

数 量 計 算 書

(土木)

仕様書番号 上第8改-4号

工 事 名 美佐野加圧ポンプ場更新工事

ポンプ井本体数量計算書

[illegible]

[illegible]

(3) 天井版工	工事費												
	現場組立				690	kg	1	式	690	kg	690	kg	
(4) 付帯工	資材費												
	マンホール	SUS329	φ 600×475H		1	組	17	kg	17	kg	1	組	
	通気口	SUS329	φ 350		1	個	17	kg	17	kg	1	個	
	防波管	VPW	100A		6.2	m	1	式	6.2	m	6.2	m	
	外タラップ保護枠付	SUS304	W450×P300 3985H		1	本	55	kg	55	kg	1	本	
	外タラップ用踏台	SUS304	W620×630		1	本	26	kg	26	kg	1	本	
	内タラップ保護枠付	329/304	W450×P300 3320H		1	本	45	kg	45	kg	1	本	
	歩廊(外周)	SUS304	滑り止め鋼板-4.5t		1	組	390	kg	390	kg	1	組	
	手 摺	SUS304	RB φ 16×TP-20A-1100H		1	組	140	kg	140	kg	1	組	
	集水ピット	SUS304	φ 1000×400H		1	個	121	kg	121	kg	1	個	
	保護ボックス	SUS304	400×300×920H		1	組	22	kg	22	kg	1	組	
	流入管サポートA	SUS304	W300×388H 100A		1	組	6.38	kg	6.4	kg	1	組	
	流入管サポートB	SUS304	W300×544H 100A		1	組	7.34	kg	7.3	kg	1	組	
	越流管サポート	SUS329	W300×400H 80A		2	組	6.41	kg	12.8	kg	2	組	
	防波筒サポート	SUS329	W300×688H 100A		4	組	9.17	kg	36.7	kg	4	組	
	採水口用支持金具	SUS304	W250×1112H 65A		1	組	8.73	kg	8.7	kg	1	組	

[illegible]

(5) 付帯配管工	資材費												
	流入管												
	片F短管	SUS	100A×1410L		1	本	1	式	1	本	1	本	
	両F曲管	SUS	100A×740L×1806L×1080L		1	本	1	式	1	本	1	本	
	フランジ継手材		100A		3	組	1	式	3	組	3	組	
	仕切弁		100A		1	基	1	式	1	基	1	基	
	流出管												
	片F曲管	SUS	100A×177L×830L		1	本	1	式	1	本	1	本	
	両F短管	SUS	100A×1730L		1	本	1	式	1	本	1	本	
	フランジ継手材		100A		2	組	1	式	2	組	2	組	
	仕切弁		100A		1	基	1	式	1	基	1	基	
	越流管												
	片F短管	SUS	80A×3070L×1126L		1	本	1	式	1	本	1	本	
	3F異形管	SUS	80A×440L×400L×400L		1	本	1	式	1	本	1	本	
	フランジ継手材		80A		1	組	1	式	1	組	1	組	
	排水管												
	片F短管	SUS	80A×600L		1	本	1	式	1	本	1	本	

[illegible]

(5) 付帯配管工	工事費												
	鋼管吊込据付工		65A		0.6	m	1	式	0.6	m	0.6	m	
	鋼管吊込据付工		80A		7.8	m	1	式	7.8	m	7.8	m	
	鋼管吊込据付工		100A		8.3	m	1	式	8.3	m	8.3	m	
	フランジ継手工		80A		3	組	1	式	3	組	3	組	
	フランジ継手工		100A		5	組	1	式	5	組	5	組	
	弁設置工		65A		1	基	1	式	1	基	1	基	
	弁設置工		80A		1	基	1	式	1	基	1	基	
	弁設置工		100A		2	基	1	式	2	基	2	基	
	弁設置工		100A(水位調整弁)		1	基	1	式	1	基	1	基	
	フランジ補強金具 取付工		φ100		2	組	2	組	2	組	2	組	
	フランジ補強金具 取付工		φ75		3	組	3	組	3	組	3	組	
(6) 仮設工	資材費												
	敷鉄板		5×10 t=22mm		8	枚	0.802	t	6.416	t	8	枚	賃料
	工事費												
	敷鉄板設置撤去工		5×10 t=22mm 22枚	(1.524×3.048)×8	8	枚	4.65	m ²	37.2	m ²	37.2	m ²	

基礎数量計算書

基礎版部

数量集計表

[illegible]

名称	計算式		数量	単位
基礎コンクリート				
24-12-25 基礎版	$1/4 \times \pi \times 5.060^2 \times 1.100$	=	22.120	
鉄筋 ピット部	$1/4 \times \pi \times 2.000^2 \times 0.350$	=	1.100	
擁壁分控除	$-1/4 \times \pi \times 4.660^2 \times 0.550$	=	-9.380	
ピット控除	$-1/4 \times \pi \times 1.000^2 \times 0.350$	=	-0.275	
採水口基礎	$0.600 \times 0.518 \times 0.350$	=	0.109	
タラップ基礎	$0.800 \times 0.532 \times 0.350$	=	0.149	
仕切弁支持版基礎	$0.500 \times 0.662 \times 0.150 \times 3$	=	0.149	
アスコン控除	$-1/4 \times \pi \times 4.300^2 \times 0.050$	=	-0.726	
		計	13.246	13.2 m3
型枠				
基礎版	$5.060 \times \pi \times 1.100$	=	17.486	
ピット部	$2.000 \times \pi \times 0.350$	=	2.199	
擁壁	$4.660 \times \pi \times 0.550$	=	8.052	
採水口基礎	$(0.600+0.518+0.518) \times 0.350$	=	0.573	
タラップ基礎	$(0.800+0.532+0.532) \times 0.350$	=	0.652	
仕切弁支持版基礎	$(0.500+0.662+0.662) \times 0.150 \times 3$	=	0.821	
アスコン境界型枠	$4.300 \times \pi \times 0.050$	=	0.675	
		計	30.458	30.46 m2
鉄筋				
SD345				
D16	1373.5	=	1373.500	1373.50 kg
D13	48.5	=	48.500	48.50 kg
アスファルトコンクリート				
密粒度13、PK-4				
t=50 アスファルトコンクリート	$1/4 \times \pi \times 4.300^2$	=	14.522	
ピット控除	$-1/4 \times \pi \times 1.000^2$	=	-0.785	
		計	13.737	13.7 m2

均しコンクリート

18-8-40

基礎版	$1/4 \times \pi \times 5.260^2 \times 0.100$	=	2.173	
採水口基礎	$0.800 \times 0.618 \times 0.100$	=	0.049	
タラップ基礎	$1.000 \times 0.632 \times 0.100$	=	0.063	
仕切弁支持版基礎	$0.700 \times 0.662 \times 0.100 \times 3$	=	0.139	
		計	2.424	2.4 m3

均しコンクリート型枠

基礎版	$5.260 \times \pi \times 0.100$	=	1.652	
ピット部	$2.000 \times \pi \times 0.100$	=	0.628	
採水口基礎	$(0.800+0.618+0.618) \times 0.100$	=	0.204	
タラップ基礎	$(1.000+0.632+0.632) \times 0.100$	=	0.226	
仕切弁支持版基礎	$(0.700+0.662+0.662) \times 0.100 \times 3$	=	0.607	
		計	3.317	3.32 m2

