

桜井浄水場法面对策及び场内道路整備工事

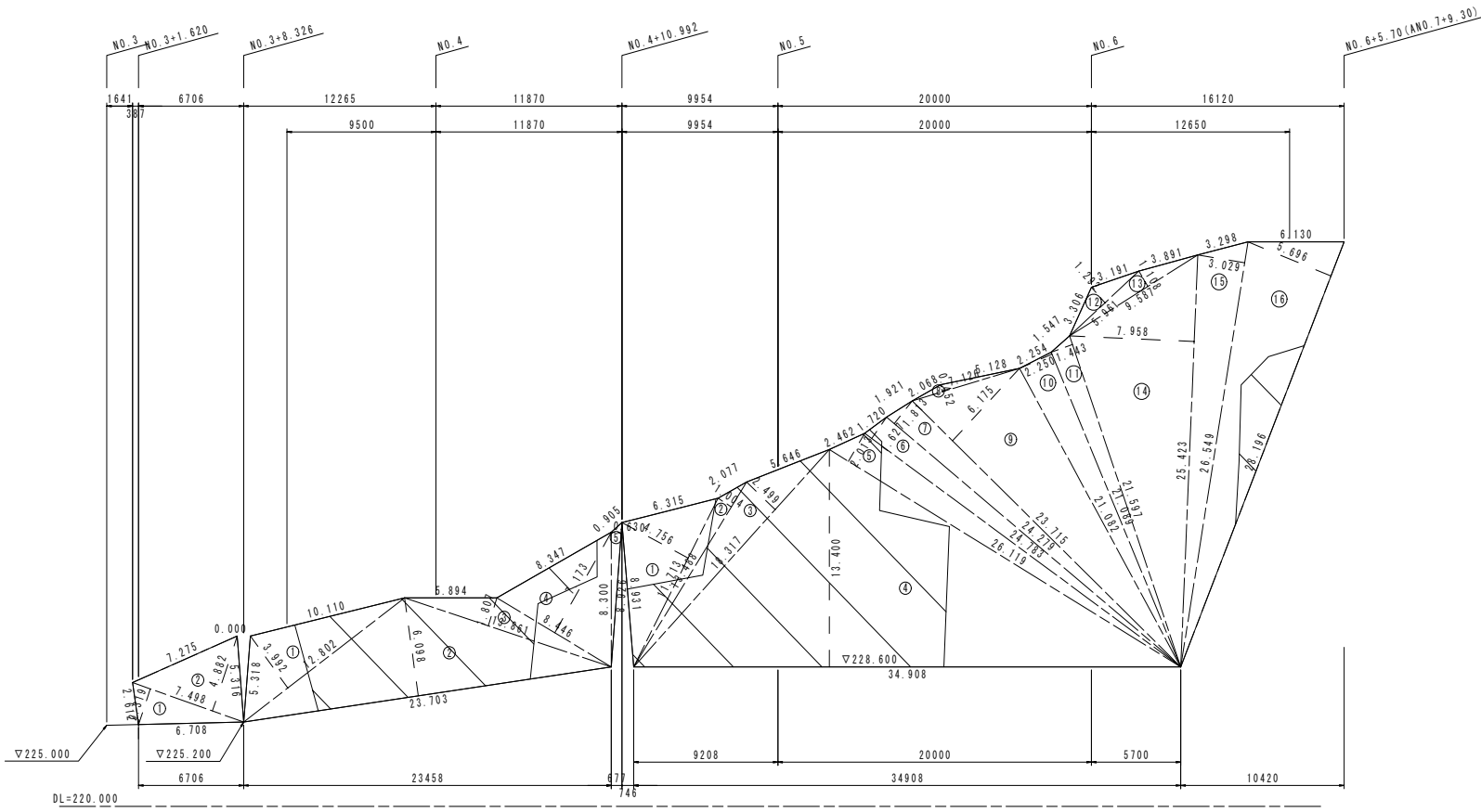
桜井市初瀬

数量計算書

奈良県水道局

	目	次
1	法面对策工	1
§ 1	工事数量総括表	2
§ 2	法面工	3
§ 3	準備工	10
2	場内道路整備工	12
§ 1	工事数量総括表	13
§ 2	土工	19
§ 3	法面工	27
§ 4	擁壁工	29
§ 5	排水設備工	31
§ 6	構造物撤去工	47
§ 7	舗装工	58
§ 8	防護柵工	65
§ 9	電気設備工	68
§ 10	移植工	74

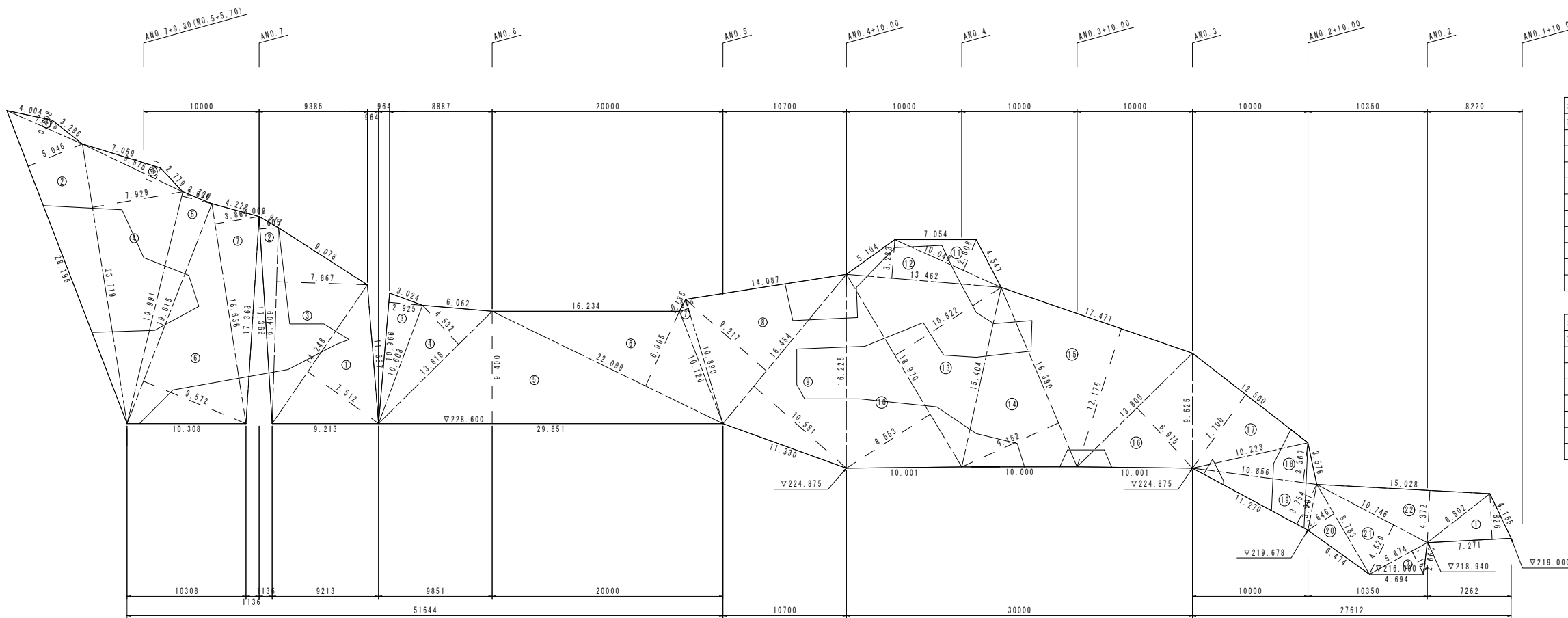
工 策 对 面 法



地番 A			
記号	底辺	高さ	積面積 m ²
1	7.498	2.319	17.388
2	7.498	4.882	36.605
積面積 m ²			53.993
面積 m ²			26.997

地番 B			
記号	底辺	高さ	積面積 m ²
1	12.802	3.992	51.106
2	23.703	6.098	144.541
3	13.861	1.807	25.047
4	8.446	7.173	60.583
5	8.926	0.630	5.623
積面積 m ²			286.900
面積 m ²			143.450

