

数量総括表

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	当初		摘 要
					計算数量	設計数量	
開削土工				式	1	1	
	作業土工			式	1	1	
		床掘	領域A 障害無し	m3	1,380.7	1,300	
			領域B 障害無し	m3	105.2	100	
			領域B 障害有り	m3	768.7	760	
			領域C 障害有り	m3	336.9	330	
			標準	m3	291.5	290	
		盛土	2.5m未満	m3	15.2	10	
		埋戻し	最大埋戻し幅4.0m以上	m3	572.8	570	
			1.0m以上4.0m未満	m3	118.2	110	
	残土処理工			式	1	1	
		土砂等運搬	仮置場搬出	m3	2,882.9	2,800	
		土砂等運搬	現場再搬入	m3	706.2	700	
		土砂等運搬	汚染土壌処理施設	m3	73.0	70	
		土砂等運搬	処分地	m3	2,025.3	2,000	
現場打構築工				式	1	1	
	現場打躯体工			式	1	1	
		本体コンクリート	24-8-25BB	m3	390.5	390.5	
		型枠	鉄筋構造物	m2	628.7	620	
		基礎コンクリート	18-8-40BB t=20cm	m3	23.1	23.1	

数量総括表

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	当初		摘 要
					計算数量	設計数量	
		型枠	均し	m2	6.5	6	
		基礎碎石	再生クラッシュランRC-40 t=20cm	m2	230.5	230	
		鉄筋	SD345 D13 一般構造物	t	6.572	6.572	
			SD345 D16～D25 一般構造物	t	29.380	29.380	
			SD345 D29～D32 一般構造物	t	18.246	18.246	
		足場	枠組足場	掛m2	295.9	295	
			単管足場	掛m2	69.9	69	
		支保		空m3	369.7	369	
	継手工			式	1	1	
		L型止水版		m	19.7	19.7	
		目地板		m2	45.4	45	
		止水版		m	69.6	69	
	防水工			式	1	1	
		防水	側部・外防水	m2	174.0	174	
		防水	底頂部	m2	151.6	151	
施設整備工				式	1	1	
	照明工			式	1	1	
		照明柱	撤去・再設置	基	2	2	
	防止柵工			式	1	1	
		転落防止柵	H1100	m	18.8	18.8	

数量総括表

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	当初		摘 要
					計算数量	設計数量	
		転落防止柵	H1100 再設置	m	27.2	27.2	
	サイン設置工			式	1	1	
		案内看板	撤去再設置	基	1	1	
擁壁工				式	1	1	
	場所打擁壁工			式	1	1	
		小型擁壁	平均高H=0.60m	m3	0.2	0.2	
		重力式擁壁	平均高H=1.64m	m3	7.6	7.6	
		化粧型枠		m	7.3	7	0.187+7.147=7.3
	プレキャスト擁壁工			式	1	1	
		L型擁壁	H=2.0m	m	1.9	1.9	
			H=1.9m	m	4.0	4.0	
			H=1.8m	m	4.0	4	
			H=1.6m	m	2.0	2.0	
			H=1.5m	m	4.0	4.0	
			H=1.4m	m	4.0	4.0	
			H=1.3m	m	2.0	2.0	
			H=1.2m	m	2.0	2.0	
			H=1.1m	m	2.0	2.0	
			H=1.0m	m	4.0	4.0	
			H=0.9m	m	4.0	4.0	

数量総括表

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	当初		摘 要
					計算数量	設計数量	
			H=0.8m	m	2.0	2.0	
排水構造物工				式	1	1	
	集水桝・マンホール工			式	1	1	
		プレキャスト集水桝	300×300×1000	箇所	1.0	1.0	
		人孔	φ900	箇所	1.0	1.0	
	管渠工			式	1	1	
		ヒューム管	φ300 1種	m	26.4	26.4	
		プレキャストボックスカルバート	300×300	m	13.6	13.6	
	側溝工			式	1	1	
		自由勾配側溝	300×500	m	24.9	24.9	
		側溝蓋	コンクリート蓋 300 車道用	枚	21	21	
		側溝蓋	グレーチング 300 車道用	枚	4	4	
舗装工				式	1	1	
	アスファルト舗装工 (国道歩道部)			式	1	1	
		表層	再生細粒度アスコン t=4cm	m	18.8	18	
		路盤	クラッシャランC-30 t=10cm	m	18.8	18	
	アスファルト舗装工 (公園部)			式	1	1	
		表層	再生密粒度アスコン t=4cm	m	511.0	511	
		路盤	再生クラッシャランRC-40 t=15cm	m	511.0	511	
仮設工				式	1	1	