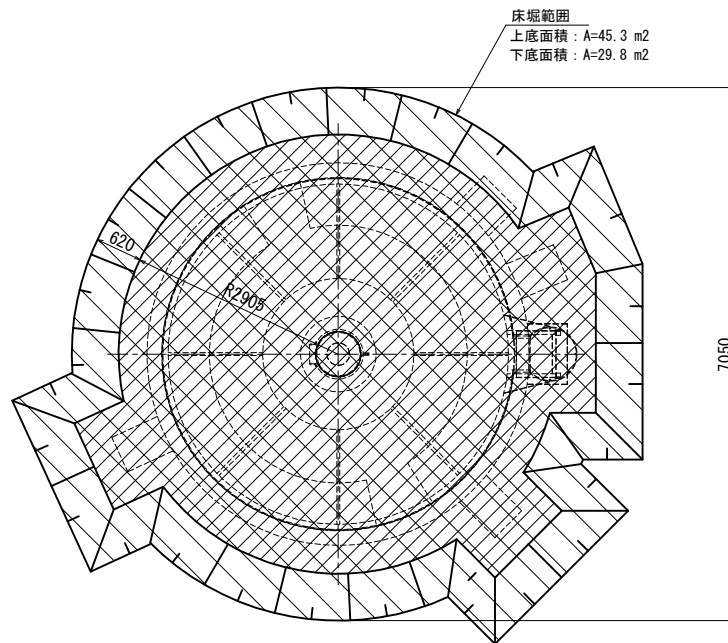
基礎置換工数量計算書

土工（置換工）数量

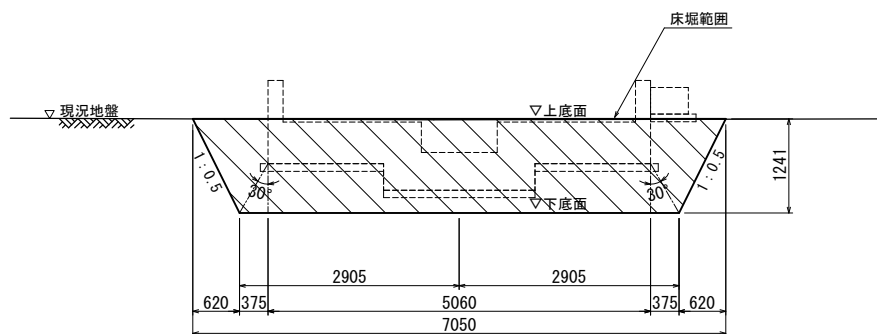
種 別	計 算 式	数 量
土 工 (床堀工)	【床堀工】 置換着底面から現況地盤高までの床堀 数量添付図 参照 $V1 = (45.300 + 29.800) / 2 \times 1.241$	$= 46.600 \text{ m}^3$
	合 計	46.600 m ³
土 工 (置換工)	【置換工】 置換着底面から置換天端面までの置換 数量添付図 参照 $V1 = (36.300 + 29.800) / 2 \times 0.550$	$= 18.178 \text{ m}^3$
	配水池ピット部控除 $-V = -\pi / 4 \times 2.000^2 \times 0.350$	$= -1.100 \text{ 〃}$
	合 計	17.078 m ³
土 工 (埋戻工)	【埋戻工】 置換天端面から現況地盤高までの埋戻し 数量添付図 参照 $V1 = (45.300 + 36.300) / 2 \times 0.691$	$= 28.193 \text{ m}^3$
	配水池躯体部控除 $-V = -\pi / 4 \times 5.060^2 \times 0.691$	$= -13.895 \text{ 〃}$
	$-V = -0.500 \times 0.600 \times 0.250$	$= -0.075 \text{ 〃}$
	$-V = -0.650 \times 0.500 \times 0.150 \times 3$	$= -0.146 \text{ 〃}$
	$-V = -0.800 \times 0.500 \times 0.250$	$= -0.100 \text{ 〃}$
	合 計	13.977 m ³
土 工 (残 土)	残土 土量変化率考慮 $V = 46.600 - 13.977 / 0.9$	$= 31.070 \text{ m}^3$
	合 計	31.070 m ³

土工（床 堀）

土工平面図
(床 堀)

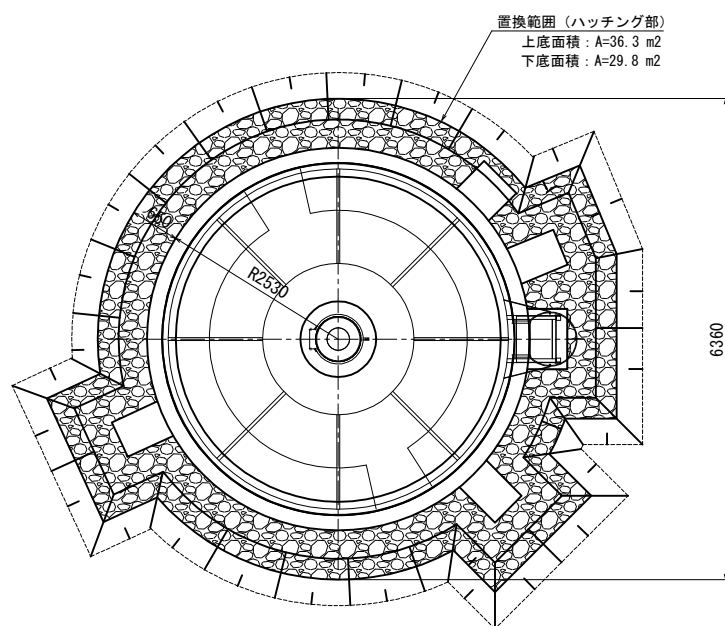


土工断面図
(床 堀)

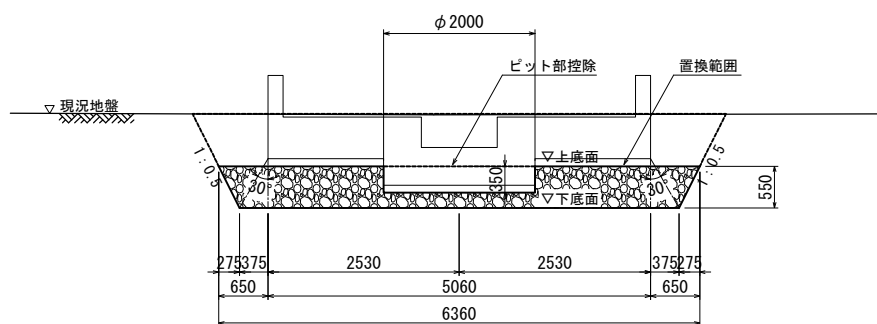


土工（置換工法）

土工平面図
(置換)

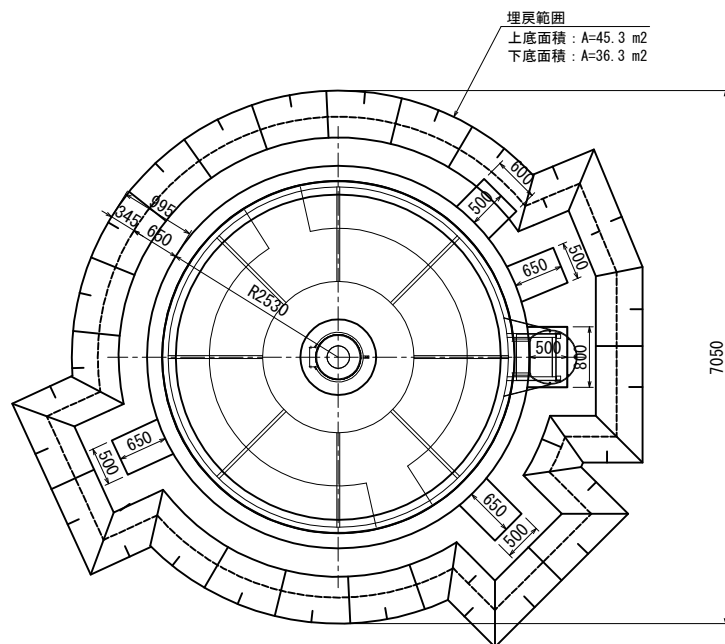


土工断面図
(置換)