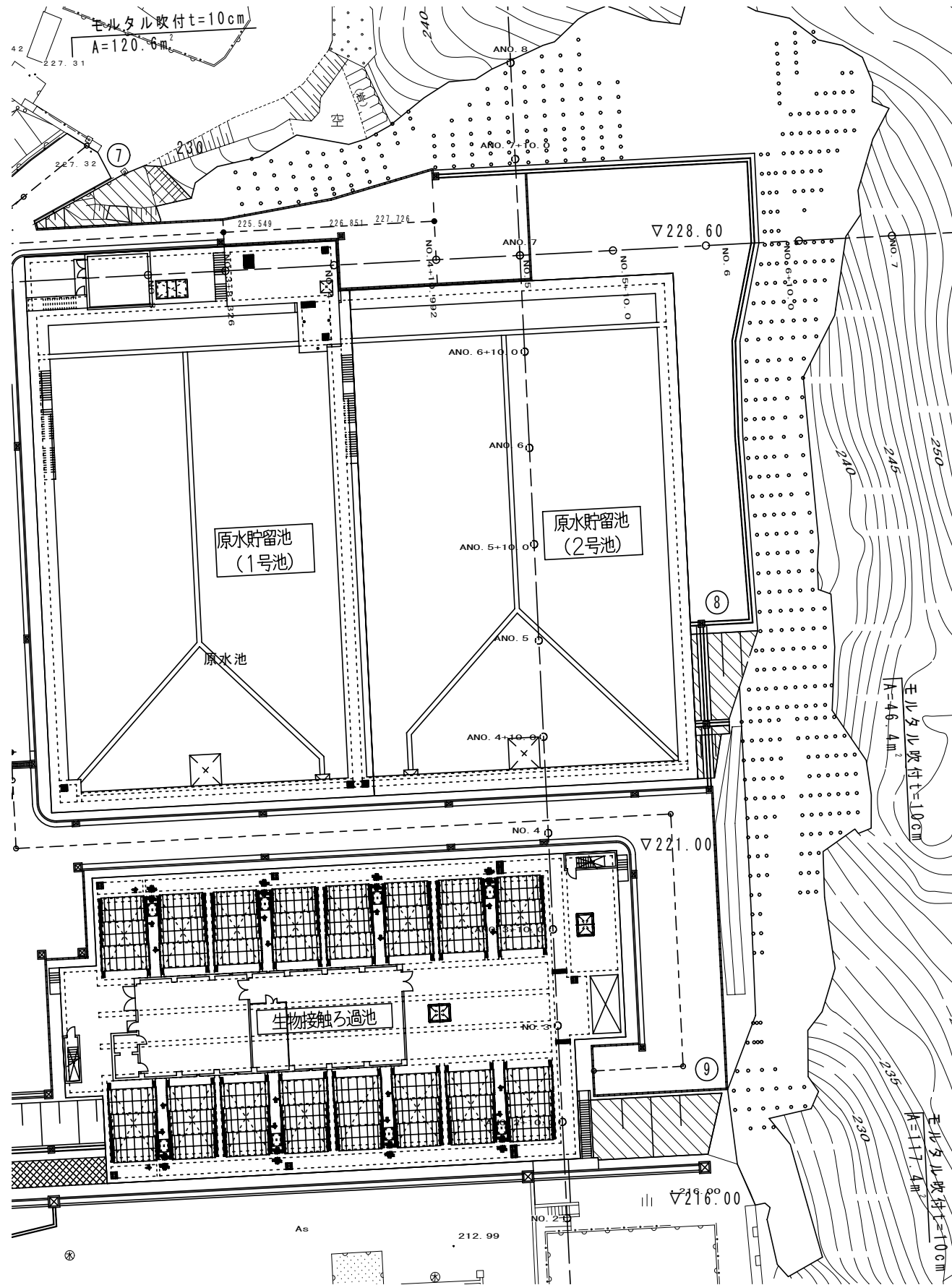
地番 C			
記号	底辺	高さ	積面積 m ²
1	11.713	4.756	55.707
2	13.488	1.004	13.542
3	18.317	2.499	45.774
4	34.908	13.400	467.767
5	26.119	2.013	52.578
6	24.783	1.627	40.322
7	24.279	1.813	44.018
8	7.126	0.452	3.221
9	23.715	6.175	146.440
10	21.089	2.250	47.450
11	21.597	1.443	31.164
12	5.961	1.292	7.702
13	9.587	1.108	10.622
14	25.423	7.958	202.316
15	26.549	3.029	80.417
16	28.196	5.696	160.604
積面積 m ²			1409.644
面積 m ²			704.822



地番 D			
記号	底辺	高さ	積面積 m ²
1	7.118	0.808	5.751
2	28.196	5.046	142.277
3	9.575	1.011	9.680
4	23.719	7.929	188.068
5	19.991	2.696	53.896
6	19.815	9.572	189.669
7	18.636	3.869	72.103
積面積 m ²			661.444
面積 m ²			330.722

地番 E			
記号	底辺	高さ	積面積 m ²
1	14.248	7.512	107.031
2	17.368	1.605	27.876
3	16.409	7.867	129.090
積面積 m ²			263.997
面積 m ²			131.999

地番 F			
記号	底辺	高さ	積面積 m ²
1	7.271	3.826	27.819
2	5.674	2.184	12.392
3	10.966	2.925	32.076
4	23.616	4.532	61.708
5	29.851	9.400	280.599
6	22.099	6.905	152.594
7	10.890	0.808	8.799
8	16.454	9.217	151.657
9	16.454	10.551	173.606
10	18.970	8.553	162.250
11	10.048	2.808	28.215
12	13.462	3.233	43.523
13	18.970	10.822	205.293
14	16.390	9.162	150.165
15	17.471	12.175	212.709
16	13.800	6.975	96.255
17	12.500	7.700	96.250
18	10.856	3.367	36.552
19	11.270	3.754	42.308
20	8.783	2.646	23.240
21	10.746	4.629	49.743
22	15.028	4.372	65.702
積面積 m ²			2113.455
面積 m ²			1056.728

