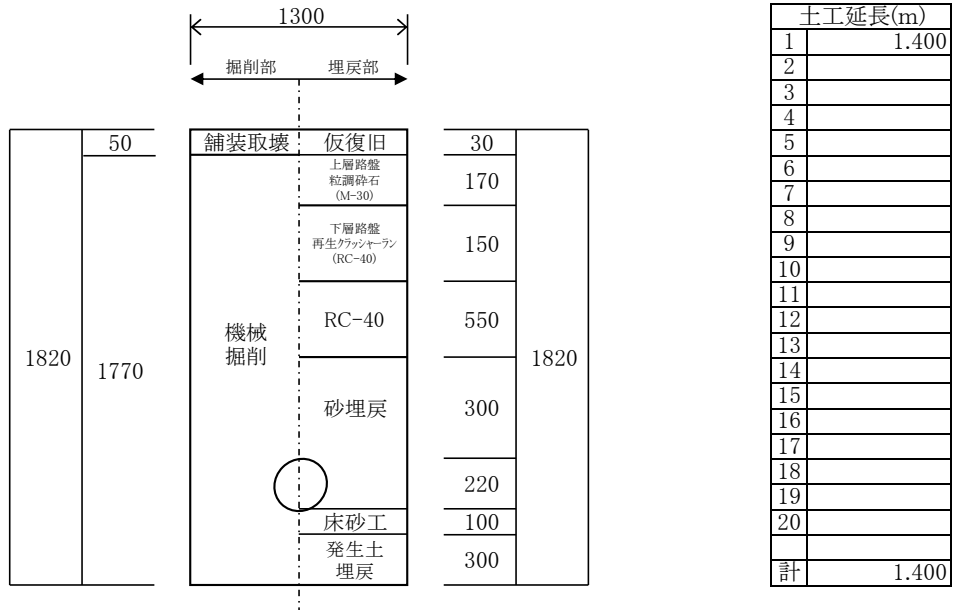
3.700 m当り

[illegible]

(入力条件)

1	呼び径 D=	200	mm	4	土工延長 L=	1.400	m	7	舗装構成	表層	中層	基層	路盤	
2	管外径 d=	0.220	m	5	掘削幅 W=	1.30	m		現況	0.05			上層	下層
3	平均土被り H=	1.200	m	6	管下 h=	0.40	m		仮復旧	0.03			0.17	0.15