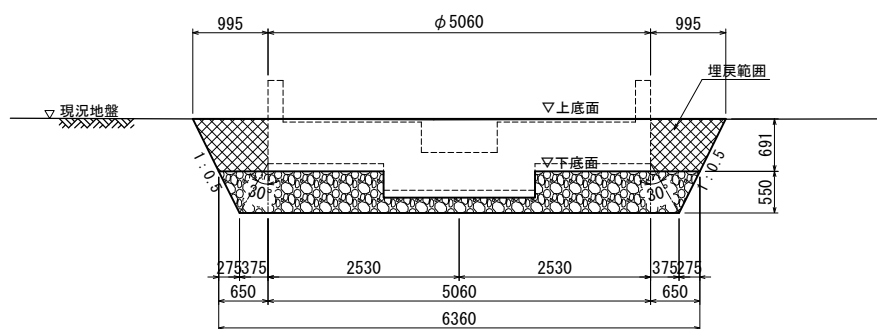


土工（埋 戻）

土工平面図
(埋 戻)



土工断面図
(埋 戻)



美佐野加圧ポンプ場更新工事

進入路工数量計算書

進入路工 数量計算書

目 次

	頁
§ 1. 下部工数量総括表 -----	1
§ 2. プレキャスト床版工数量-----	3
§ 3. A1橋台数量 -----	6
§ 4. A2橋台数量 -----	16
§ 5. 重力式擁壁工数量 -----	26
§ 6. 仮設工数量(基礎杭施工時) -----	29

§
End 29

§ 1.下部工数量総括表

躯体工

種 別		規 格	単位	数 量			摘 要
				A1橋台	A2橋台	計	
軀 体 工	本体コンクリート	24-12-25BB	m ³	7	7	14	
	型 枠	鉄筋構造物	m ²	20	20	40	一般型枠
	型 枠	〃	m ²	-	-	-	円形型枠
	均しコンクリート	18-8-40BB	m ²	7	7	14	t= 100 V= 1.4 m ³
	均しコン型枠		m ²	2	2	4	
	基礎碎石	RC40	m ²	7	7	14	t= 150 V= 2.1 m ³
	足 場 工	枠組足場	掛m ²	-	-	-	平均設置高30.0m以下
		単管足場	掛m ²	-	-	-	
鉄 筋	D29～D32	SD345	t	-	-	-	
	D16～D25	〃	〃	-	-	-	
	D13	〃	〃	0.36	0.36	0.72	
	D10	〃	〃	0.04	0.04	0.08	
	計		〃	0.40	0.40	0.80	
ガ ス 圧 接	D32		箇所	-	-	-	
	D29		〃	-	-	-	
	計		〃	-	-	-	
支 承 工	沓座モルタル	無収縮	m ³	0.12	0.12	0.24	参考重量 450 kg
	箱拔型枠		m ²	0.4	0.4	0.8	
	円筒型枠		m ²	0.02	0.02	0.04	
	アンカー鉄筋		Kg	13	13	26	
土 工	躯体施工時掘削	A領域 (～5.0m)	m ³	24	15	39	
		B領域	〃	-	-	-	
	埋戻し		〃	15	8	23	
	残土		〃	8	6	14	C=0.9
	基面整正		m ²	7	7	14	

基礎工

種 別		規 格	単位	数 量			摘 要
				A1橋台	A2橋台	計	
杭	鋼管杭φ318.5 t=6.9mm	全長	m	13.5	13.5	27.0	
		本数	本	3	3	6	
	杭重量	鋼管杭 SKK400	Kg	717	717	1,434	
	吊金具	吊金具	〃	6	6	12	
	ずれ止め	ずれ止め	〃	6	6	12	
		合 計	〃	729	729	1,458	
	モルタル使用量		m ³	2	2	4	
	中詰コンクリート		m ³	0.21	0.21	0.42	
	吊型枠		m ²	0.21	0.21	0.42	
	削孔日数		日	3.90	3.60	7.50	
	ビット損料		%	27	—	27	
	廃棄汚水処理量		t	54	54	108	
	廃棄汚水運搬量		m ³	49	49	98	
杭頭部	鉄筋	D29～D32	t	—	—	—	
		D16～D25	t	—	—	—	
		D13	t	0.2	0.1	0.3	
		計	m ²	0.2	0.1	0.3	
	フレア溶接 D13	SD345	m	3.9	3.9	7.8	
	杭頭切断	〃	〃	—	—	—	
	スクラップ				—	—	
					—	—	
土工	掘削長		m	19	18	37	
	中掘体積		m ³	2	2	4	
	残土処理		m ³	—	—	—	

§ 2.プレキャスト床版数量

種 別		規 格	単 位	数 量	摘 要
床 版	3000×350×1000	標準	枚	4	参考重量 W=2625Kg
	"	アンカーD13×24	枚	2	
	合 計			6	
地 覆 工	コンクリート	$\sigma_{ck}=24(N/mm^2)$	m ³	0.80	
	型枠	一般型枠	m ²	3.50	
鉄 筋	D29～D32	SD345	t		
	D16～D25	"	"		
	D13	"	"	0.03	
	計	"	"	0.03	
支 承 工	無収縮モルタル		m ²	0.01	参考重量 16.2 kg
	アンカー鉄筋	D25 (L=530)	kg		下部工に計上
	沓座補強筋	D10×50×50	kg		"
付 帯 工	防護柵工	Gr-C-2B	m	6.00	
	目地工 (t=20mm)	エラストイト相当品	m ²	5.00	

種 別	算 式	数 量
プレキャスト床版		
プレキャスト製品	1) 標準 W= 2625 Kg 固定用孔φ50 × 2 3000×350×1000 4 枚	
	2) 標準2 3000×350×1000 地覆アンカー筋 D13 × 24 2 枚 6 枚	6 枚
地覆コンクリート 24-12-25	$V1 = ((0.27+0.25)/2 + (0.25+0.24)/2) \times 0.50 \times 3.00 = 0.76 \text{ m}^3$ 0.76 m ³	0.8 m ³
本体型枠 一般型枠	①地覆 $A1 = (0.27+0.25)/2 \times 0.50 \times 2 + (0.27+0.25) \times 3.00 = 1.82 \text{ m}^2$ $A2 = (0.25+0.24)/2 \times 0.50 \times 2 + (0.25+0.24) \times 3.00 = 1.72 \text{ m}^2$ 3.54 m ²	3.5 m ²
地覆鉄筋 D13 (SD345)	W= 16+17 = 33 Kg 33 Kg	33 Kg
支承工 アンカー鉄筋	D25 L= 530 W= 3.98 Kg/m n= 6 × 2 = 12 W= 0.53 × 3.98 × 6 × 2 = 25 Kg 25 Kg	25 Kg

種 別	算 式	数 量
無収縮モルタル	無収縮モルタル充填 100箇所あたりの注入量を算出する 使用量 (kg) = $(D^2 \times \pi / 4 \times L1 - d^2 \times \pi / 4 \times L2) \times 100 \times M \times (1 + K)$ ここに、 D : ボイド径 (m) 0.05 m L : ボイド長 (m) 0.35 m t : 支承厚 0.023 m L1 : L + t 0.373 m d : アンカー径 (m) 0.025 m L2 : アンカー材長 (m) 0.273 m M : 単位質量で 1,875 kg/m³ とする。 K : 割増し係数で +0.20 とする。 W = $(0.050^2 \times \pi / 4 \times 0.373 - 0.025^2 \times \pi / 4 \times 0.273) \times 100 \times 1875 \times 1.20$ = 134.6 kg したがって、 W = $134.6 \times 12 / 100$ = 16.2 kg = $16.2 / 1875$ = 0.01 m³	16.2 kg 0.01 m³
防護柵工	Gr-C-2B(Base-PLタイプ) L = 3.0 × 2 = 6.0 m	6.0 m
目地工	エラストイト相当品 t = 20 mm A = 2.49 × 2 = 4.98 m²	5.0 m²