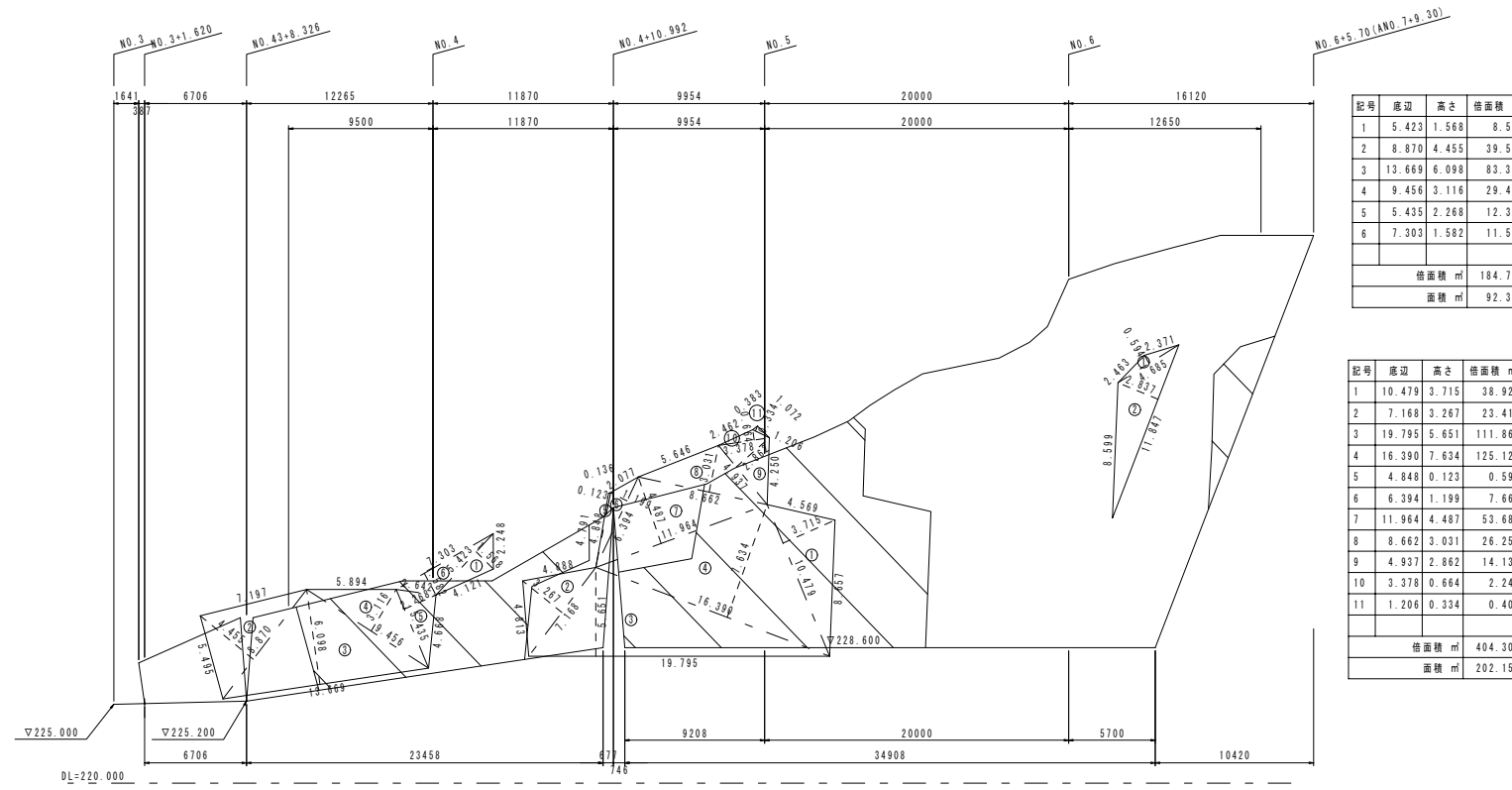


番号	面積
1	26.997
2	143.45
3	704.822
4	330.722
5	131.999
6	1056.728
合計	2394.718 m ²

$$A1 = 2394.718 \times \sqrt{(1+0.73^2)} = 2964.9 \text{ m}^3$$

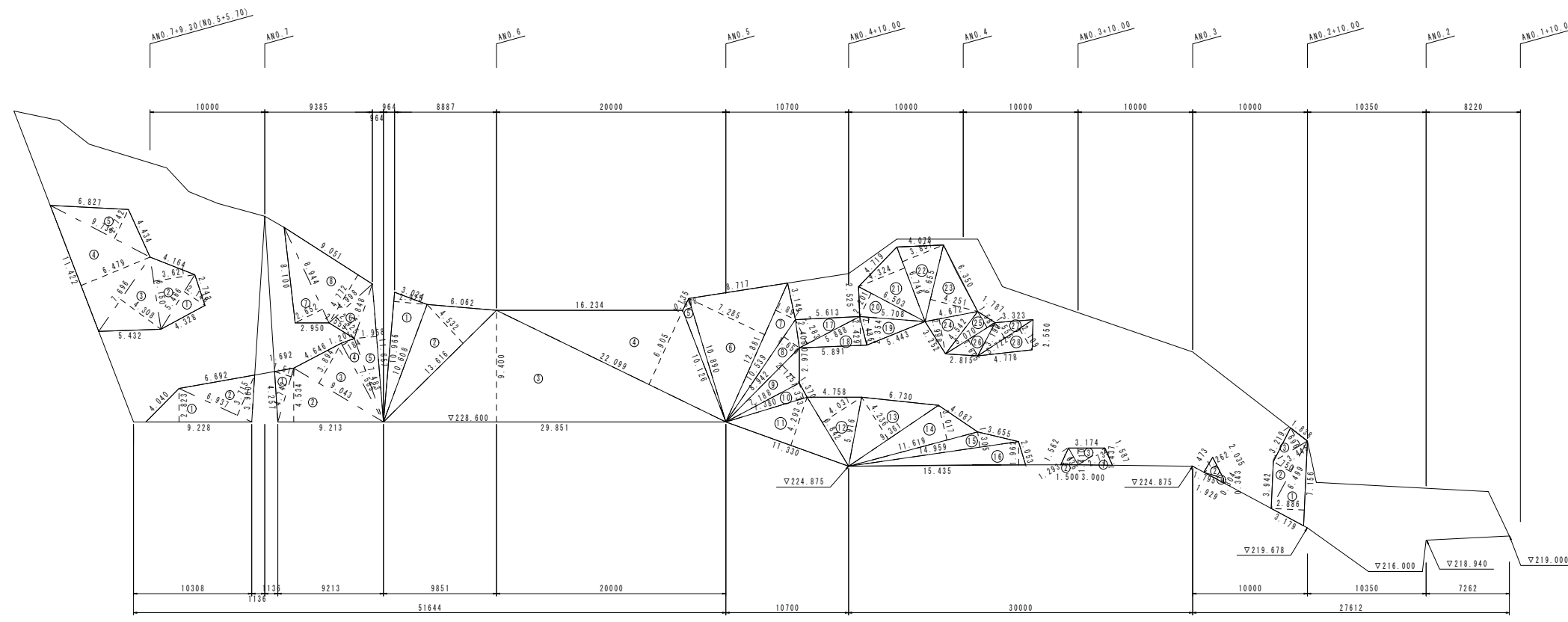
(斜率)

$$\begin{aligned} \Sigma A &= 2964.9 + 120.6 + 46.4 + 117.4 \\ &= 3249.3 \text{ m}^3 \end{aligned}$$



番号	面積
1	92.359
2	202.153
3	18.197
4	83.926
5	25.911
6	97.493
7	545.614
8	5.451
9	1.577
10	18.934
合計	1091.615 m ²

$V = 1091.615 \times \sqrt{(1+0.73^2)} \times 0.05 \times 1.1 = 74.3 \text{ m}^3$
 (斜率) (補正係数)



コンクリート削孔($\phi 38$)
既設モルタル斜面 $t=8\text{cm}$ を想定し
削孔厚 $=80+100=180\text{mm}$

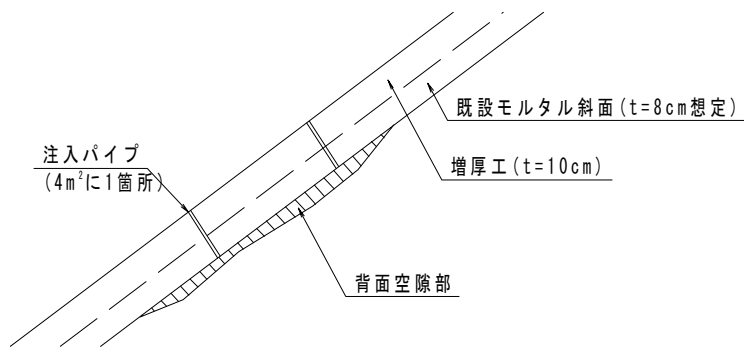
$$\begin{aligned} N &= 2964.9 / 4.0 \\ &= 742 \text{ 箇所} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} L &= 742 \times 0.180 \\ &= 133.6 \text{ m} \end{aligned}$$

注入パイプ(SGP25A)

$$\begin{aligned} N &= 2964.9 / 4.0 \\ &= 742 \text{ 箇所} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} L &= 742 \times 0.180 \\ &= 133.6 \text{ m} \end{aligned}$$



ロックボルト削孔長 削孔径 $\phi 65$
クレーン式ドリル(25t吊)による削孔
現場条件 I (法面垂直高30m以下)