数量総括表

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	当初		摘 要
					計算数量	設計数量	
	土留・仮締切工			式	1	1	
		鋼矢板打込	鋼矢板Ⅳ型 L=12.0m	枚	61	61	149.765t
		鋼矢板引抜	鋼矢板Ⅳ型 L=12.0m	枚	164	164	149.765t
		鋼矢板引抜	鋼矢板Ⅲw型 L=11.5m	枚	14	14	13.138t
		腹起し	H-400×400×13×21	t	24.210	24.200	
		切梁	H-400×400×13×21	t	6.084	6.000	
		火打梁	H-350×350×12×19 L=2.964m	t	1.779	1.779	
			H-350×350×12×19 L=3.65m	t	1.095	1.095	
		副部材A	火打受ピース・キリンジャッキ等	t	7.297	7.297	
		副部材B	ブラケット, ボルトナット	t	1.327	1.327	
		頭部溶接	L=0.5m/枚	箇所	191	191	
		大型土のう	1.0m3 捨て・設置・撤去	袋	82	82	
		スクラップ処分		t	13.138	13.138	
	水替工			式	1	1	
		ポンプ排水		式	1	1	
構造物撤去工				式	1	1	
	構造物撤去工			式	1	1	
		コンクリート取壊し	鉄筋構造物	m3	5.3	5	
			無筋構造物	m3	16.2	16	
		殻運搬・処分	鉄筋構造物	m3	5.3	5	

数量総括表

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	当初		摘 要
					計算数量	設計数量	
			無筋構造物	m3	16.2	16.2	
		アスファルト舗装版切断	t=15cm未満	m	48.5	48.0	
		アスファルト舗装版破碎・積込	t=15cm未満 アスファルト舗装	m2	518.5	518.0	
		殻運搬・処分	アスファルト舗装(掘削)	m3	20.7	20.0	518.5×0.04=20.7
	防護柵撤去工			式	1	1	
		防護柵撤去		m	27.2	27.2	

種 別	算 式					数 量
作業土工						
床堀	一次施工 二次施工 L型擁壁					
領域A(障害無)	V	=	445.1	+	935.6	= 1380.7 m3
領域B(障害無)	V	=	0.0	+	105.2	= 105.2 m3
領域B(障害有)	V	=	415.4	+	353.3	= 768.7 m3
領域C(障害有)	V	=	205.9	+	131.0	= 336.9 m3
標準	V	=	7.3	+	162.7 + 121.4	= 291.5 m3
盛土						
2.5>W	V	=	0.0	+	0.0 + 15.2	= 15.2 m3
埋戻し						
埋戻しB (最大埋戻し幅4m以上)	V	=	572.8	+	0.0 + 0.0	= 572.8 m3
埋戻しC (1m以上4m未満)	V	=	0.0	+	62.5 + 55.7	= 118.2 m3
土砂等運搬	全床堀					
	V1	=	1380.7	+	105.2 + 768.7 + 336.9	
			+	291.5	= 2882.9	m3
	全盛土・埋戻					
	V2	=	15.2	+	572.8 + 118.2 +	= 706.2 m3
	汚染土壌処理施設					
	V3	=	73.0	×	1.0	= 73.0 m3
	V	=	2,882.9	-	706.2 / 0.9 - 73.0	= 2,025.3 m3

一次施工

20.00 m

小 計	89.600			445.1			0.0			415.4			205.9	
-----	--------	--	--	-------	--	--	-----	--	--	-------	--	--	-------	--

一次施工

20.00 m

0.0

二次施工

20.00 m

131.0

二次施工

20.00 m

62.5

土 工 計 算 書

L型擁壁

測点間距離 20.00 m

測 点	単距離 (m)	床 掘 標準			盛 土			埋 戻 最大埋戻し幅4m以上			埋 戻 1m≦W<4m			摘 要
		断面積 (m ²)	平均 断面積 (m ²)	地山 土量 (m ³)	断面積 (m ²)	平均 断面積 (m ²)	地山 土量 (m ³)	断面積 (m ²)	平均 断面積 (m ²)	地山 土量 (m ³)	断面積 (m)	平均 断面積 (m)	地山 土量 (m ³)	
No. 6 + 14.400	0.000	0.0			0.0			0.0			0.0			
No. 6 + 16.222	1.822	0.0			0.0			0.0			0.0			No. 7+0.810準用
No. 7 + 0.810	4.588	0.0			0.0			0.0			0.0			
No. 7 + 5.900	5.090	0.0			0.0			0.0			0.0			
No. 7 + 10.479	4.579	0.0			0.0			0.0			0.0			
No. 7 + 15.519	5.040	0.0			0.0			0.0			0.0			No. 7+19.300準用
No. 7 + 19.300	3.781	0.0			0.0			0.0			0.0			
No. 8 + 10.242	10.942	0.0			0.0			0.0			0.0			
No. 9 + 0.000	9.758	1.5	0.75	7.3	0.0			0.0			0.3	0.15	1.5	
No. 9 + 5.130	5.130	1.8	1.65	8.5	0.0			0.0			0.6	0.45	2.3	
No. 9 + 5.130	0.000	1.8	1.80	0.0	0.0			0.0			0.6	0.60	0.0	
No. 9 + 10.130	5.000	1.8	1.80	9.0	0.0			0.0			0.6	0.60	3.0	
No. 9 + 10.130	0.000	1.8	1.80	0.0	0.0			0.0			0.6	0.60	0.0	No. 9+10.130準用
No. 9 + 14.300	4.170	3.0	2.40	10.0	0.4	0.20	0.8	0.0			1.5	1.05	4.4	No. 9+18.200準用
No. 9 + 18.200	3.900	3.0	3.00	11.7	0.4	0.40	1.6	0.0			1.5	1.50	5.9	
No. 10 + 0.000	1.800	2.9	2.95	5.3	0.5	0.45	0.8	0.0			1.5	1.50	2.7	
No. 10 + 24.000	24.000	2.9	2.90	69.6	0.5	0.50	12.0	0.0			1.5	1.50	36.0	
小 計	89.600			121.4			15.2			0.0			55.7	