§ 3.A1橋台数量

本体工

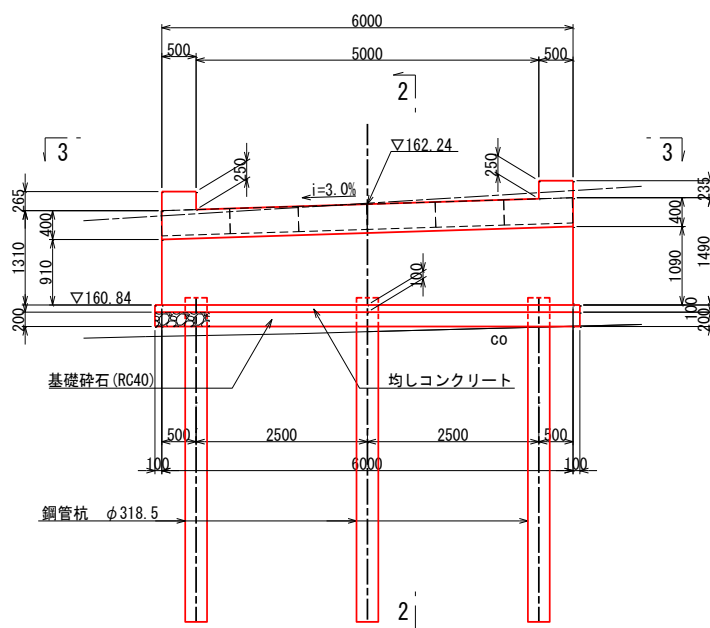
種 別		規 格	単 位	数 量	摘 要
軀 体 工	本体コンクリート	24-12-25BB	m ³	7.0	
	型 枠	鉄筋構造物	m ²	20.3	一般型枠
	型 枠		m		円形型枠
	均しコンクリート	18-8-40BB	m ²	7.2	t= 100 V= 0.7 m ³
	均しコン型枠		m ²	1.5	
	基礎碎石	RC-40	m ²	7.2	t= 150 V= 1.1 m ³
	足 場 工	枠組足場	掛m ²	-	平均設置高30.0m以下
		単管足場	掛m ²	-	
鉄 筋	D29~D32	SD345	t	-	
	D16~D25	〃	〃	-	
	D13	〃	〃	0.36	
	D10	〃	〃	0.04	
	計	〃	〃	0.40	
ガ ス 圧 接	D32		箇所	-	
	D29		〃	-	
	計		〃	-	
支 承 工	沓座モルタル	無収縮	m ³	0.12	
	箱抜型枠		m ²	0.37	
	円筒型枠	φ 125	m ²	0.02	=1.26m
	アンカー鉄筋	D25 L=530mm	Kg	13	
土 工	躯体施工掘削	A領域 (~5.0m)	m ³	24	
		B領域 (~5.0m)	〃	-	
	埋戻し		〃	15	
	残土		〃	8	C=0.9
	基面整正		m ²	7	

基礎工

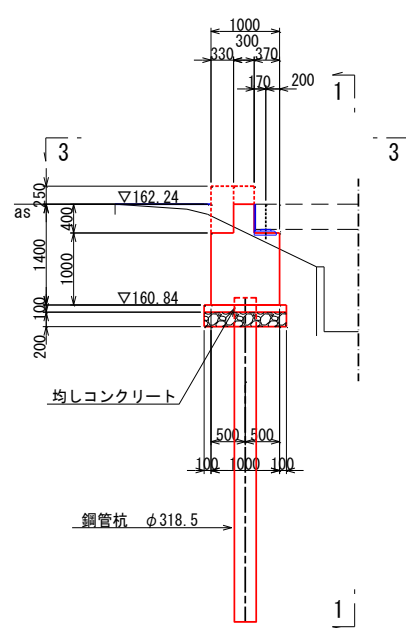
種 別		規 格	単位	数 量		摘 要
				杭1本当り	1基当り	
杭	鋼管杭 $\phi 318.5$ $t=6.9\text{mm}$	施工基面～	m	1.4	4.2	
		基礎杭 SKK400	m	4.5	13.5	
		全 長	m	5.9	17.7	
		本 数	本	1	3	
	杭重量	鋼管杭 SKK400	kg	239	717	
		吊金具 $t=12\text{mm}$	〃	2.0	6	
		ずれ止め $t=6\text{mm}$	〃	2.1	6	
		合 計		243	729	
	モルタル使用量		m^3	0.7	2.1	
	中詰コンクリート		m^3	0.07	0.21	
	吊型枠		m^2	0.07	0.21	
	削孔日数		日	1.30	3.90	
	ビット損料		%	27	—	
	廃棄汚水処理量		m^3	16.4	49	参考重量 54 t
	廃棄汚水運搬量		m^3	16.4	49	
杭頭部	鉄筋	D29～D32	SD345	t	—	—
		D16～D25	〃	〃	0.03	0.09
		D13	〃	〃	0.01	0.03
		計	〃	〃	0.04	0.12
	フレア溶接 D13		m	1.3	3.9	
	杭頭切断		ヶ所	—	—	
	スクラップ		kg	—	—	
土工	掘削長		m	6.3	19	
	中掘体積		m^3	0.8	2.4	
	残土処理		〃	—	—	