1本当削孔長

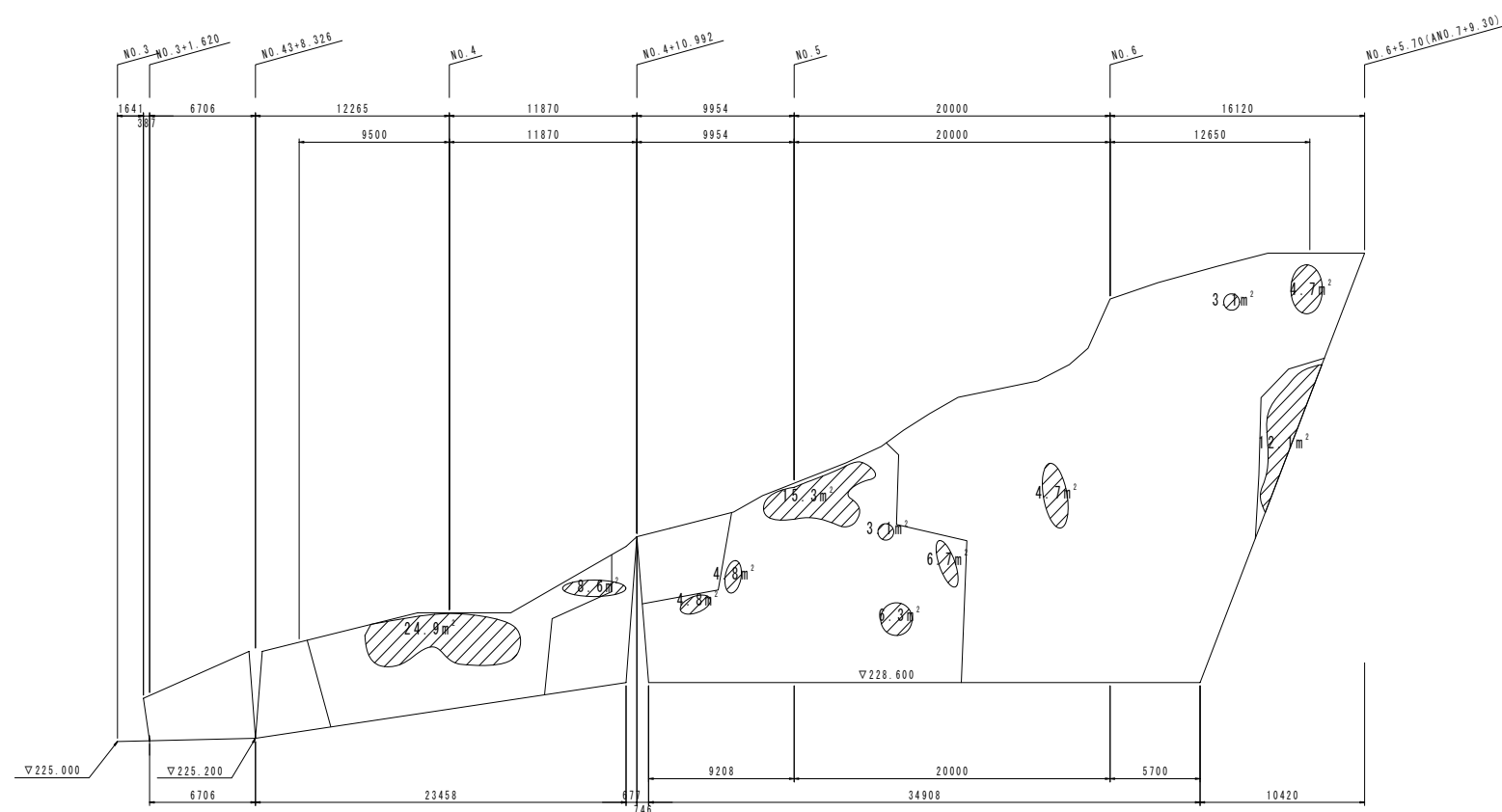
軟岩 $L = 3.0 - 0.2 = 2.8\text{m}$

全体削孔長

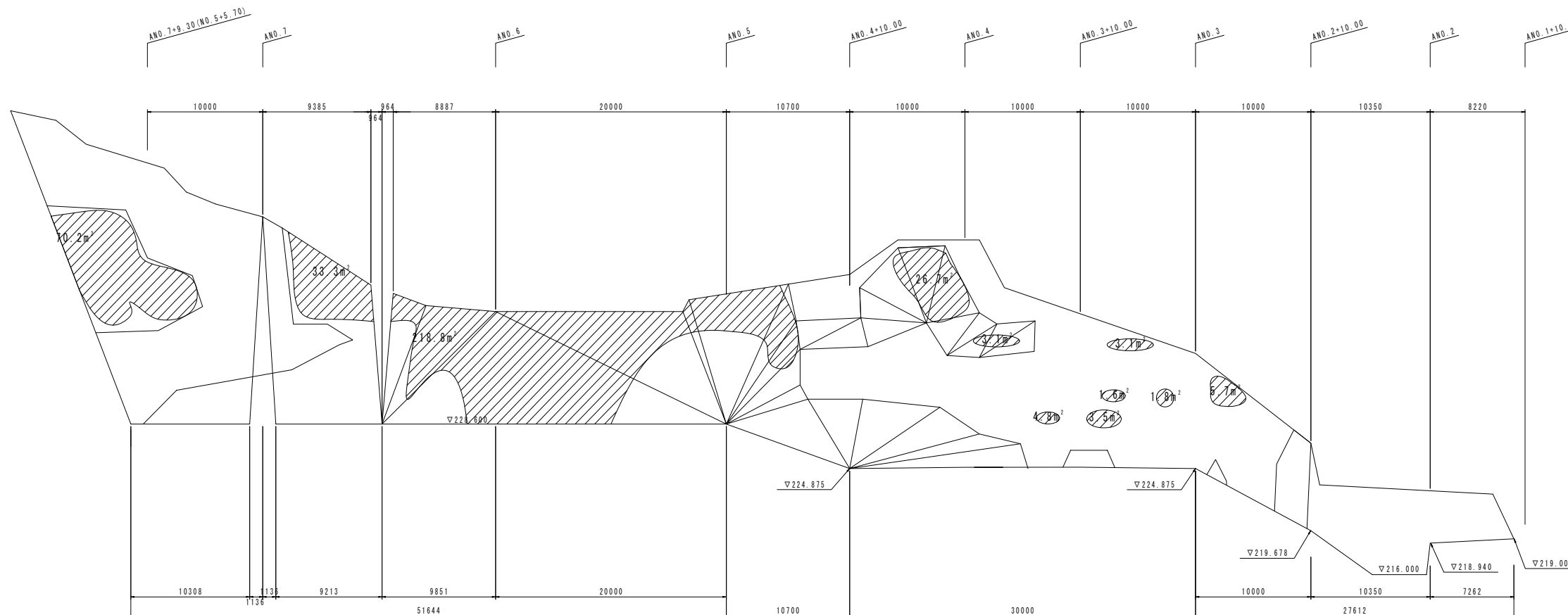
$$L = 493 \times 2.8 = 1380.4\text{m}$$

グラウト注入量 $\sigma_{ck} = 24\text{kN/mm}^2$ (補正係数0.4)

$$V = 1/4 \times 3.142 \times 0.065^2 \times 493 \times 2.8 \times (1+0.4) = 6.414\text{m}^3$$



番号	面積
1	24.9
2	8.6
3	4.8
4	4.8
5	15.3
6	3.1
7	6.3
8	6.7
9	4.7
10	3.1
11	4.7
12	12.1
13	70.2
14	33.3
15	218.8
16	26.7
17	3.1
18	4.8
19	3.5
20	1.6
21	3.1
22	1.8
23	5.7
合計	471.7 m ²



A = 471.7 × √(1+0.73²) = 584.0
(斜率)

場 内 道 路 整 備 工

§ 1 工事数量総括表

工事名： 桜井浄水場法面对策及び場内道路整備工事

奈良県水道局水道管理センター

工種	種別	細別	規格	単位	数量(今回)	数量()	増減	摘要
土工								
	掘削工	土砂掘削	オープンカット	m ³	1			
	盛土工	流用土路体盛土	B < 1.0	m ³	1			
			1.0 B < 2.5	m ³	30			
			2.5 B < 4.0	m ³	92			
			4.0 B	m ³	72			
			4.0 B	m ³	65			
			購入土路体盛土	m ³	6			
			購入土路床盛土	m ³	233			
			購入土	m ³	405			
法面工	流用土仮置工	流用土仮置	1.0 B < 2.5	m ³	792			
	法面整形工	法面整形(盛土部)	2.5 B < 4.0	m ²	94			
	防草シート工	防草シート	t=0.4mm	m ²	94			

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量 (今 回)	数 量 ()	増 減	摘 要
		基礎工	敷モルタル (1:3)	m ³	2			
			基礎コンクリート (18-8-40)	m ³	15			
			型枠 (小型)	m ²	15			
			基礎材t=20cm (RC-40)	m ²	101			
		ボックス上流すり付け		箇所	1			
		ボックス下流すり付け		箇所	1			
	縞鋼板蓋工	縞鋼板	t=4.5mm	kg	429			
		吊金具	D13	kg	10			
		L-50×50×6		kg	295			
	スクリーン工	鋼製スクリーン	1500×1500	基	1			
構造物撤去工								
	土工	床掘り		m ³	122			
		埋戻しD		m ³	122			
	防護柵撤去工	ガードパイプ撤去		m	8			
		立入防止柵撤去	H=0.9m	m	33			
			H=1.2m	m	44			
			H=2.0m	m	12			
	構造物取壊し工	舗装版切断	アスファルト舗装版t=10cm	m	85			
		舗装版取壊し	アスファルト舗装版t=10cm	m ²	575			
		コンクリート構造物取壊し	鉄筋構造物	m ³	60			
		殻運搬処理	アスファルト殻	m ³	58			
			コンクリート殻	m ³	60			

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量 (今 回)	数 量 ()	増 減	摘 要
	排水構造物撤去工	L型側溝撤去		m	50			
		スクリーン撤去		kg	22			
	電気設備撤去工	榛原送水棟送り撤去	6kV CV100-3C	m	40			
		ITVカメラ送り撤去	600V CV5.5sq-2C	m	383			
			C-CPEV0.9-10P	m	383			
			7C-2V	m	383			
		PH計用撤去	CEE-S1.25sq-2C	m	87			
			IE3.5sq	m	87			
		水銀灯用撤去	600V CE5.5sq-2C	m	65			
			IE3.5sq	m	65			
		建築設備用撤去	自火報HP1.2-5P	m	65			
			電話CCP-P0.5-10P	m	65			
			放送HP1.2-5P	m	65			
		ハンドホール撤去		基	1			
舗装工								
	舗装工	下層路盤	RC-40 t=20cm	m ²	722			
		上層路盤	粒調碎石 t=15cm	m ²	876			
		基層	粗粒度アスコン t=5cm	m ²	975			
		表層	密粒度アスコン t=5cm	m ²	975			
		溶解式区画線	外側線(15cmt=1.5mm白色)	m	44			
			ゼブラ(45cmt=1.5mm白色)	m	162			
		アスカーブ		m	76			

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数量(今回)	数量()	増 減	摘 要
防護柵工	土工	床掘り		m ³	2			
		埋戻しD		m ³	2			
	路側防護柵工	ガードレール	Gr-C-4E	m	76			
		ガードパイプ	Gp-C-3E		m	3		
電気施設工	防止柵工	立入防止柵	H=2.0m	m	25			
	土工	床掘り		m ³	88			
		埋戻しD	流用土		m ³	4		
	地下埋設物			砂	m ³	12		
			エフレックス管	φ 80	m	195		
			ハンドホール	600×600×800	基	1		
			ITVカメラ送り	600V CV5.5sq-2C	m	383		
				C-CPEV0.9-10P	m	383		
				7C-2V	m	383		
PH計用柵	PH計用		CEE-S1.25sq-2C	m	40			
			IE3.5sq	m	40			
	水銀灯用		600V CE5.5sq-2C	m	65			
			IE3.5sq	m	65			
	建築設備用		自火報HP1.2-5P	m	65			
			電話CCP-P0.5-10P	m	65			
PH計用柵復旧		放送HP1.2-5P	m	65				
		PH計用柵		基	1			

土工数量計算書

	土砂掘削	路体盛土						路床盛土			床掘り		埋戻し	
		B < 1.0	1.0 B < 2.5	2.5 B < 4.0	4.0 B	2.5 B < 4.0	4.0 B	2.5 B < 4.0	4.0 B	B	D			
道路土工	1.2		30.3	92.2	130.4		6.0	233.3						
排水構造物工									578.0		340.7		4.1	
撤去工									121.9				121.9	
防護柵工									2.3				2.0	
電気設備工									88.2				3.7	
合計	1.2	1.2	30.3	92.2	130.4		6.0	233.3	790.4		340.7		131.7	

流用土路体盛土または埋戻し(流用土)に使用可能な土量 = 土砂掘削 + 床掘り

$$V = 1.2 + 790.4 = 791.6$$

流用土路体盛土及び埋戻し(流用土)の全体土量 (砂質土 C=0.9)

$$V = (1.2 + 30.3 + 92.2 + 130.4 + 340.7 + 131.7) / 0.9 = 807.2$$

流用土が不足することから、路体盛土の一部を購入土路体盛土として計上する

排水滞在池における購入土路体盛土を想定し、規格をB 4.0とする

$$\text{購入土路体盛土(4.0 B)} \quad V = 791.6 - 807.2 \times 0.9 = 65.1 \quad (\text{流用土路体盛土 } V = 130.4 - 65.1 = 71.8)$$

また、路床盛土は購入土とする

$$\text{購入土路床盛土(1.0 B < 2.5)} \quad V = 6$$

$$\text{購入土路床盛土(2.5 B < 4.0)} \quad V = 233.3$$

工事全体の購入土量は、購入土路体盛土及び購入土路床盛土の合計土量である (砂質土 L=1.2 C=0.9 L/C=1.33)

$$V = (65.1 + 6 + 233.3) \times 1.33 = 404.9$$

施工時の流用土仮置工は、流用土路体盛土または埋戻し(流用土)に使用可能な土量より = 791.6

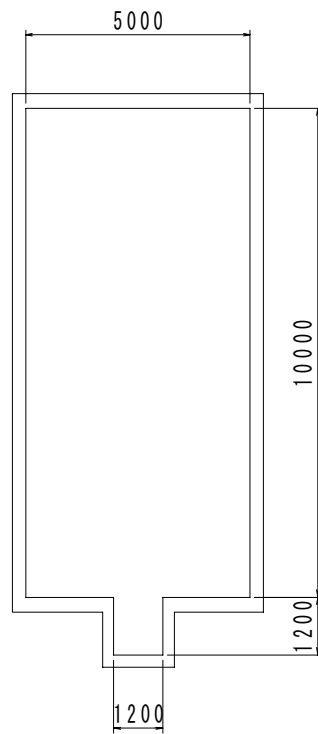
路体盛土(排水滯在池 $4.0 \leq B$)

$$V = (5.000 \times 10.000 + 1.200 \times 1.200) \times 2.000 = 102.9 \text{ m}^3$$