種 別	算 式	数 量
出入口部		
1.本体コンクリート		
1)Box取付部	$L = 4.980 \text{ m}$ $V1 = 7.400 \times 4.500 \times 4.980 = 165.834 \text{ m}^3$ 控除(内空) $V2 = 6.000 \times 3.000 \times 4.980 = -89.640 \text{ m}^3$ ハンチ $V3 = \frac{0.300 \times 0.150}{2} \times 4.980 = 0.224 \text{ m}^3$ $\Sigma V1 = 76.418 \text{ m}^3$	
2)接続部	$V1 = \frac{(0.275 + 8.648)}{2} \times 7.400 = 148.568 \text{ m}^3$ $V2 = \frac{(0.432 + 6.588)}{2} \times 9.325 = 147.288 \text{ m}^3$ 控除(内空) $V3 = \frac{(0.883 + 8.039)}{2} \times 6.000 = -80.298 \text{ m}^3$ 控除(内空) $V4 = \frac{(1.040 + 5.980)}{2} \times 7.925 = -83.450 \text{ m}^3$ ハンチ $V5 = \frac{0.300 \times 0.150}{2} \times (0.883 + 1.040 + 8.039 + 5.980) = 0.359 \text{ m}^3$ $\Sigma V2 = 132.467 \text{ m}^3$	
4)出入口部	J-J断面 $V1 = 4.271 \times 6.050 \times 5.800 = 149.869 \text{ m}^3$ J-J断面 $V2 = 3.800 \times 6.050 \times 3.025 = 69.545 \text{ m}^3$ J-J断面 $V3 = 4.170 \times 0.691 \times 8.725 = 25.141 \text{ m}^3$ J-J断面 $V4 = \frac{(4.170 + 1.800)}{2} \times 8.725 = 123.449 \text{ m}^3$ J-J断面 $V5 = 1.800 \times 3.860 \times 8.725 = 60.621 \text{ m}^3$ K-K断面 $V6 = 4.380 \times 0.691 \times 3.025 = 9.155 \text{ m}^3$ D-D断面 $V7 = 2.800 \times 0.500 \times 3.025 = 4.235 \text{ m}^3$	

種 別	算 式	数 量
	K-K断面 $V8 = \left(\frac{4.380 + 5.259}{2} \right) \times 1.758 \times 3.025 = 25.630 \text{ m}^3$ K-K断面 $V9 = 1.550 \times 0.500 \times 3.025 = 2.344 \text{ m}^3$ J-J断面(控除) $V10 = 3.000 \times 5.400 \times 4.800 = -77.760 \text{ m}^3$ J-J断面(控除) $V11 = 3.000 \times 0.650 \times 4.800 = -9.360 \text{ m}^3$ J-J断面(控除) $V12 = 3.570 \times 0.550 \times 5.300 = -10.407 \text{ m}^3$ J-J断面(控除) $V13 = \left(\frac{3.570 + 1.200}{2} \right) \times 4.740 \times 5.300 = -59.916 \text{ m}^3$ J-J断面(控除) $V14 = 1.200 \times 3.860 \times 5.300 = -24.550 \text{ m}^3$ L-L断面(控除) $V15 = 3.000 \times 6.050 \times 2.250 = -40.838 \text{ m}^3$ L-L断面(控除) $V16 = 5.700 \times 0.150 \times 2.250 = -1.924 \text{ m}^3$ L-L断面(控除) $V17 = 1.200 \times 4.400 \times 2.250 = -11.880 \text{ m}^3$ L-L断面(控除) $V18 = 8.050 \times 2.050 \times 2.250 = -37.131 \text{ m}^3$ D-D断面(控除) $V19 = 2.100 \times 0.500 \times 1.450 = -1.523 \text{ m}^3$ F-F断面(控除) $V20 = 1.100 \times 0.400 \times 1.450 = -0.638 \text{ m}^3$ J-J断面(控除) $V21 = 1.200 \times 2.000 \times 0.400 = -0.960 \text{ m}^3$ K-K断面(控除) $V22 = 1.200 \times 1.800 \times 0.375 = -0.810 \text{ m}^3$ J-J断面(控除) $V23 = 1.800 \times 2.000 \times 2.650 = -9.540 \text{ m}^3$ J-J断面(控除) $V24 = \left(\frac{1.700 + 2.000}{2} \right) \times 0.100 \times 6.075 = -1.124 \text{ m}^3$ $\Sigma V3 = 181.628 \text{ m}^3$ $\Sigma V = 76.418 + 132.467 + 181.628 = 390.5 \text{ m}^3$	