形状寸法図

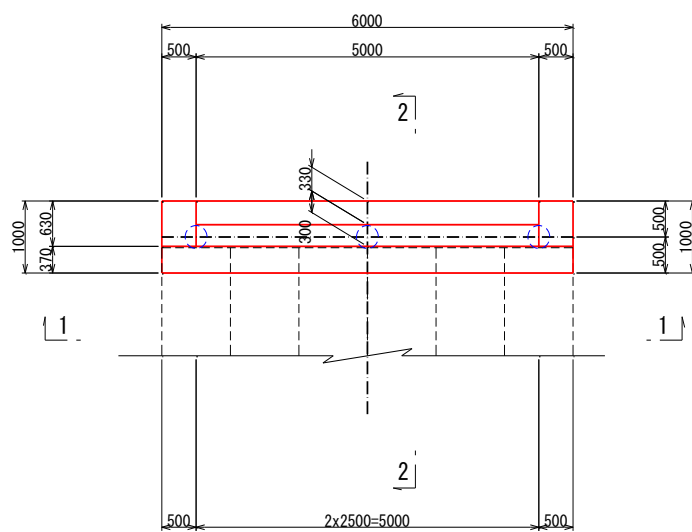
1 - 1



2 - 2

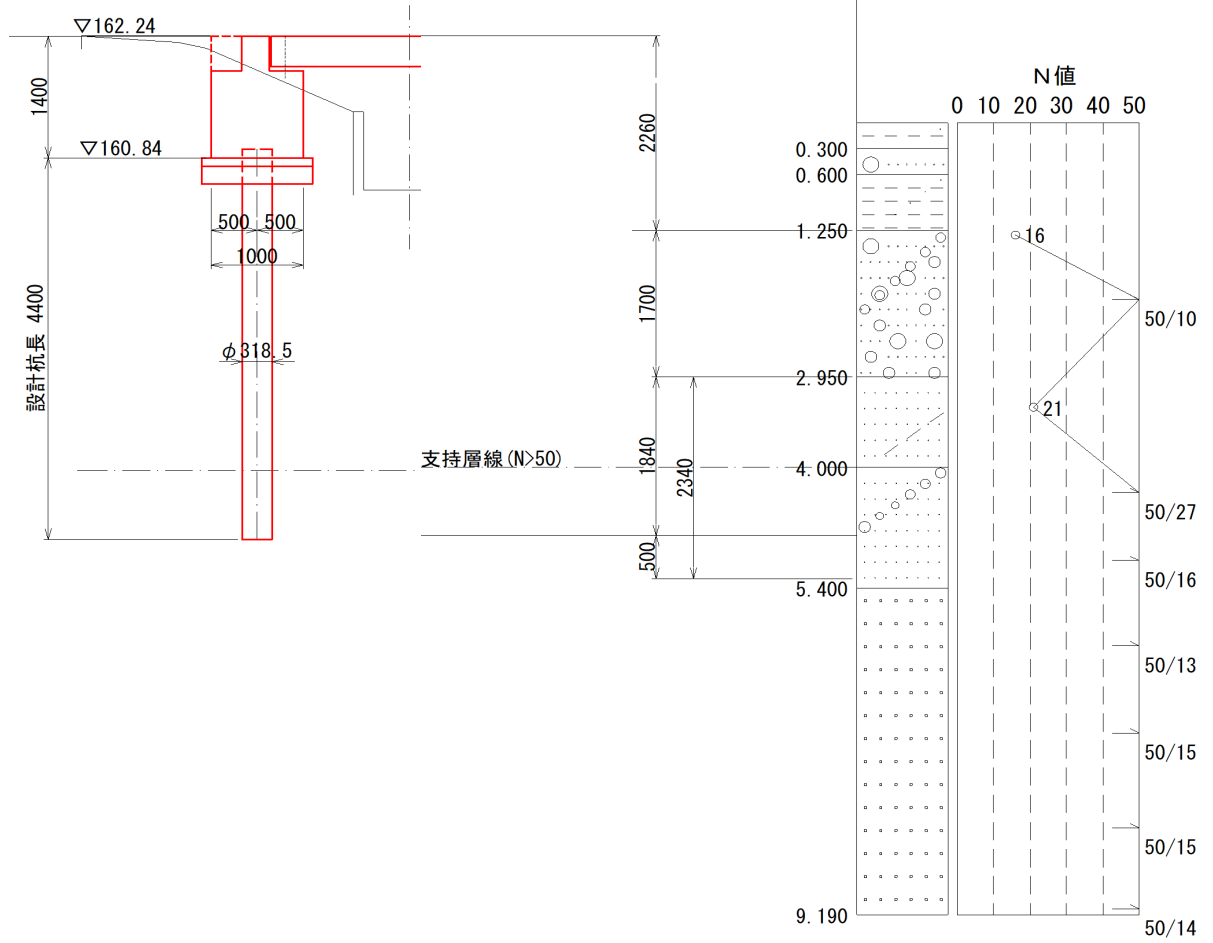


3 - 3



A1橋台基礎

A1橋台



種 別	算 式	数 量
A1橋台 躯体工 本体コンクリート	①地覆 $V1 = ((0.27+0.25)/2 + (0.25+0.24)/2) \times 0.50 \times 0.30 = 0.08 \text{ m}^3$	
	②胸壁 $V2 = 0.40 \times 0.30 \times 6.00 = 0.72 \text{ m}^3$	
	③翼壁 $V3 = ((0.27+0.25)/2 + 0.40) \times 0.50 \times 0.33 = 0.11 \text{ m}^3$ $V4 = ((0.25+0.24)/2 + 0.40) \times 0.50 \times 0.33 = 0.11 \text{ m}^3$	
	④底板 $V5 = (0.91+1.09)/2 \times 1.00 \times 6.00 = 6.00 \text{ m}^3$ 杭控除 $V6 = -\pi/4 \times 0.3185^2 \times 0.10 \times 3 = -0.03 \text{ m}^3$	
本体型枠 一般型枠	6.99 m^3	7.0 m ³
	①地覆 $A1 = (0.27+0.25)/2 \times 0.50 + (0.27+0.25) \times 0.30 = 0.29 \text{ m}^2$ $A2 = (0.25+0.24)/2 \times 0.50 + (0.25+0.24) \times 0.30 = 0.27 \text{ m}^2$	
	②胸壁 $A3 = 0.40 \times (6.00+5.00) + 0.40 \times 0.30 \times 2 = 4.64 \text{ m}^2$	
	③翼壁 $A4 = (0.27+0.25)/2 \times 0.50 + (0.27+0.25) \times 0.33 + 0.40 \times 0.33 \times 2 = 0.57 \text{ m}^2$ $A5 = (0.25+0.24)/2 \times 0.50 + (0.25+0.24) \times 0.33 + 0.40 \times 0.33 \times 2 = 0.55 \text{ m}^2$	
均しコンクリート t= 100 mm	④底板 $A6 = (0.91+1.09)/2 \times 6.00 \times 2 + (0.91+1.09) \times 1.00 = 14.00 \text{ m}^2$	
	20.32 m^2	20.3 m ²
	A1 = 1.20 × 6.20 杭控除 $A2 = -\pi/4 \times 0.3185^2 \times 3 = -0.24 \text{ m}^2$	
	7.20 m^2	7.2 m ²
均しコン型枠	$A = (1.20+6.20) \times 2 \times 0.10 = 1.48 \text{ m}^2$	
	1.48 m^2	1.5 m ²
基礎碎石 t= 200 mm	A1 = 1.20 × 6.20 杭控除 $A2 = -\pi/4 \times 0.3185^2 \times 3 = -0.24 \text{ m}^2$	
	7.20 m^2	7.2 m ²

種 別	算 式	数 量
本体鉄筋工	SD345(本体) <D16 ~ D25> D25 = --- kg D22 = --- " D19 = --- " D16 = --- " W 2 = --- kg <D13> D13 = 359 kg W 3 = 359 kg <D10> D10 = 40 kg W 4 = 40 kg	
足場工	枠組足場 $h \leq 2.0$ (m) 不 要	
支承工 沓座モルタル	$V 1 = (0.027+0.030) \times 0.322 \times (5.80+0.05 \times 2) = 0.11 \text{ m}^3$ $V 2 = 1/4 \times \pi \times (0.125^2 - 0.025^2) \times 0.21 \times 6 = 0.01 \text{ m}^3$ 0.12 m ³	0.12 m ³
箱抜き型枠	$A = 0.030 \times (0.322 + (5.80 + 0.05 \times 2)) \times 2 = 0.37 \text{ m}^2$ 0.37 m ²	0.37 m ²
円形型枠	$\phi \ 125 \quad L = 210 \quad n = 6$ $L = 0.21 \times 6 = 1.26 \text{ m}$ 1.26 m $A = (125/1000)^2 \times \pi / 4 \times 1.26 = 0.02 \text{ m}^2$ 0.02 m ²	1.26 m 0.02 m ²
支承工 アンカー鉄筋	D25 $L = 530 \quad W = 3.98 \text{ Kg/m} \quad n = 6$ $W = 0.53 \times 3.98 \times 6 = 13 \text{ Kg}$ 13 Kg	13 Kg

種 別	算 式	数 量
基礎工 (杭1本当たり)	鋼管杭(大口径ボーリング)	
	杭頭処理後の杭長	
	削孔径 $\phi = 0.400$ m $L = 4.50$ m $n = 1$ 本	
	施工基面 162.24 m フーチング底面高 160.84 m	
	$\Delta h = 162.24 - (160.84) = 1.40$ m	
	①杭長	
	$L1 = 1.40 \text{ m} \times 1 = 1.4 \text{ m}$	
	基礎杭 鋼管杭 SKK400 $L2 = 4.50 \text{ m} \times 1 = 4.5 \text{ m}$	
	Σ 5.9 m	
	②杭重量 $\phi 318.5$ $t = 6.9$ mm $w = 53.00$ kg/m	
	1) 鋼管	
	$W1 = 53.0 \times 4.5 = 239 \text{ kg}$	239 kg
	2) 吊金具 箇所数 $n = 2$ 質量 1.00 kg/枚	
	$W2 = 1.00 \times 2 = 2.00 \text{ kg}$	2.0 kg
	3) ずれ止め	
	$W3 = 25 \times 6.0 \times 903 \times 2 \times 7850 \times 10^{-9} = 2.13 \text{ kg}$	2.1 kg
	③杭頭処理	
	1) 中詰コンクリート (27-12-25N)	
	$V = \pi / 4 \times D^2 \times L \times n$	
	Q : 杭1本当たりのコンクリート使用量(m3/本)	
	D : 設置径 $D = 0.305$ m	
	L : 設置範囲 $L = 0.890$ m	
	$V = 1/4 \times \pi \times 0.31^2 \times 0.89 \times 1 = 0.07 \text{ m}^3$	0.07 m ³
	2) 杭総本数	
	$n = 3$	3 本
	3) 鉄筋工 SD345	
	<D16 ~ D25>	
	D25 = --- kg	
	D22 = --- kg	
	D19 = 32 kg	
	D16 = --- kg	
	W 2 = 32 kg	
	<D13>	
	D13 = 9 kg	
	W 3 = 9 kg	