路体盛土($4.0 \leq B$)

$$\Sigma V = 27.5 + 102.9 = 130.4 \text{ m}^3$$

排水滯在池寸法



§5 排水設備工

排水設備工集計表

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要		
土工	床掘り		m ³	578.0			
	埋戻しB		m ³	340.7			
	埋戻しD		m ³	4.1			
側溝工	PU150	PU1-B150-H150	m	30.0			
	PU240	PU1-B240-H240	m	35.5			
	PU300	PU4-B300-H300 グレーチング蓋	m	23.1			
	L型街渠		m	1.8			
集水柵工	集水柵1型	400×400×550	箇所	1.0			
	集水柵2型	400×400×1150	箇所	1.0			
プレキャストカルバート工	プレキャストボックス	1500×1500	m	51.2			
		標準1500×1500×2000	個	14.0			
		標準1500×1500×2000	個	2.0	底版開口φ50 2箇所		
		斜切1500×1500×1889/1439	個	1.0	特殊配筋型		
		斜切1500×1500×1875/1830	個	1.0	側壁開口φ400		
		斜切1500×1500×812/767	個	1.0	底版開口φ50 2箇所		
		斜切1500×1500×988/752	個	1.0			
		斜切1500×1500×1242/1006	個	1.0			
		斜切1500×1500×1271/977	個	1.0	底版開口φ50 2箇所		
		斜切1500×1500×1797/1503	個	1.0			
		斜切1500×1500×1679/1647	個	1.0	底版開口φ50 2箇所		
		斜切1500×1500×1662/1630	個	1.0			
		斜切1500×1500×1805/1431	個	1.0			
		斜切1500×1500×1584/1210	個	1.0			
		斜切1500×1500×1544/1250	個	1.0			
		斜切1500×1500×1089/795	個	1.0			
		斜切1500×1500×1479/831	個	1.0	差筋D13×25本L-500		
			PCより線φ12.7mm	SWPR7BN	kg	198.1	
			定着具	φ21.7mm用	組	88.0	
			滑動防止鉄筋	D13	kg	2.3	
	後施工アンカー	M16	箇所	10.0			

排水構造物土工集計表

PU1-B150-H150

床掘り	$V=2.000/10.000 \times 30.0=$	6.0 m ³
埋戻しD	$V=1.000/10.000 \times 30.0=$	3.0 m ³

PU4-B300-H300(グレーチング蓋)

床掘り	$V=6.3.000/10.000 \times 23.1=$	3.1 m ³
埋戻しD	$V=2.42/10.000 \times 23.1=$	1.1 m ³

ボックスカルバート(1500×1500)

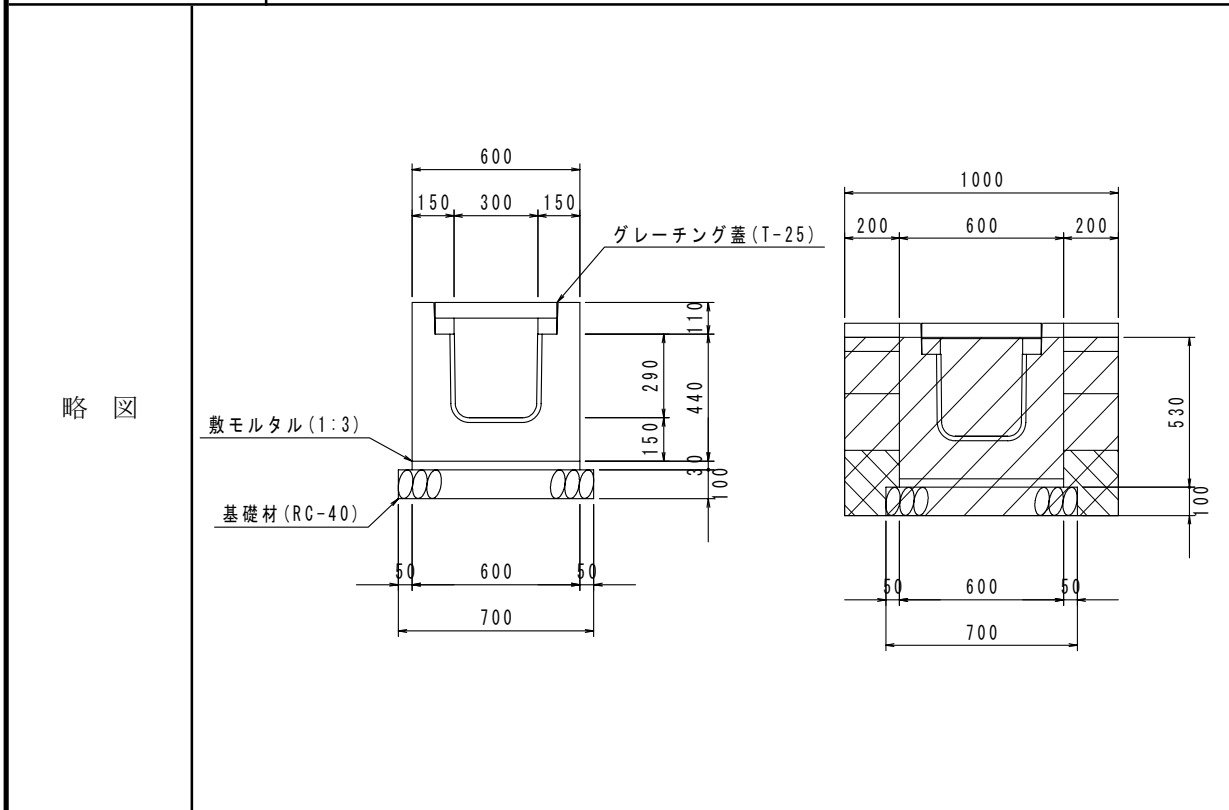
床掘り	$V=$	568.9 m ³
埋戻しB	$V=$	340.7 m ³

排水構造物作業土工

床掘り	$V=6+3.1+568.9=$	578.0 m ³
埋戻しB	$V=$	340.7 m ³
埋戻しD	$V=3+1.1=$	4.1 m ³

構 造 物 単 位 数 量 計 算 書

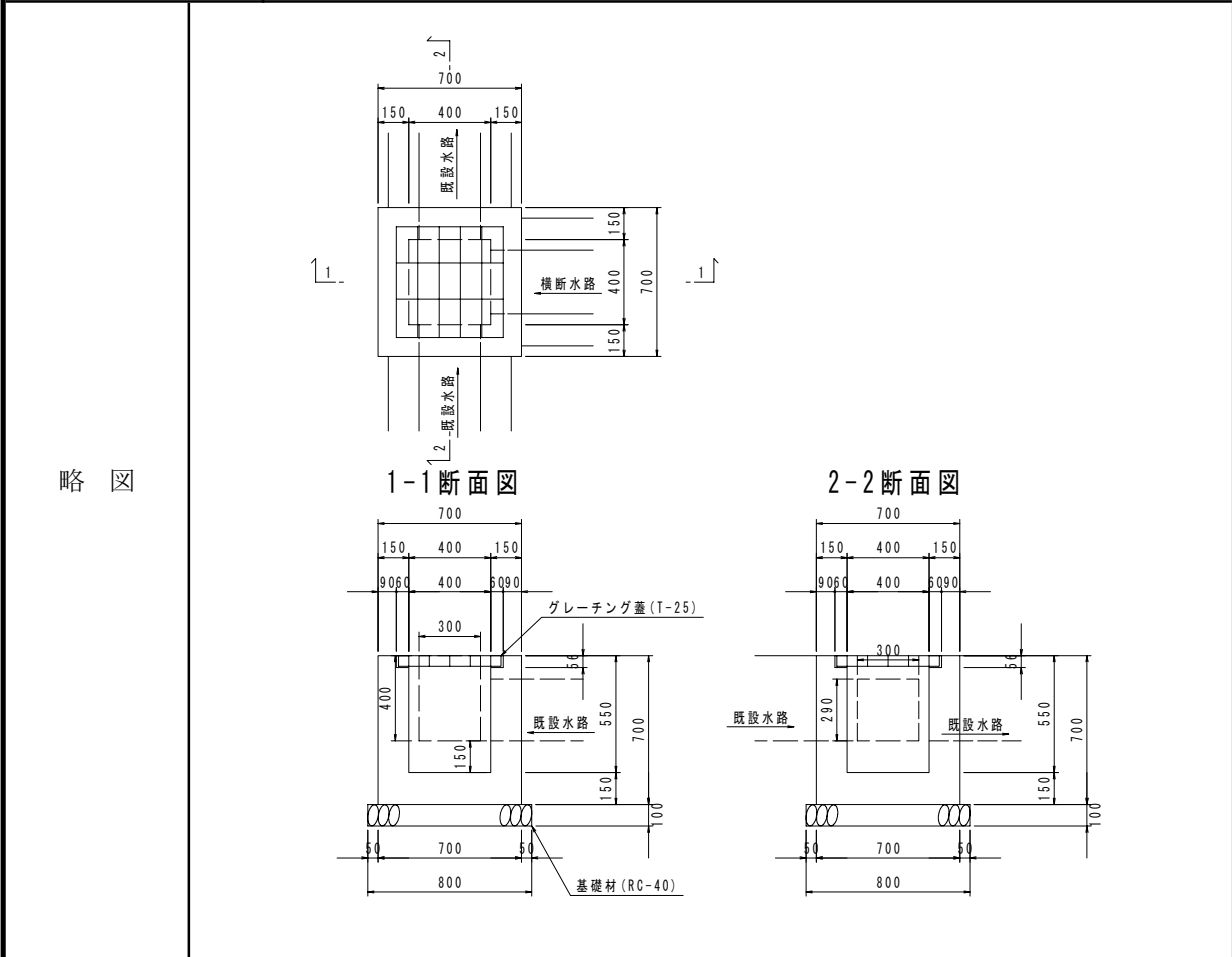
種別 及び 細別	PU300
単 位	10.00m当り



名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
PU300	PU4-B300-H300	$N = 10.000 / 4.000$	個	2.500
敷モルタル	1:3	$V = 0.600 \times 0.030 \times 10.000$	m ³	0.180
基礎材	RC-40	$A = 0.700 \times 10.000$	m ²	7.000
グレーチング蓋	T-25	$N = 10.000 / 1.000$	枚	10.000
床掘り	土砂	$V = 1.0 \times 0.630 \times 10.000$	m ³	6.300
埋戻し	D	$V = 6.3 - (0.600 \times 0.530 + 0.700 \times 0.100) \times 10.000$	m ³	2.420