種 別	算 式	数 量
2.型枠		
1)Box取付部	$L = 4.980 \text{ m}$ $A1 = 4.500 \times 4.980 \times 2 = 44.820 \text{ m}^2$ $A2 = (2.850 + 5.400 + 2.850) \times 4.980 = 55.278 \text{ m}^2$ $A3 = \left[\frac{0.300^2 \times 0.150^2}{2} \right]^{1/2} \times 2 \times 4.980 = 6.681 \text{ m}^2$ $\Sigma A1 = 106.779 \text{ m}^2$	
2)接続部	側壁 $A1 = (8.648 + 6.586 + 0.275 + 0.417) \times 4.500 = 71.667 \text{ m}^2$ 側壁 $A2 = (8.040 + 5.980 + 0.881 + 0.707) \times 2.850 = 44.483 \text{ m}^2$ 頂版 $A3 = (0.881 + 8.040) / 2 \times 6.000 = 26.763 \text{ m}^2$ 頂版 $A4 = (1.272 + 5.980) / 2 \times 7.925 = 28.736 \text{ m}^2$ ハンチ $A5 = \left[\frac{0.300^2 \times 0.150^2}{2} \right]^{1/2} \times 2 \times (8.040 + 5.980 + 0.881 + 0.707) = 10.470 \text{ m}^2$ 頂版控除 $A6 = (8.040 + 5.980 + 0.881 + 0.707) \times 0.300 = -4.682 \text{ m}^2$ $\Sigma A2 = 177.437 \text{ m}^2$	
4)出入口部 (外側)	J-J断面 $A1 = 4.271 \times 6.050 \times 2 = 51.679 \text{ m}^2$ J-J断面 $A2 = 3.800 \times 6.050 \times 2 = 45.980 \text{ m}^2$ J-J断面 $A3 = 4.170 \times 0.691 \times 2 = 5.763 \text{ m}^2$ J-J断面 $A4 = (4.170 + 1.800) / 2 \times 4.740 = 28.298 \text{ m}^2$ J-J断面 $A5 = 1.800 \times 3.860 \times 2 = 13.896 \text{ m}^2$ J-J断面 $A6 = 2.800 \times 3.025 = 8.470 \text{ m}^2$	

種 別	算 式	数 量
(内側)	K-K断面	
	A7= 4.380 × 0.691 × 2 = 6.053 m2	
	K-K断面	
	A8= (4.380 + 5.259)/ 2 × 1.758 = 16.945 m2	
	K-K断面	
	A9= 1.550 × 0.500 × 2 = 1.550 m2	
	K-K断面	
	A10= (1.550 + 5.259)× 3.025 = 20.597 m2	
	J-J断面	
	A11= 2.750 × (5.400 + 0.150)× 4 = 61.050 m2	
	J-J断面	
	A12= 3.570 × 0.550 × 2 = 3.927 m2	
	J-J断面	
	A13= (3.570 + 1.200)/ 2 × 4.740 = 22.610 m2	
	J-J断面	
	A14= 1.200 × 1.860 = 2.232 m2	
	L-L断面	
	A15= (2.600 + 4.400)× 1.200 = 8.400 m2	
	K-K断面	
	A16= 1.200 × 0.400 = 0.480 m2	
	L-L断面	
	A17= 3.000 × 3.050 = 9.150 m2	
	L-L断面	
	A18= 3.000 × 2.250 = 6.750 m2	
	L-L断面	
	A19= (2.050 + 2.250)× 2 × 8.050 = 17.308 m2	
	L-L断面	
	A20= 1.200 × 2.250 = 2.700 m2	
	G-G断面	
	A21= 1.200 × 2.625 = 3.150 m2	
	L-L断面	
	A22= 1.800 × 8.725 = 15.705 m2	
	L-L断面	
	A23= 1.200 × 0.375 = 0.450 m2	
	J-J,L-L断面	
	A24= 7.000 × 0.300 × 2 = 4.200 m2	
	D-D断面	
	A25= 0.600 × 5.300 = 3.180 m2	
	K-K断面	
	A26= 4.170 × 0.100 = 0.417 m2	