略 図



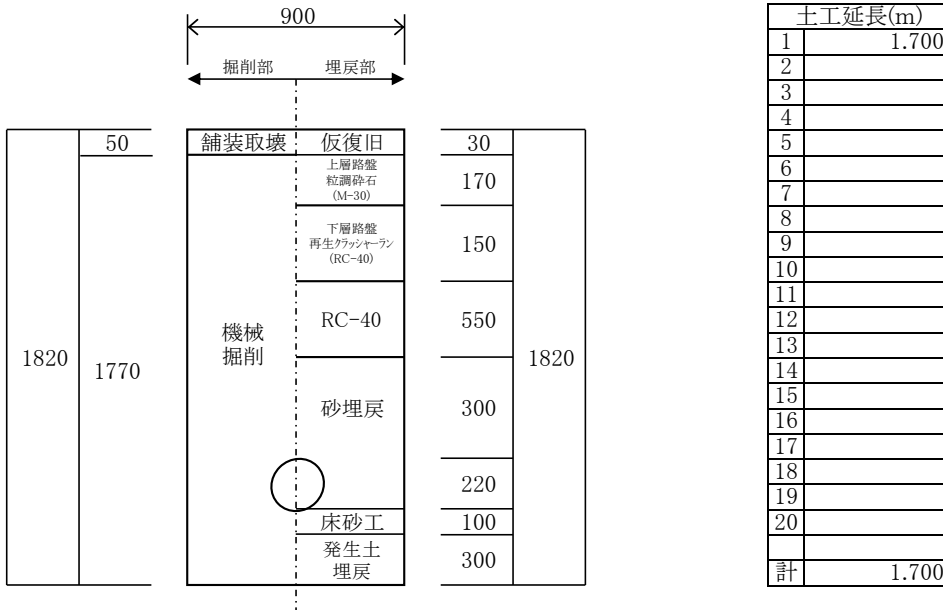
1.400 m当り

名 称	規 格	算 式	数 量	単位
管控除面積	φ 200 mm	$A = \pi / 4 \times 0.220^2 = 0.038 \text{ m}^2$		
舗装版切断工	アスファルト舗装版 t= 5 cm	$L = 2 \times 1.400 + 2 \times 1.300$	5.40	m
舗装版直接掘削積込工	アスファルト舗装版 t= 5 cm	$A = 1.30 \times 1.400$	1.82	m ²
廃材運搬工	機械 アスファルト舗装版	$V = 1.82 \times 0.05$	0.09	m ³
建設廃材処分費	アスファルト舗装版	$W = 0.09 \times 2.35 \text{ t/m}^3$	0.212	t
バックホウ掘削積込		$V = 1.30 \times 1.770 \times 1.400$	3.22	m ³
床砂工(機械投入)	t= 10 cm	$A = 1.30 \times 1.400$	1.82	m ²
管路埋戻工(機械)	砂	$V = (1.30 \times 0.52 - 0.038) \times 1.400$	0.89	m ³
管路埋戻工(機械)	RC-40	$V = 1.30 \times 0.850 \times 1.400$	1.55	m ³
路盤工	t= cm	$V = \times 1.400$		m ²
路盤工(下層路盤)	RC-40 t= 15 cm	$V = 1.30 \times 1.400$	1.82	m ²
路盤工(上層路盤)	M-30 t= 17 cm	$V = 1.30 \times 1.400$	1.82	m ²
アスファルト舗装工(人力)	基層 t= cm	$A = \times 1.400$		m ²
アスファルト舗装工(人力)	中間層 t= cm	$A = \times 1.400$		m ²
アスファルト舗装工(人力)	表層 t= 3 cm	再生密粒度アスコン (Max φ 13) $A = 1.30 \times 1.400$	1.82	m ²

(入力条件)

1	呼び径 D=	200	mm	4	土工延長 L=	1.700	m	7	舗装構成	表層	中層	基層	路盤	
2	管外径 d=	0.220	m	5	掘削幅 W=	0.90	m		現況	0.05			上層	下層
3	平均土被り H=	1.200	m	6	管下 h=	0.40	m		仮復旧	0.03			0.17	0.15

略 図



1.700 m当り

名 称	規 格	算 式	数 量	単位
管控除面積	φ 200 mm	$A = \pi / 4 \times 0.220^2 = 0.038 \text{ m}^2$		
舗装版切断工	アスファルト舗装版 t= 5 cm	$L = 2 \times 1.700 + 2 \times 0.900$	5.20	m
舗装版直接掘削積込工	アスファルト舗装版 t= 5 cm	$A = 0.90 \times 1.700$	1.53	m ²
廃材運搬工	機械 アスファルト舗装版	$V = 1.53 \times 0.05$	0.08	m ³
建設廃材処分費	アスファルト舗装版	$W = 0.08 \times 2.35 \text{ t/m}^3$	0.188	t
バックホウ掘削積込		$V = 0.90 \times 1.770 \times 1.700$	2.71	m ³
床砂工(機械投入)	t= 10 cm	$A = 0.90 \times 1.700$	1.53	m ²
管路埋戻工(機械)	砂	$V = (0.90 \times 0.52 - 0.038) \times 1.700$	0.73	m ³
管路埋戻工(機械)	RC-40	$V = 0.90 \times 0.850 \times 1.700$	1.30	m ³
路盤工	t= cm	$V = \times 1.700$		m ²
路盤工(下層路盤)	RC-40 t= 15 cm	$V = 0.90 \times 1.700$	1.53	m ²
路盤工(上層路盤)	M-30 t= 17 cm	$V = 0.90 \times 1.700$	1.53	m ²
アスファルト舗装工(人力)	基層 t= cm	$A = \times 1.700$		m ²
アスファルト舗装工(人力)	中間層 t= cm	$A = \times 1.700$		m ²
アスファルト舗装工(人力)	表層 t= 3 cm	再生密粒度アスコン (Max φ 13) $A = 0.90 \times 1.700$	1.53	m ²

土工計算集計表(バイパス管 φ200)

[illegible]

土工計算書

場内

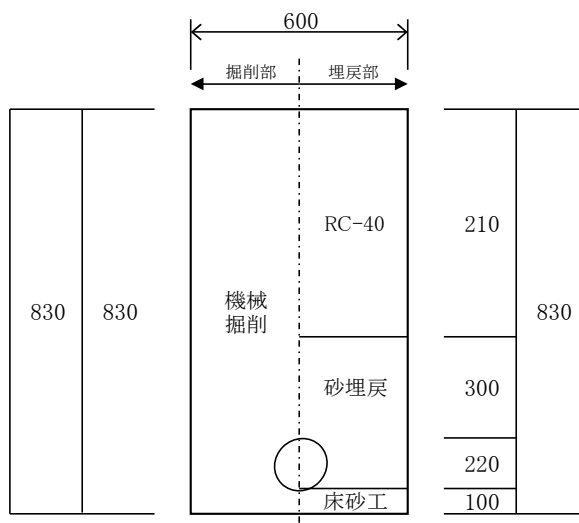
未 舖裝

GX.DIP ϕ 200

(入力条件)