構造物単位数量計算書

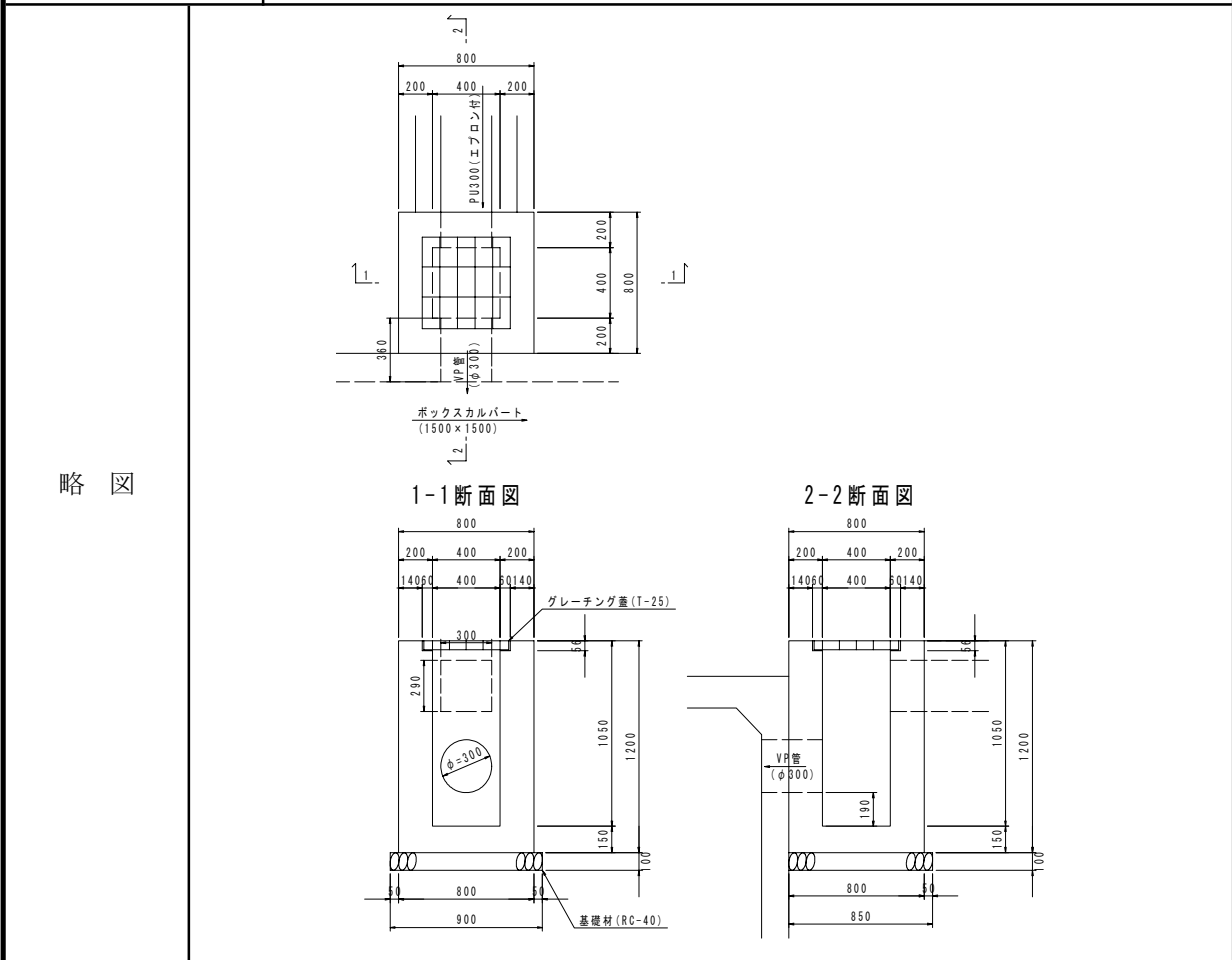
種別 及び 細別	集水桝1型
単位	1箇所当り



名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
コンクリート	18-8-40	$V = 0.700 \times 0.700 \times 0.700 - (0.560 \times 0.560$ $\times 0.056 + 0.400 \times 0.400 \times 0.494 + 0.300$ $\times 0.400 \times 0.150 \times 2.0 + 0.300 \times 0.290$ $\times 0.150)$	m ³	0.197
型枠	小型構造物	$A = 0.700 \times 0.700 \times 4.0 + 0.400 \times 0.700$ $\times 4.0 - 0.300 \times 0.400 \times 4.0 - 0.300$ $\times 0.290 \times 2.0$	m ²	2.426
基礎材	RC-40 t=100mm	$A = 0.800 \times 0.800$	m ²	0.640
グレーチング蓋	T-25	N =	式	1.0

構造物単位数量計算書

種別 及び 細別	集水柵2型
単位	1箇所当り



名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
コンクリート	18-8-40	$V = 0.800 \times 0.800 \times 1.200 - (0.560 \times 0.560$		
		$\times 0.056 + 0.400 \times 0.400 \times 0.994 + 0.300$		
		$\times 0.290 \times 0.200 + \pi \times 0.150^2 \times 0.200)$	m ³	0.560
型枠	小型構造物	$A = 0.800 \times 1.200 \times 4.0 + 0.400 \times 0.994$		
		$\times 4.0 - 0.300 \times 0.290 \times 2.0 - \pi$		
		$\times 0.150^2 \times 2.0$	m ²	5.115
基礎材	RC-40 t=100mm	$A = 0.900 \times 0.850$	m ²	0.765
グレーチング蓋	T-25	N =	式	1.0
VP管	φ 300	L =	m	0.400

構造物単位数量計算書

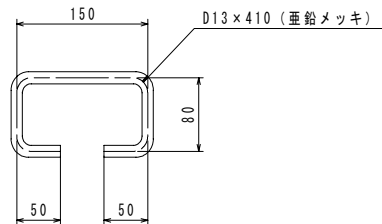
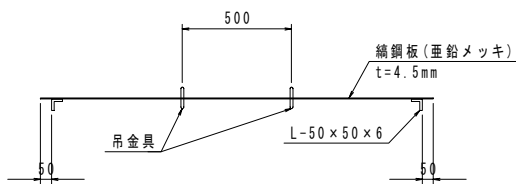
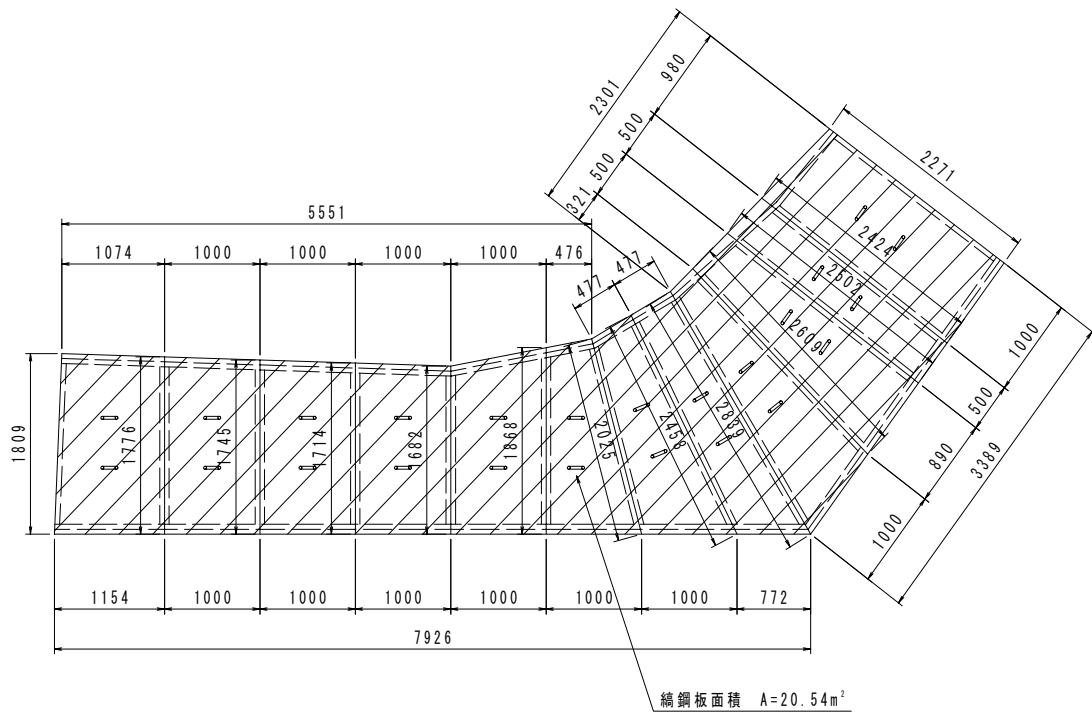
種別 及び 細別	スクリーン(1500×1500)
単位	1箇所当り