種 別	算 式	数 量
	ハンチ(J-J断面) $A27 = [(2.700^2 \times 5.400^2)^{1/2} + 0.150] \times 2 \times 0.335 = 4.146 \text{ m}^2$ ハンチ部の斜距離 $(0.300^2 \times 0.150^2)^{1/2} = 0.335 \text{ m}$ D-D断面(控除) $A28 = (3.800 + 1.615) / 2 \times (5.400 + 0.150) = -15.027 \text{ m}^2$ D-D断面(控除) $A29 = 2.100 \times 1.450 \times 2 = -6.090 \text{ m}^2$ E-E断面(控除) $A30 = 1.100 \times 1.450 \times 2 = -3.190 \text{ m}^2$ D-D断面 $A31 = (2.100 \times 2 + 1.450) \times 0.500 = 2.825 \text{ m}^2$ E-E断面 $A32 = 1.100 \times 2 \times 0.400 = 0.880 \text{ m}^2$ $\Sigma A3 = 344.484 \text{ m}^2$ $A = 106.779 + 177.437 + 344.484 = 628.7 \text{ m}^2$	

種 別	算 式	数 量
3.基礎コンクリート	取付部 $V1 = 7.400 \times 4.980 \times 0.100 = 3.685 \text{ m}^3$ 接続部 $V2 = (0.275 + 8.648) / 2 \times 7.400 \times 0.100 = 3.302 \text{ m}^3$ 接続部 $V3 = (0.432 + 6.588) / 2 \times 9.325 \times 0.100 = 3.273 \text{ m}^3$ 出入口部 $V4 = 6.050 \times 8.825 \times 0.100 = 5.339 \text{ m}^3$ 出入口部 $V5 = 7.150 \times 8.725 \times 0.100 = 6.238 \text{ m}^3$ 出入口部 $V6 = 2.000 \times 6.075 \times 0.100 = 1.215 \text{ m}^3$ $\Sigma V = 23.052 \text{ m}^3 = 23.1 \text{ m}^3$	
4.均し型枠	$A = (13.628 + 6.588 + 15.200 + 5.255 + 15.200 + 8.725 + 0.100) \times 0.100 = 6.470 \text{ m}^2$ $\Sigma A = 6.470 \text{ m}^2 = 6.5 \text{ m}^2$	
5.基礎碎石	取付部 $A1 = 7.400 \times 4.980 = 36.852 \text{ m}^2$ 接続部 $A2 = (0.275 + 8.648) / 2 \times 7.400 = 33.015 \text{ m}^2$ 接続部 $A3 = (0.432 + 6.588) / 2 \times 9.325 = 32.731 \text{ m}^2$ 出入口部 $A4 = 6.050 \times 8.825 = 53.391 \text{ m}^2$ 出入口部 $A5 = 7.150 \times 8.725 = 62.384 \text{ m}^2$ 出入口部 $A6 = 2.000 \times 6.075 = 12.150 \text{ m}^2$ $\Sigma A = 230.523 \text{ m}^2 = 230.5 \text{ m}^2$	

種 別	算 式	数 量
6.歩道舗装		
1)コンクリート	・ボックス取付部	
18-8-40	$V1 = 5.800 \times 0.086 \times 4.980 = 2.484 \text{ m}^3$	
	※ 平均厚	
	h1= 0.100 m (中央)	
	h2= 0.071 m (端部 (=0.10m-2.90m × 1%))	
	$\Delta H = (0.100 + 0.071) / 2 = 0.086$	
	・接続部	
	$V2 = (0.883 + 8.039) / 2 \times 6.000 \times 0.100 = 2.677 \text{ m}^3$	
	$V3 = (1.040 + 5.980) / 2 \times 7.925 \times 0.100 = 2.782 \text{ m}^3$	
	・出入口部	
	$V4 = 0.070 \times 5.550 \times 4.800 = 1.865 \text{ m}^3$	
	$V5 = 0.070 \times 4.500 \times 5.300 = 1.670 \text{ m}^3$	
	$V6 = 0.100 \times 3.860 \times 5.300 = 2.046 \text{ m}^3$	
	$V7 = 0.070 \times (0.650 \times 4.800 + 0.550 \times 5.300) = 0.422 \text{ m}^3$	
	$V8 = 0.100 \times 5.550 \times 2.250 = 1.249 \text{ m}^3$	
	$V9 = 0.100 \times 4.400 \times 2.250 = 0.990 \text{ m}^3$	
	$V10 = 0.100 \times 2.000 \times 0.400 = 0.080 \text{ m}^3$	
	$V11 = 0.100 \times 1.800 \times 0.375 = 0.068 \text{ m}^3$	
	階段	
	$V12 = 0.210 \times 0.105 / 2 \times 5.300 \times 32 \text{ 段} = 1.870 \text{ m}^3$	
	$\Sigma V = 18.203 \text{ m}^3$	18.2 m3
2)モルタル	階段	
1:3	$V1 = 0.310 \times 0.030 \times 5.300 \times 32 = 0.049 \text{ m}^3$	
	$V2 = (0.040 + 0.030) / 2 \times 0.120 \times 32 = 0.134 \text{ m}^3$	
	$\Sigma V = 0.183 \text{ m}^3$	0.2 m3