種 別	算 式	数 量																																									
	4) フレア溶接 D13 L= 130mm, 10箇所 L = 0.13×10	= 1.30 m 1.30 m	1.3 m																																								
	5) 吊型枠 A = 1/4×π×0.305^2×1	= 0.07 m² 0.07 m²	0.07 m ²																																								
	6) 杭頭切断 L= 0.00 m n= 0ヶ所 スクラップ重量 W = 0.0×53.0	= 0 kg 0 kg	0 kg																																								
	⑤杭掘削 掘削長(現地盤より杭先端まで) L = (4.50+1.40-0.10+0.50)×1	= 6.30 m 6.30 m	6.3 m																																								
	中堀体積 V = 1/4×π×0.40^2×6.30×1	= 0.79 m³ 0.79 m³	0.8 m ³																																								
	削孔日数 T1																																										
	<table><tr><th>土質 番号</th><th>土質区分</th><th>Ta係数 (日/m)</th><th>層 厚 L(m)</th><th>Ta×L</th></tr><tr><td>1</td><td>粘性土</td><td>0.07</td><td>2.26</td><td>0.16</td></tr><tr><td>2</td><td>礫質土</td><td>0.15</td><td>1.70</td><td>0.26</td></tr><tr><td>3</td><td>砂質土</td><td>0.07</td><td>2.34</td><td>0.16</td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td colspan="2">合 計</td><td></td><td>6.30</td><td>0.58</td></tr></table>	土質 番号	土質区分	Ta係数 (日/m)	層 厚 L(m)	Ta×L	1	粘性土	0.07	2.26	0.16	2	礫質土	0.15	1.70	0.26	3	砂質土	0.07	2.34	0.16																合 計			6.30	0.58		
	土質 番号	土質区分	Ta係数 (日/m)	層 厚 L(m)	Ta×L																																						
	1	粘性土	0.07	2.26	0.16																																						
	2	礫質土	0.15	1.70	0.26																																						
	3	砂質土	0.07	2.34	0.16																																						
合 計			6.30	0.58																																							
杭1本当り施工日数 ※)国土交通省土木工事積算基準書に準拠 Tc = T1 + T2 +(T3 × α) ここに、 T1 ; 杭1本当りの削孔日数 = 0.58 (日/本) T2 ; 杭1本当りの準備・建込み等充填日数 鋼管 326～510 9.0m<L = 0.70 (日/本) T3 ; 杭1本当りの溶接日数 = 0.00 (日/本) α ; 鋼管厚板厚補正 ～15 = 0.00 (日/本) Tc = 0.58 + 0.70 + 0.00 × 1.0 = 1.28 日/本 1.28 日/本		1.3 日/本																																									
⑥モルタル使用量 モルタルロス率 K1 = + 0.1 V = 1/4×π×0.40^2×(4.40+0.50)×1×(1+0.1)	= 0.68 m³ 0.68 m³	0.7 m ³																																									

種 別	算 式	数 量																																							
⑦ビット損料率	設計杭径 ϕ 318.5																																								
	<table><tr><th>土質 番号</th><th>土質区分</th><th>損耗率P (%)</th><th>層 厚 L(m)</th><th>P×L(%)</th></tr><tr><td>1</td><td>粘性土</td><td>20%</td><td>2.26</td><td>45.20</td></tr><tr><td>2</td><td>礫質土</td><td>45%</td><td>1.70</td><td>76.50</td></tr><tr><td>3</td><td>砂質土</td><td>20%</td><td>2.34</td><td>46.80</td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>合 計</td><td></td><td>6.30</td><td>168.50</td></tr></table>	土質 番号	土質区分	損耗率P (%)	層 厚 L(m)	P×L(%)	1	粘性土	20%	2.26	45.20	2	礫質土	45%	1.70	76.50	3	砂質土	20%	2.34	46.80																合 計		6.30	168.50	
	土質 番号	土質区分	損耗率P (%)	層 厚 L(m)	P×L(%)																																				
	1	粘性土	20%	2.26	45.20																																				
	2	礫質土	45%	1.70	76.50																																				
	3	砂質土	20%	2.34	46.80																																				
	合 計		6.30	168.50																																					
P= 168.50 / 6.30 = 26.7 %																																									
≒ 27 %																																									
⑧廃棄泥水処理量 （大口径ボーリング工法設計・施工・積算基準より）																																									
単杭の廃棄泥水の処理量の算定は次式とする。																																									
Q3 = (V1 + V2 + V3)× α + V4																																									
ここに、 Q3 ; 総廃棄の処理量																																									
V1 ; 生コン打設時の劣化泥水量																																									
生コン接触面より2mとする																																									
V1 = π D ^2 / 4 × 2.0																																									
= π × 0.4 ^2 / 4 × 2.0																																									
= 0.251 (m3)																																									
V2 ; 土中コロイド分、イオン分の混入による劣化泥水量																																									
V2 = (砂質土掘削土量 × 0.3																																									
+ 粘性土掘削土量 × 0.4)× 杭本数																																									
<table><tr><th></th><th>層厚</th><th>断面積A</th><th>土量V</th><th>V2(m3)</th></tr><tr><td>粘性土</td><td>2.26</td><td>0.126</td><td>0.285</td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td>Σ</td><td>0.285</td><td>0.114</td></tr><tr><td>砂質土</td><td>1.70</td><td>0.126</td><td>0.214</td><td></td></tr><tr><td></td><td>2.34</td><td>0.126</td><td>0.295</td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td>Σ</td><td>0.509</td><td>0.153</td></tr><tr><td colspan="4">Σ V2</td><td>0.267</td></tr></table>		層厚	断面積A	土量V	V2(m3)	粘性土	2.26	0.126	0.285				Σ	0.285	0.114	砂質土	1.70	0.126	0.214			2.34	0.126	0.295				Σ	0.509	0.153	Σ V2				0.267						
	層厚	断面積A	土量V	V2(m3)																																					
粘性土	2.26	0.126	0.285																																						
		Σ	0.285	0.114																																					
砂質土	1.70	0.126	0.214																																						
	2.34	0.126	0.295																																						
		Σ	0.509	0.153																																					
Σ V2				0.267																																					
V3 ; 施工最終杭の掘削土量 = 0.79 m3																																									
V4 ; 最終杭掘削時に安定液循環に必要とする安定液量																																									
V4 = 15 m3																																									
α ; 余剰率 = 1.1																																									
Q3 = (0.251 + 0.267 + 0.79)× 1.1 + 15.0																																									
= 16.44 m ³																																									
16.44 m ³																																									
比重 1.1 t/m ³																																									
16.4 m ³																																									
18 t																																									