1	呼び径 D=	200	mm	4	土工延長 L=	21.970	m	7	舗装構成	表層	中層	基層	路盤	
2	管外径 d=	0.220	m	5	掘削幅 W=	0.60	m		現況				上層	下層
3	平均土被り H=	0.510	m	6	砂基礎 h=	0.10	m		仮復旧					

略 圖



土工延長(m)	
1	15.330
2	6.640
3	
4	
5	
6	
7	
8	
9	
10	
11	
12	
13	
14	
15	
16	
17	
18	
19	
20	
計	21.970

21.970 m当り

[illegible]

[illegible]

土工計算集計表(越流・排泥管 $\phi 100$)

[illegible]

未 鋪裝

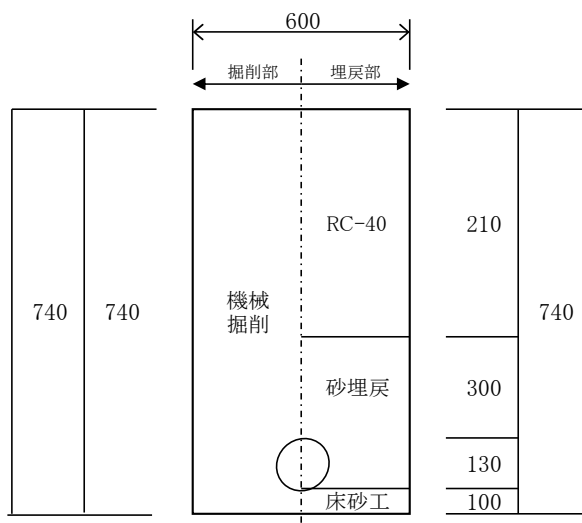
土工計算書

HPPE ϕ 100

(入力条件)

1	呼び径 D=	100	mm	4	土工延長 L=	24.290	m	7	舗装構成	表層	中層	基層	路盤	
2	管外径 d=	0.130	m	5	掘削幅 W=	0.60	m		現況				上層	下層
3	平均土被り H=	0.510	m	6	砂基礎 h=	0.10	m		仮復旧					

略 义



土工延長(m)	
1	2.490
2	0.600
3	8.920
4	7.880
5	4.400
6	
7	
8	
9	
10	
11	
12	
13	
14	
15	
16	
17	
18	
19	
20	
計	24.290

24.290 m当り

[illegible]

場内

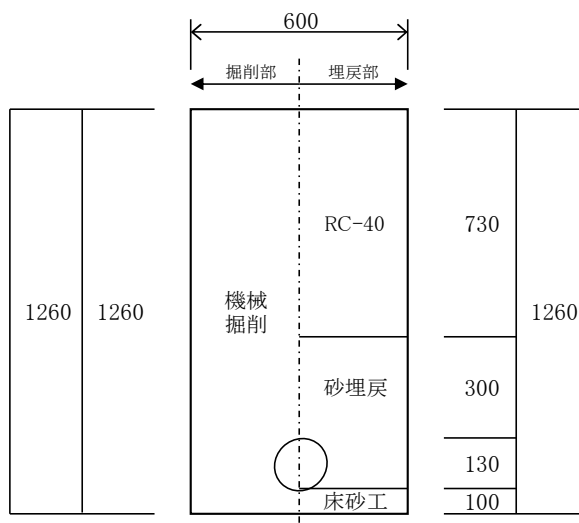
未 舖裝

HPPE ϕ 100

(入力条件)

1	呼び径 D=	100	mm	4	土工延長 L=	5.070	m	7	舗装構成	表層	中層	基層	路盤	
2	管外径 d=	0.130	m	5	掘削幅 W=	0.60	m		現況				上層	下層
3	平均土被り H=	1.030	m	6	砂基礎 h=	0.10	m		仮復旧					

略 义



土工延長(m)	
1	2.650
2	2.420
3	
4	
5	
6	
7	
8	
9	
10	
11	
12	
13	
14	
15	
16	
17	
18	
19	
20	
計	5.070