種 別	算 式										数 量		
7.配力鉄筋													
SD345	D13	接続部	昇降部(E通路)	出入口部(階段部)	エレベーターピット	出入口部(U型)							
	W=	2,754	+	252	+	493	+	1,350	+	1,723	=	6,572 kg	
	D16	W=	706	+	1,590	+	913	+	167	+	86	=	3,462 kg
	D19	W=	3,566	+		+	1,126	+	808	+	2,543	=	8,043 kg
	D22	W=	2,232	+	798	+	422	+	847	+	340	=	4,639 kg
	D25	W=	9,047	+	557	+	2,828	+		+	804	=	13,236 kg
	D29	W=	3,484	+	2,029	+		+		+		=	5,513 kg
	D32	W=	10,018	+		+		+		+	2,715	=	12,733 kg
					D13	:		6,572	kg				
					D16～D25	:		29,380	kg				
					D29～D32	:		18,246	kg				
		Σ V=	54,198	kg							=	54,198 kg	
8.目地材	ボックス取付部～接続部												
	A1=	7.400	×	4.500	－	6.000	×	3.000	=	15.300	m2		
	接続部～出入口部(Box)												
	A2=	9.325	×	4.371	－	7.925	×	3.000	=	16.985	m2		
	ハンチ												
	A3=	0.300	×	0.150	/	2	×	4	=	0.090	m2		
	出入口部(エレベーターシャフト)												
	A4=	8.550	×	3.025	－	8.050	×	2.250	=	7.751	m2		
	A5=	4.241	×	5.700	－	3.570	×	5.300	=	5.253	m2		
		Σ A=	45.379	m2							=	45.4 m2	
9.ノンスリップタイル													
	L=	5.300	×	32					=	169.600	m	169.6 m	

種 別	算 式	数 量
10.足場工		
1)枠組足場	接続部 $A1 = (5.255 + 13.628 + 6.388 + 2.200) \times 5.100 = 140.102 \text{ 掛m2}$ 出入口部(エレベーター通路) $A2 = 5.500 \times 4.100 \times 2 = 45.100 \text{ 掛m2}$ 出入口部(エレベーターシャフト) $A3 = (3.025 + 2.950 \times 2 + 2.200) \times 8.850 = 98.456 \text{ 掛m2}$ 出入口部(エレベーターシャフト) $A4 = 3.025 \times 2.700 = 8.168 \text{ 掛m2}$ 出入口部(踊り場) $A4 = 0.900 \times 4.570 = 4.113 \text{ 掛m2}$ $\Sigma A = 295.939 \text{ 掛m2} = 295.9 \text{ 掛m2}$	
2)単管足場	出入口部(昇降部:Box) $A1 = 5.700 \times 4.570 = 26.049 \text{ 掛m2}$ 出入口部(昇降部:U型) $A2 = (4.570 + 2.100) / 2 \times 4.740 \times 2 = 31.616 \text{ 掛m2}$ $\Sigma A = 69.946 \text{ 掛m2} = 69.9 \text{ 掛m2}$	
11.支保工	ボックス取付部 $V1 = 6.000 \times 3.000 \times 4.980 = 89.640 \text{ 空m3}$ 接続部 $V2 = (0.883 + 8.039) / 2 \times 6.000 \times 3.000 = 80.298 \text{ m3}$ 接続部 $V3 = (1.040 + 5.980) / 2 \times 7.925 \times 3.000 = 83.450 \text{ m3}$ 出入口部(エレベーター通路) $V4 = 2.250 \times 5.550 \times 3.000 = 37.463 \text{ 空m3}$ 出入口部(昇降部:Box) $V4 = 4.800 \times 5.550 \times 3.000 = 79.920 \text{ 空m3}$ ハンチ(控除) $V5 = 0.300 \times 0.150 / 2 \times (13.019 + 5.980 + 5.863 + 1.040) = -0.583 \text{ 空m3}$ ハンチ(控除) $V5 = 0.300 \times 0.150 / 2 \times (5.550 + 6.187) \times 2 = -0.528 \text{ 空m3}$ $\Sigma V = 369.660 \text{ 空m3} = 369.7 \text{ 空m3}$	