種 別	算 式	数 量
土工	① 床堀 (土砂) (上下流端) $V = 3.3 \times (6.00 + 1.35)$ $= 24.3 \text{ m}^3$ 24.3 m^3	24.3 m ³
	② 埋戻し (土砂) (上下流端) $V = 2.0 \times (6.00 + 1.35)$ $= 14.7 \text{ m}^3$ 14.7 m^3	14.7 m ³
	③ 残土 掘削 - 埋戻し / 0.9 $V = 24.3 - 14.7 / 0.9$ $= 8.0 \text{ m}^3$	8 m ³
	④ 基面整正 $A = 1.20 \times 6.20 - \pi / 4 \times 0.3815^2 \times 3$ $= 7.1 \text{ m}^2$ 7.1 m^2	7.1 m ²

§ 4.A2橋台数量

本体工

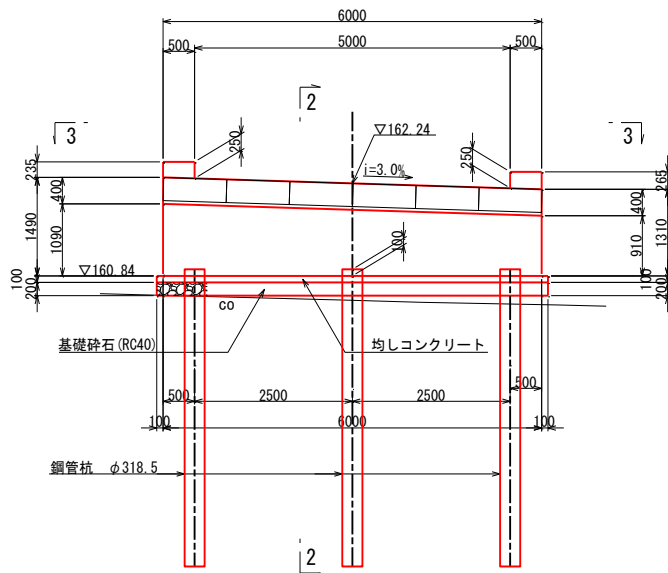
種 別		規 格	単 位	数 量	摘 要
軀 体 工	本体コンクリート	24-12-25BB	m ³	7.0	
	型 枠	鉄筋構造物	m ²	20.3	一般型枠
	型 枠		m		円形型枠
	均しコンクリート	18-8-40BB	m ²	7.2	t= 100 V= 0.7 m ³
	均しコン型枠		m ²	1.5	
	基礎碎石	RC-40	m ²	7.2	t= 200 V= 1.4 m ³
	足 場 工	枠組足場	掛m ²	-	平均設置高30.0m以下
		単管足場	掛m ²	-	
鉄 筋	D29~D32	SD345	t	-	
	D16~D25	〃	〃	-	
	D13	〃	〃	0.36	
	D10	〃	〃	0.04	
	計	〃	〃	0.40	
ガ ス 圧 接	D32		箇所	-	
	D29		〃	-	
	計		〃	-	
支 承 工	沓座モルタル	無収縮	m ³	0.12	
	箱抜型枠		m ²	0.37	
	円筒型枠	φ 125	m ²	0.02	=1.26m
	アンカー鉄筋	D25 L=530mm	Kg	13	
土 工	躯体施工掘削	A領域 (~5.0m)	m ³	15	
		B領域 (~5.0m)	〃	-	
	埋戻し		〃	8	
	残土		〃	6	C=0.9
	基面整正		m ²	7	

基礎工

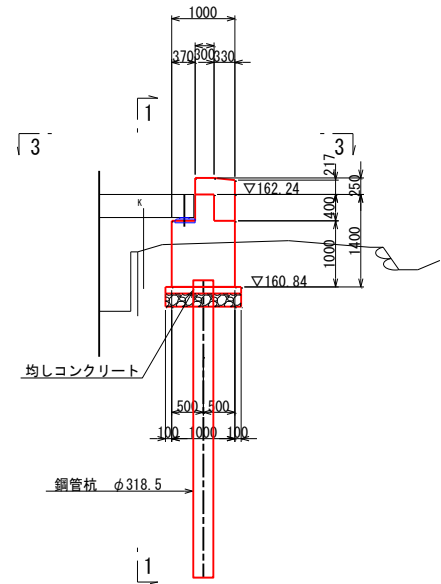
種 別		規 格	単位	数 量		摘 要
				杭1本当り	1基当り	
杭	鋼管杭 $\phi 318.5$ $t=6.9\text{mm}$	施工基面～	m	0.7	2.1	
		基礎杭 SKK400	m	4.5	13.5	
		全 長	m	5.2	15.6	
		本 数	本	1	3	
	杭重量	鋼管杭 SKK400	kg	239	717	
		吊金具 $t=12\text{mm}$	〃	2.0	6	
		ずれ止め $t=6\text{mm}$	〃	2.1	6	
		合 計		243	729	
	モルタル使用量		m^3	0.7	2.1	
	中詰コンクリート		m^3	0.07	0.21	
	吊型枠		m^2	0.07	0.21	
	削孔日数		日	1.20	3.60	
	ビット損料		%	28	—	
	廃棄汚水処理量		m^3	16.3	49	参考重量 54 t
	廃棄汚水運搬量		m^3	16.3	49	
杭頭部	鉄筋	D29～D32	SD345	t	—	—
		D16～D25	〃	〃	0.03	0.09
		D13	〃	〃	0.01	0.03
		計	〃	〃	0.04	0.12
	フレア溶接 D13		m	1.3	3.9	
	杭頭切断		ヶ所	—	—	
	スクラップ		kg	—	—	
土工	掘削長		m	6	18	
	中掘体積		m^3	0.7	2.1	
	残土処理		〃	—	—	