5.070 m当り

[illegible]

6. 数 量 計 算 内 訳 書
(土 留 工)

土留工集計表

[illegible]

土留工集計表

[illegible]

平原系流入管 $\phi 250$

土留工数量計算書

土工番号	延長	掘削深	軽量鋼矢板(建込み) 設置・撤去																
			1.5＜掘削深≦2.0				2.0＜掘削深≦2.5				2.5＜掘削深≦3.0				3.0＜掘削深≦3.5				備考
			矢板長 2.00m		矢板長 2.50m		矢板長 2.50m		矢板長 3.00m		矢板長 3.00m		矢板長 3.50m		矢板長 3.50m		矢板長 4.00m		
			片側	両側	片側	両側	片側	両側	片側	両側	片側	両側	片側	両側	片側	両側	片側	両側	
不断水①	2.600	1.870				2.600													
不断水①	1.600	1.870				1.600													
不断水①	2.100	1.870				2.100													
閉止B	2.000	1.570		2.000															
閉止B	2.000	1.570		2.000															
計	10.300			4.000		6.300													
			4.000		6.300														
計上数値			4.000		6.300														10.300

平原系流入管 φ 250

支保工(両側)数量計算書

土工番号	延長	掘削深	掘削幅	アルミ製支保工(両側) 設置・撤去										備考
				B=0.45～0.65		B=0.59～0.90		B=0.77～1.30		B=1.10～1.80		B=2.00～2.70		
				1段	2段	1段	2段	1段	2段	1段	2段	1段	2段	
不断水①	2.600	1.870	1.600							2.600				
不断水①	1.600	1.870	2.600									1.600		
不断水①	2.100	1.870	1.000			2.100								
閉止B	2.000	1.570	1.000			2.000								
閉止B	2.000	1.570	1.000			2.000								
計	10.300					6.100				2.60		1.600		
計上数値	10.300					6.100				2.60		1.600		(両側換算)

大神系流入管 $\phi 200$

土留工数量計算書

土工番号	延長	掘削深	軽量鋼矢板(建込み) 設置・撤去																
			1.5＜掘削深≦2.0				2.0＜掘削深≦2.5				2.5＜掘削深≦3.0				3.0＜掘削深≦3.5				備考
			矢板長 2.00m		矢板長 2.50m		矢板長 2.50m		矢板長 3.00m		矢板長 3.00m		矢板長 3.50m		矢板長 3.50m		矢板長 4.00m		
			片側	両側	片側	両側	片側	両側	片側	両側	片側	両側	片側	両側	片側	両側	片側	両側	
不断水②	2.600	1.870				2.600													
不断水②	1.300	1.870				1.300													
不断水②	1.700	1.870				1.700													
閉止B	2.000	1.570		2.000															
閉止B	2.000	1.570		2.000															
計	9.600			4.000		5.600													
			4.000		5.600														
計上数値			4.000		5.600													9.600	

大神系流入管 φ 200

支保工(両側)数量計算書

土工番号	延長	掘削深	掘削幅	アルミ製支保工(両側) 設置・撤去										備考
				B=0.45～0.65		B=0.59～0.90		B=0.77～1.30		B=1.10～1.80		B=2.00～2.70		
				1段	2段	1段	2段	1段	2段	1段	2段	1段	2段	
不断水②	2.600	1.870	1.300					2.600						
不断水②	1.300	1.870	2.600									1.300		
不断水②	1.700	1.870	0.900			1.700								
閉止B	2.000	1.570	1.000			2.000								
閉止B	2.000	1.570	1.000			2.000								
計	9.600					5.700		2.600				1.300		
計上数値	9.600					5.700		2.600				1.300		(両側換算)

流出管 φ 200

土留工数量計算書

土工番号	延長	掘削深	軽量鋼矢板(建込み) 設置・撤去																
			1.5＜掘削深≦2.0				2.0＜掘削深≦2.5				2.5＜掘削深≦3.0				3.0＜掘削深≦3.5				備考
			矢板長 2.00m		矢板長 2.50m		矢板長 2.50m		矢板長 3.00m		矢板長 3.00m		矢板長 3.50m		矢板長 3.50m		矢板長 4.00m		
			片側	両側	片側	両側	片側	両側	片側	両側	片側	両側	片側	両側	片側	両側	片側	両側	
不断水③	1.400	1.870				1.400													
不断水③	1.300	1.870				1.300													
不断水③	1.700	1.870				1.700													
計	4.400					4.400													
					4.400														
計上数値					4.400													4.400	