略 図

名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
平鋼	FB75×9	$W = 1.714 \times 15 \times 5.30$ (kg/m)	kg	136.263
丸鋼	φ 16 SS400	$W = 1.500 \times 4 \times 1.58$ (kg/m)	kg	9.480
ガス管	SGP15A	$W = 1.500 \times 4 \times 1.31$ (kg/m)	kg	7.860
等辺山形鋼	100×100×10	$W = 0.100 \times 2 \times 14.90$ (kg/m)	kg	2.980
溝形鋼	100×50×5	$W = 1.500 \times 9.36$ (kg/m)	kg	14.040
不等辺山形鋼	100×75×7	$W = 1.500 \times 9.32$ (kg/m)	kg	13.980
ホールインアンカー	M16	$N = 4$	個	4
差筋	D13	$W = 0.150 \times 3 \times 0.995$ (kg/m)	kg	0.448
足掛け金具	D13	$W = 0.700 \times 8 \times 0.995$ (kg/m)	kg	5.572
基礎コンクリート	18-8-40	$V = 0.200 \times 0.450 \times 1.50$	m ³	0.135
コンクリート取壊し		$V = 0.200 \times 0.450 \times 1.50$	m ³	0.135

縞鋼板蓋数量計算書

細 別	規 格	計 算 式	単 位	数 量
縞鋼板	t=4.5mm	$W=20.54 \times 36.99(\text{kg}/\text{m}^2)$	kg	429.1
吊金具	D13	$N=12 \times 2$	個	24
		$W=24 \times 0.410 \times 0.995(\text{kg}/\text{m})$	kg	9.8
L-50×50×6		$W1=(5.551+0.954+2.301+7.926+3.389) \times 4.43(\text{kg}/\text{m})=88.7\text{kg}$		
		$W2=(1.609+1.576 \times 2+1.545 \times 2+1.514 \times 2+1.482 \times 2$		
		$+1.668 \times 2+1.825 \times 2+2.258 \times 2+2.639 \times 2+2.409 \times 2$		
		$+2.302 \times 2+2.224 \times 2+2.071) \times 4.43(\text{kg}/\text{m})=206.3\text{kg}$		
		$\Sigma W=W1+W2$	kg	295.0



§ 6 構造物撤去撤去工

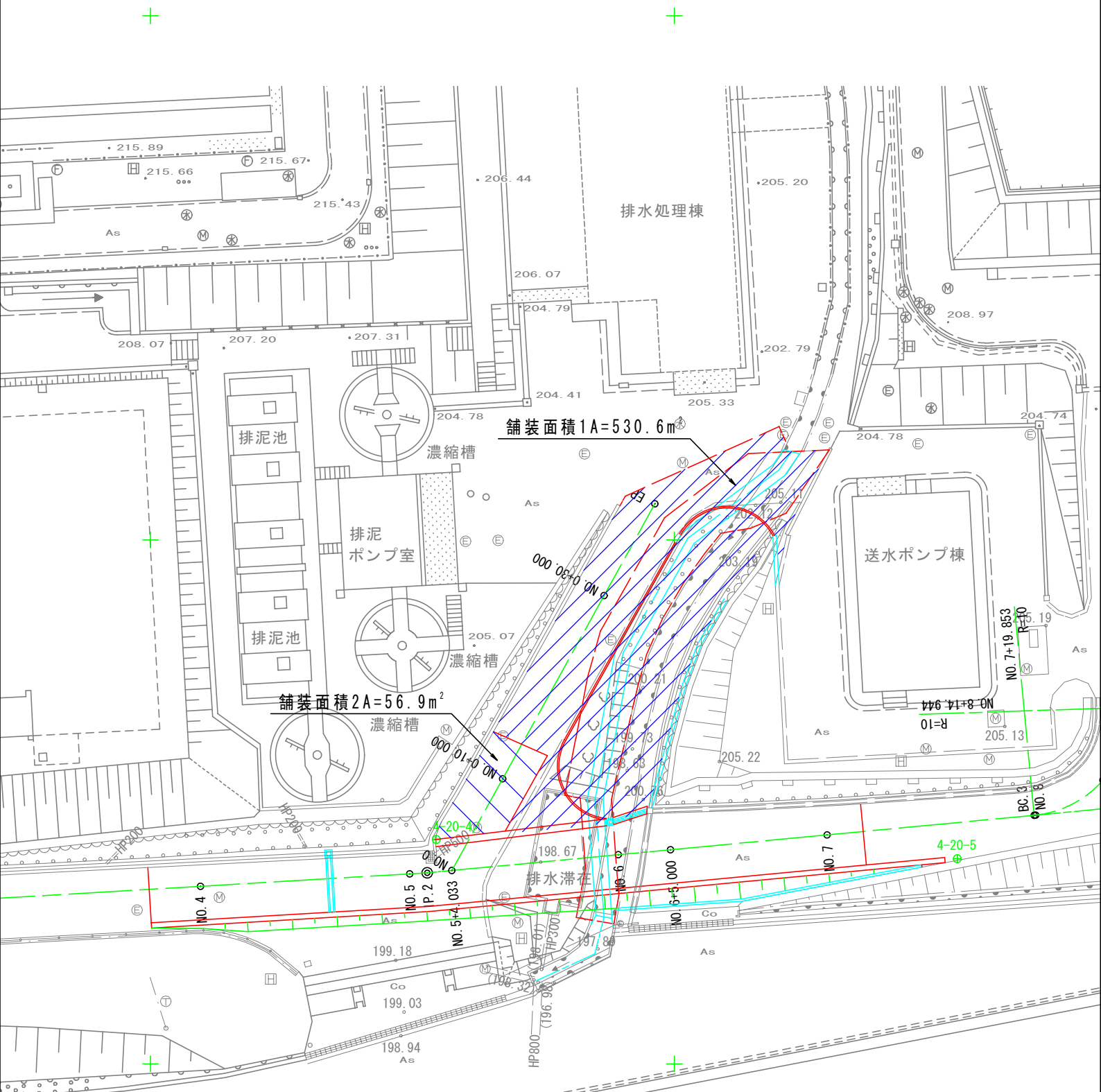
構造物撤去工集計表

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
土工	床掘り		m ³	121.9	
	埋戻しD		m ³	121.9	
防護柵撤去工	ガードパイプ撤去		m	8.0	
	立入防止柵撤去	H=0.9m	m	33.4	
		H=1.2m	m	43.6	
		H=2.0m	m	12.0	
構造物取壊し工	舗装版切断	アスファルト舗装版t=10cm	m	84.9	
	舗装版取壊し	アスファルト舗装版t=10cm	m ²	574.5	
	コンクリート構造物取壊し	鉄筋構造物	m ³	59.9	
	殻運搬処理	アスファルト殻	m ³	57.5	
		コンクリート殻	m ³	59.9	
排水構造物撤去工	L型側溝撤去		m	50.1	
	スクリーン撤去		kg	22.1	
電気設備撤去工	榛原送水棟送り撤去	6kV CV100-3C	m	40.0	
	ITVカメラ送り撤去	600V CV5.5sq-2C	m	383.0	138+120+125
		C-CPEV0.9-10P	m	383.0	138+120+125
		7C-2V	m	383.0	138+120+125
	PH計用撤去	CEE-S1.25sq-2C	m	87.0	再使用40m
		IE3.5sq	m	87.0	再使用40m
	水銀灯用撤去	600V CE5.5sq-2C	m	65.0	
		IE3.5sq	m	65.0	
	建築設備用撤去	自火報HP1.2-5P	m	65.0	
		電話CCP-P0.5-10P	m	65.0	
		放送HP1.2-5P	m	65.0	
	ハンドホール撤去		基	1.0	