種 別	算 式	数 量
12.防水工		
1)防水処理	・側部 Box取付部 $A1 = (\quad + 4.500 \times 2) \times 4.980 = 44.820 \text{ m}^2$ 接続部 $A2 = (7.941 + 6.588 + 0.275 + 0.432) \times 4.500 = 68.562 \text{ m}^2$ 出入口部(エレベーター通路) $A5 = (\quad + 3.800 \times 2) \times 5.550 = 42.180 \text{ m}^2$ 出入口部(階段部) $A6 = (\quad + 4.371 \times 2) \times 5.550 = 48.518 \text{ m}^2$ 出入口部(控除) $A7 = (3.800 + 1.615) / 2 \times (5.400 + 0.150) \times 2 = -30.053 \text{ m}^2$ $\Sigma A = 174.027 \text{ m}^2 = 174.0 \text{ m}^2$ ・底頂部 Box取付部 $A1 = (7.400 + \quad \times \quad) \times 4.980 = 36.852 \text{ m}^2$ 接続部 $A3 = (0.275 + 8.648) / 2 \times 7.400 = 33.015 \text{ m}^2$ 接続部 $A4 = (0.432 + 6.588) / 2 \times 9.325 = 32.731 \text{ m}^2$ 出入口部(エレベーター通路) $A5 = (3.025 + \quad \times \quad) \times 5.550 = 16.789 \text{ m}^2$ 出入口部(階段部) $A6 = (5.800 + \quad \times \quad) \times 5.550 = 32.190 \text{ m}^2$ $\Sigma A = 151.577 \text{ m}^2 = 151.6 \text{ m}^2$	
2)止水版 センターバルブ型 t=5mm	Box取付部～接続部 $L1 = (6.700 + 3.750) \times 2 = 20.900 \text{ m}$ 接続部～出入口部(Box) $L2 = (8.325 + 3.400) \times 2 = 23.450 \text{ m}$ 出入口部(Box)～出入口部(U型) $L3 = 2.638 + 6.500 \times 2 = 15.638 \text{ m}$ 出入口部(Box)～出入口部(U型) $L4 = 5.736 + 3.870 = 9.606 \text{ m}$ $\Sigma L = 69.594 \text{ m} = 69.6 \text{ m}$	

10 m当り

520

300

自由勾配側溝
300×500

850

100

100

570

均しコンクリート
18-8-40

基礎砕石
RC-40

[illegible]

10 m当り

Figure 1: Technical drawing of a square stone monument. The drawing includes a top view and a side elevation. The top view shows a square with a side length of 460 mm. It features a central octagonal hole with a side length of 300 mm. The distance from the center of the octagon to the outer edge is 80 mm. The side elevation shows a total height of 500 mm. The base is 230 mm thick and is made of concrete (均しコンクリート). The upper part is made of stone (基座碎石 RC-40). The octagonal hole is 100 mm deep. The distance from the center of the octagon to the outer edge of the base is 50 mm. The total width of the base is 660 mm. The drawing is labeled with dimensions and material specifications.

[illegible]

10 m当り

Technical drawing of a circular structure, likely a manhole or well opening. The drawing shows a cross-section of the structure, which is a thick-walled cylinder. The outer diameter is labeled as $\phi 300$. The total height of the structure is indicated as 384. The structure is supported by a base, which is shown as a rectangular block with a width of 500. The base is labeled as "基礎砕石 RC-40". The structure is labeled as "マンホール管" (Manhole pipe).

[illegible]

1 箇所当り

Technical drawing of a square rainwater tree (雨水樹) showing top and side views with dimensions and labels.

Top View Dimensions:

- Overall width: 500
- Inner square width: 300
- Outer square width: 500
- Vertical dimensions: 100 (top), 300 (middle), 100 (bottom)

Side View Dimensions:

- Overall height: 1000
- Base height: 100
- Base width: 700
- Top width: 500
- Top segments: 100, 300, 100
- Thickness: t

Labels:

- グレーチング蓋 (T-25対応) 300×300用 (Grating cover (T-25 compatible) for 300×300)
- 雨水樹 (二次製品) 300×300 (Rainwater tree (secondary product) 300×300)
- 底打コンクリート 18-8-40 (Base concrete 18-8-40)

[illegible]

1 箇所当り

Technical drawing of a rainwater collector (雨水集水器) showing its internal structure and dimensions. The drawing is a cross-section view. Key components labeled include: 調整金具 (Adjusting tool), 調整リング (Adjusting ring), 斜壁 (Sloped wall), 直壁 (Straight wall), ステップ (Step), 管取付壁 (Pipe mounting wall), 雨水排水管 (VU管) (Rainwater discharge pipe (VU pipe)), 可とう継手 (Flexible joint), and 再生クラッシャーラン基礎 (RC-40) (Recycled crusher run base (RC-40)). Dimensions shown include: overall diameter 820, inner diameter 600, and 900, total height H, and base dimensions 70, 1,060, and 1,200. Elevation markers include 110, h5, h4, h3, h2, h1, 200, and 130. Elevation points are marked as 変位6, 変位5, and 変位4.

[illegible]

1 式当り

Technical drawing of a concrete structure cross-section. The structure has a total height of 1567~1715 (500~697) and a top width of 400. The base is 150 units high. The base consists of a central concrete section (コンクリート 18-8-40) and side sections of foundation gravel (基礎砕石 RC-40). The base width is 1184~1258 (650~749), with 100 units of gravel on each side. A slope of 1:0.5 is indicated on the right side.

[illegible]

1 式当り

Technical drawing of a concrete structure (likely a culvert or bridge pier) showing dimensions and materials.