流出管 φ200

支保工(両側)数量計算書

土工番号	延長	掘削深	掘削幅	アルミ製支保工(両側) 設置・撤去										
				B=0.45～0.65		B=0.59～0.90		B=0.77～1.30		B=1.10～1.80		B=1.50～2.20		備考
				1段	2段	1段	2段	1段	2段	1段	2段	1段	2段	
不断水③	1.400	1.870	1.300					1.400						
不断水③	1.300	1.870	1.400					1.300						
不断水③	1.700	1.870	0.900			1.700								
計	4.400					1.700		2.700						
計上数値	4.400					1.700		2.700						(両側換算)

付 属 施 設 工

付 属 施 設 工

[illegible]

流量計室工集計表

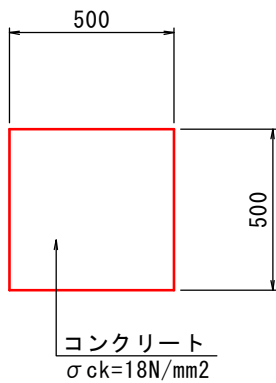
工種:付属施設工

[illegible]

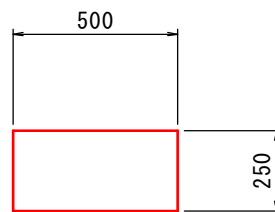
1, 800×1, 200×1, 500		流量計室数量計算書						1箇所当たり	
構 寸 法		グレーチング受枠寸法		接合水路					
内 幅：B	1800	荷重：T		U(□)		○			
内 長：L	1200	幅：b		控除①		φ 220			
深 さ：H	1500	長：l		控除②					
側壁厚：t	200	厚：d		控除③		φ 220			
底版厚：h	250	編鋼板寸法		控除④					
基礎厚：H1	200	タイプ							
基礎ふかし：左	100	枚数：N							
基礎ふかし：右	100	幅：b							
基礎種別	砕石	長：l							
		厚：d							
名 称		計 算 式						数 量	
基礎砕石 RC-40 t=20cm		A= 2.400 × 1.800 = 4.32						4.3 m2	
コンクリート σ ck=24N/mm2		V1= 2.200 × 1.600 × 1.750 − 1.800 × 1.200 × 1.500 = 2.920 V2= φ 220控除 − π/4 × 0.220 × 0.220 × 0.200 = −0.008 V3= V4= φ 220控除 − π/4 × 0.220 × 0.220 × 0.200 = −0.008 V5= 合計 = 2.904						2.9 m3	
型枠		A1= 2.200 × 1.750 = 3.85 A2= 2.200 × 1.750 = 3.85 A3= 1.600 × 1.750 = 2.80 A4= 1.600 × 1.750 = 2.80 A5= 1.800 × 1.750 = 3.15 A6= 1.800 × 1.750 = 3.15 A7= 1.200 × 1.750 = 2.10 A8= 1.200 × 1.750 = 2.10 A9= φ 220控除 − π/4 × 0.220 × 0.220 × 2 = −0.08 A10= A11= φ 220控除 − π/4 × 0.220 × 0.220 × 2 = −0.08 A12= 合計 = 23.64						23.6 m2	
鉄筋 D13		W=						0.12 t	
足掛金具		N=						4 本	
削孔 φ 26		N= 0.08 × 4 × 2						0.6 m	
蓋		N=						1 組	
受枠		N=						1 組	
作業土工 床掘		V= {(3.200 × 2.600) + (3.200 + 1.460 × 0.500 × 2) × (2.600 + 1.460 × 0.500 × 2) } ÷ 2 × 1.460 = 19.88						19.88 m3	
埋戻し		V= 19.88 − (2.400 × 1.800 × 0.200 + 2.200 × 1.600 × 1.26) = 14.58						14.58 m3	
基面整正		A= 2.400 × 1.800 = 4.32						4.32 m2	

コンクリート受け台 材料計算書

平面図



断面図



名 称	種 目	算 式	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$0.50 \times 0.50 \times 0.25 = 0.06$	0.06 m3
型 枠		$0.50 \times 0.25 \times 4 = 0.50$	0.50 m2

8. 数 量 計 算 内 訳 書

(道路舗装復旧工事)

配水管勞務計算書

[illegible]

鋪 装 取 壊 工 数 量 計 算 書

[illegible]

鋪裝復旧工数量計算書

[illegible]

舗装面積計算書(車道部)

町道部

[illegible]