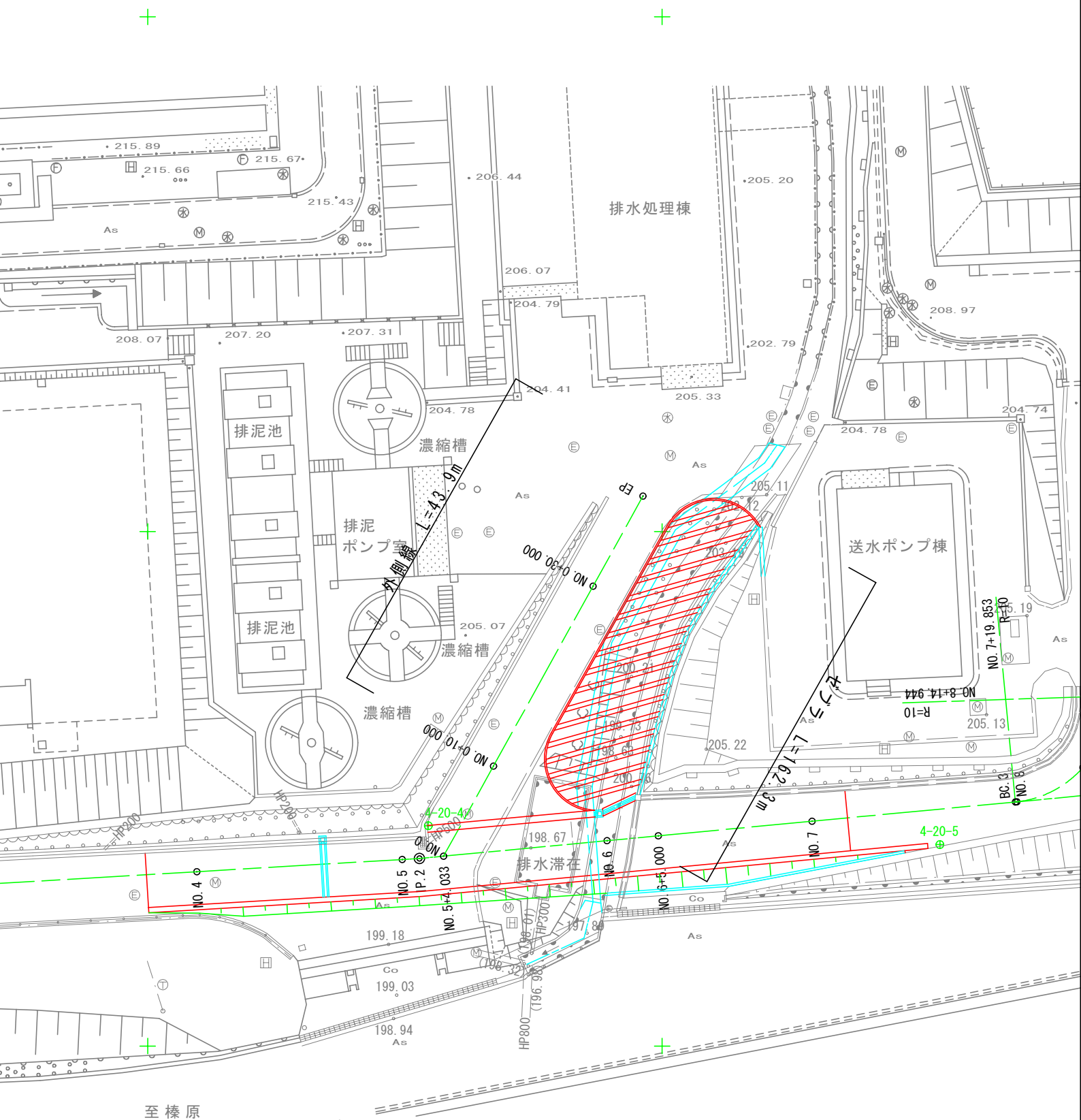
鋪裝面積

	表層	基層	上層路盤	下層路盤
平均断面法	387.0	387.0	345.3	191.3
鋪裝面積1	530.6	530.6	530.6	530.6
鋪裝面積2	56.9	56.9		
合計	974.5	974.5	875.9	721.9

舗装工数量算出根拠図 1 S=1:500



至榛原



至榛原

構造物単位数量計算書

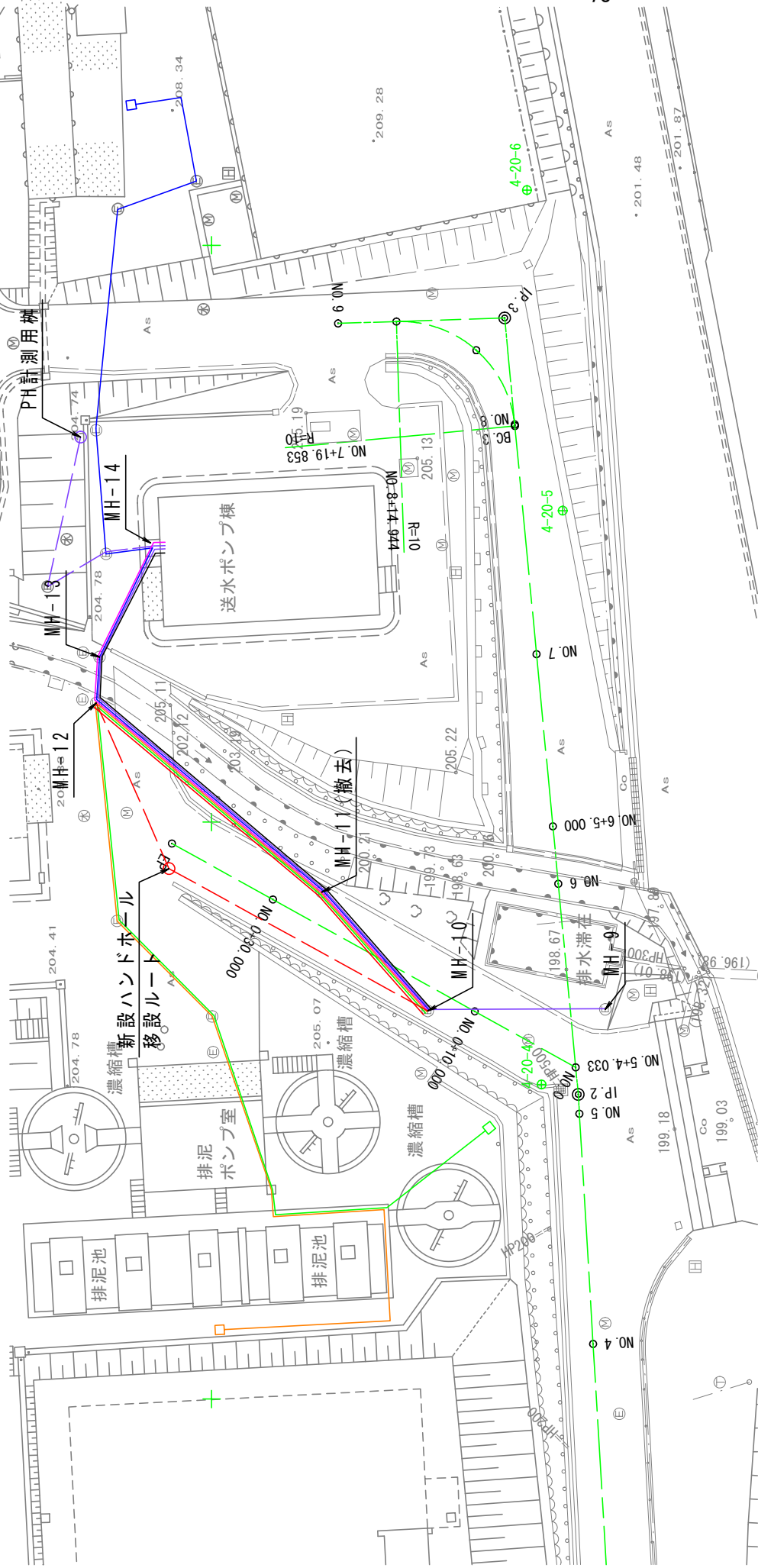
種別 及び 細別	ハンドホール			
単位	1箇所当り			
略 図	<p>The drawing shows a handhole structure with two levels. The front view (left) shows a total height of 1180 mm, with two levels of 450 mm each. The top opening has a diameter of 870 mm, and the inner opening is 600 mm. The base is 1140 mm wide. The side view (right) shows a total height of 1020 mm, with a base of 1340 mm. The structure is supported by a concrete base (18-8-40) and has a 200 mm wide top flange. Labels indicate materials: 敷モルタル (1:3), 基礎コンクリート (18-8-40), and 基礎材 (RC-40).</p>			
名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
ハンドホール	800×800×900	N =	基	1.0
敷モルタル	1:3	$V = 0.940 \times 0.940 \times 0.030$	m ³	0.027
基礎コンクリート	18-8-40	$V = 1.140 \times 1.140 \times 0.100$	m ³	0.130
型枠	小型	$A = 1.140 \times 0.100 \times 4.0$	m ²	0.456
基礎材	RC-40	$A = 1.140 \times 1.140$	m ²	1.300
床掘り		$V = 1.340 \times 1.340 \times 1.020$	m ³	1.832
埋戻し		$V = 1.832 - 0.940 \times 0.940 \times 0.820 - 1.140$ $\times 1.140 \times 0.200$	m ³	0.848

構造物単位数量計算書

種別 及び 細別	PH計用柵			
単位	1箇所当り			
略 図				
名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
コンクリート	18-8-40	$V = 0.900 \times 0.900 \times 0.750 - (0.600 \times 0.600 \times 0.600)$	m^3	0.392
型枠	小型	$A = 0.900 \times 0.750 \times 4.0 + 0.600 \times 0.600 \times 4.0$	m^2	4.140
基礎材	RC-40	$A = 1.000 \times 1.000$	m^2	1.000
床掘り	土砂	$V = 1.300 \times 1.300 \times 0.900$	m^3	1.521
埋戻し	D	$V = 1.521 - 0.900 \times 0.900 \times 0.750 - 1.000 \times 1.000 \times 0.150$	m^3	0.764

電気設備工数量算出根拠図 S=1:500

種類	規格	位置	本数	延長	延長	線種
棟原送水ポンプ棟送り ITTカメラ送り	6kV CV100-3C	MH-10~MH-12	1本	40m	廃棄処分	—
	600V CV5.5sq-2C C-CPEV0.9-10P	MH-10~N0.5ITV	各1本	138m	撤去復旧	—
	7C-2V	MH-10~N0.6ITV	各1本	120m	撤去復旧	—
		MH-10~N0.7ITV	各1本	125m	撤去復旧	—
NTT専用線用 PH計用 (機器移設含む) 水銀灯用	CEE-S1.25sq-2C IE3.5sq	MH-9~棟原送水棟 (再使用40m)	各1本	87m (再使用40m)	引戻し	—
	600V CE5.5sq-2C IE3.5sq	MH-10~MH-12	各1本	65m 65m	撤去復旧 撤去復旧	—
建築設備用	自火報 HP1.2-5P 電話 CCP-PO.5-10P 放送 HP1.2-5P	MH-10~MH-12	各1本	65m 65m	撤去復旧 撤去復旧	—



移植工

低木(さつき H=1.0m)

N=16本

中木(ヒマラヤ杉 H=3.0m、幹周20cm)

N=2本