Dimensions:

- Total height: 1567 ~ 1715 (500 ~ 697)
- Top width: 400
- Base width: 1184 ~ 1258 (650 ~ 749)
- Base thickness: 150
- Side slope: 1:0.5

Materials:

- コンクリート (Concrete) 18-8-40
- 基礎砕石 (Foundation Gravel) RC-40

[illegible]

種 別	算 式	数 量
舗装工		
2.歩道舗装		
1)表層	再生細粒度As t=4cm A= 18.8 =	18.8 m2
4)路盤	クラッシャーラン C-30 t=10cm A= 18.8 =	18.8 m2
3.駐車場舗装		
1)表層	再生密粒度As t=4cm A= 358.7 + 152.3 =	511.0 m2
2)路盤	再生クラッシャーラン RC-40 t=15cm A= 358.7 + 152.3 =	511.0 m2

種 別	算 式	数 量
仮設工		
1-1)鋼矢板打込	鋼矢板Ⅳ型 L=12.0m $N = 103 + 61 = 164 \text{ 枚}$ $W = 76.1 \times 12.0 \times 164 = 149,765 \text{ kg}$	
1-2)鋼矢板引抜	鋼矢板Ⅳ型 L=12.0m $N = 85 + 79 = 164 \text{ 枚}$ $W = 76.1 \times 12.0 \times 164 = 149,765 \text{ kg}$	
1-3)鋼矢板引抜	鋼矢板ⅢW型 L=11.5m $N = 7 + 7 = 14 \text{ 枚}$ $W = 81.6 \times 11.5 \times 14 = 13,138 \text{ kg}$	
2)腹起し	H-400×400×13×21 $L2 = 77.12 + 43.93 = 121.05 \text{ m}$ $W = 200.0 \times 121.05 = 24,210 \text{ kg}$	
3)切梁	H-400×400×13×21 $L = 30.42 = 30.42 \text{ m}$ $W = 200.0 \times 30.42 = 6,084 \text{ kg}$	
5)火打梁	H-350×350×12×19 L=2.964m $L = 11.86 = 11.86 \text{ m}$ $W = 150.0 \times 11.86 = 1,779 \text{ kg}$	
6)火打梁	H-350×350×12×19 L=3.65m $L = 7.30 = 7.30 \text{ m}$ $W = 150.0 \times 7.30 = 1,095 \text{ kg}$	
7)副部材A	$W = 33,168 \text{ kg (腹起し・切梁・火打ち梁総重量)}$ $W = 33,168 \times 0.22 = 7,297 \text{ kg}$	
8)副部材B	$W = 33,168 \times 0.04 = 1,327 \text{ kg}$	
9)頭部溶接 L=0.5m	$N = 131 + 60 = 191 \text{ 箇所}$	
10)大型土のう	$N = 18 + 64 = 82 \text{ 袋}$	
11)仮設材運搬	$W = 94060.0 + 23286.0 + 5122.9 = 122,469 \text{ kg}$	

種 別	算 式					数 量		
	一次施工							
	種別	規格			数量		数量	
	鋼矢板打込	鋼矢板Ⅳ型	L=12.0m	枚	103			
	鋼矢板引抜	鋼矢板Ⅳ型	L=12.0m	枚	85			
	鋼矢板引抜	鋼矢板Ⅲw型	L=11.5m	枚	7			
	腹起し	H-400×400×13×21	L=15.66m	本	2	m	77.12	
	腹起し	H-400×400×13×21	L=11.46m	本	2			
	腹起し	H-400×400×13×21	L=11.44m	本	2			
	切梁	H-400×400×13×21	L=10.14m	本	3	m	30.42	
	火打梁	H-350×350×12×19	L=2.964m	本	4	m	11.86	
	二次施工							
	種別	規格			数量		数量	
	鋼矢板打込	鋼矢板Ⅳ型	L=12.0m	枚	61			
	鋼矢板引抜	鋼矢板Ⅳ型	L=12.0m	枚	79			
	鋼矢板引抜	鋼矢板Ⅲw型	L=11.5m	枚	7			
	腹起し	H-400×400×13×21	L=11.785m	本	2	m	43.93	
	腹起し	H-400×400×13×21	L=5.090m	本	4			
	火打梁	H-350×350×12×19	L=3.65m	本	2	m	7.30	

構造物撤去工集計表

[illegible]

コンクリート取壊し数量表

項目	単位	数量	コンクリート取壊し				備考
			無筋コンクリート		二次製品		
			単位当り	取壊し数量	単位当り	取壊し数量	
ボックスカルバート	m	13.6			0.140	1.9	
ヒューム管	m	24.4			0.057	1.4	
自由勾配側溝	m	9.3			0.151	1.4	
集水桝	箇所	1.0			0.169	0.2	
雨水ます	箇所	1.0			0.102	0.1	
電気ます	箇所	3.0			0.102	0.3	
				0.0		5.3	