形状寸法図

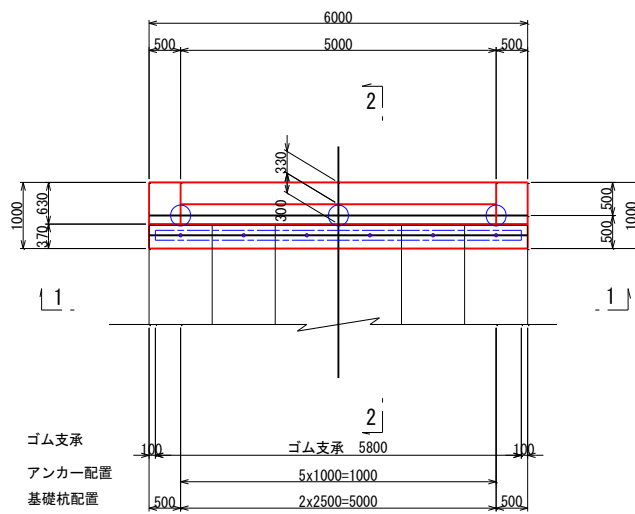
1 - 1



2 - 2

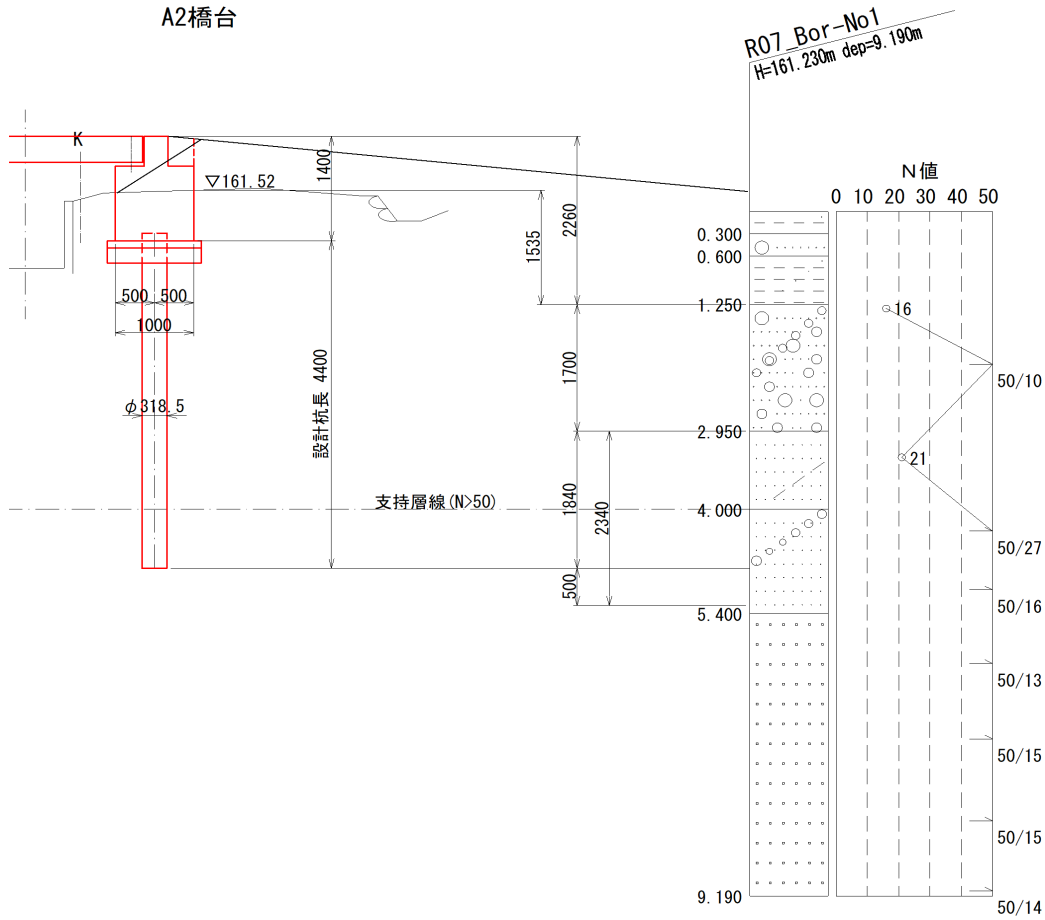


3 - 3



A2橋台基礎

A2橋台



種 別	算 式	数 量
A2橋台 躯体工 本体コンクリート	①地覆 $V1 = ((0.27+0.25)/2 + (0.25+0.24)/2) \times 0.50 \times 0.30 = 0.08 \text{ m}^3$	
	②胸壁 $V2 = 0.40 \times 0.30 \times 6.00 = 0.72 \text{ m}^3$	
	③翼壁 $V3 = ((0.27+0.25)/2 + 0.40) \times 0.50 \times 0.33 = 0.11 \text{ m}^3$ $V4 = ((0.25+0.24)/2 + 0.40) \times 0.50 \times 0.33 = 0.11 \text{ m}^3$	
	天端控除 $-V3 = 0.04 \times 0.33 / 2 \times 0.5 = -0.003 \text{ m}^3$ $-V4 = 0.03 \times 0.33 / 2 \times 0.5 = -0.002 \text{ m}^3$	
	④底板 $V5 = (0.91+1.09)/2 \times 1.00 \times 6.00 = 6.00 \text{ m}^3$	
	杭控除 $V6 = -\pi/4 \times 0.3185^2 \times 0.10 \times 3 = -0.03 \text{ m}^3$	
	6.99 m ³	7.0 m ³
	本体型枠 一般型枠	
	①地覆 $A1 = (0.27+0.25)/2 \times 0.50 + (0.27+0.25) \times 0.30 = 0.29 \text{ m}^2$ $A2 = (0.25+0.24)/2 \times 0.50 + (0.25+0.24) \times 0.30 = 0.27 \text{ m}^2$	
	②胸壁 $A3 = 0.40 \times (6.00+5.00) + 0.40 \times 0.30 \times 2 = 4.64 \text{ m}^2$	
均しコンクリート t= 100 mm	③翼壁 $A4 = (0.27+0.25)/2 \times 0.50 + (0.27+0.25) \times 0.33 + 0.40 \times 0.33 \times 2 = 0.57 \text{ m}^2$ $A5 = (0.25+0.24)/2 \times 0.50 + (0.25+0.24) \times 0.33 + 0.40 \times 0.33 \times 2 = 0.55 \text{ m}^2$	
	④底板 $A6 = (0.91+1.09)/2 \times 6.00 \times 2 + (0.91+1.09) \times 1.00 = 14.00 \text{ m}^2$	
	20.32 m ²	20.3 m ²
	杭控除 $A2 = -\pi/4 \times 0.3185^2 \times 3 = -0.24 \text{ m}^2$	
	7.20 m ²	7.2 m ²
	均しコン型枠 $A = (1.20+6.20) \times 2 \times 0.10 = 1.48 \text{ m}^2$	
	1.48 m ²	1.5 m ²
	基礎碎石 t= 200 mm $A1 = 1.20 \times 6.20 = 7.44 \text{ m}^2$	
	杭控除 $A2 = -\pi/4 \times 0.3185^2 \times 3 = -0.24 \text{ m}^2$	
	7.20 m ²	7.2 m ²

種 別	算 式	数 量
本体鉄筋工	SD345(本体) <D16 ~ D25> D25 = ---- kg D22 = ---- " D19 = ---- " D16 = ---- " W 2 = ---- kg <D13> D13 = 357 kg W 3 = 357 kg <D10> D10 = 40 kg W 4 = 40 kg	
足場工	桝組足場 $h \leq 2.0$ (m) 不 要	
支承工 沓座モルタル	$V 1 = (0.027+0.030) \times 0.322 \times (5.80+0.05 \times 2)$ = 0.11 m^3 $V 2 = 1/4 \times \pi \times (0.125^2 - 0.025^2) \times 0.21 \times 6$ = 0.01 m^3 0.12 m^3	0.12 m^3
箱抜き型桝	$A = 0.030 \times (0.322 + (5.80 + 0.05 \times 2)) \times 2$ = 0.37 m^2 0.37 m^2	0.37 m^2
円形型桝	$\phi \quad 125 \qquad L = 210 \qquad n = 6$ $L = 0.21 \times 6$ = 1.26 m 1.26 m $A = (125/1000)^2 \times \pi / 4 \times 1.26$ = 0.02 m^2 0.02 m^2	1.26 m 0.02 m^2
支承工 アンカー鉄筋	D25 L= 530 W= 3.98 Kg/m n= 6 W= $0.53 \times 3.98 \times 6$ = 13 Kg 13 Kg	13 Kg

種 別	算 式	数 量
基礎工 (杭1本当たり)	鋼管杭(大口径ボーリング)	
	杭頭処理後の杭長	
	削孔径 $\phi = 0.400$ m $L = 4.50$ m $n = 1$ 本	
	施工基面 161.52 m フーチング底面高 160.84 m	
	$\Delta h = 161.52 - (160.84) = 0.68$ m	
	①杭長	
	$L1 = 0.68 \text{ m} \times 1 = 0.7 \text{ m}$	
	基礎杭 鋼管杭 SKK400 $L2 = 4.50 \text{ m} \times 1 = 4.5 \text{ m}$	
	Σ 5.2 m	
	②杭重量 $\phi 318.5$ $t = 6.9$ mm $w = 53.00$ kg/m	
	1) 鋼管	
	$W1 = 53.0 \times 4.5 = 239 \text{ kg}$	239 kg
	2) 吊金具 箇所数 $n = 2$ 質量 1.00 kg/枚	
	$W2 = 1.00 \times 2 = 2.00 \text{ kg}$	2.0 kg
	3) ずれ止め	
	$W3 = 25 \times 6.0 \times 903 \times 2 \times 7850 \times 10^{-9} = 2.13 \text{ kg}$	2.1 kg
	③杭頭処理	
	1) 中詰コンクリート (27-12-25N)	
	$V = \pi / 4 \times D^2 \times L \times n$	
	Q : 杭1本当たりのコンクリート使用量(m3/本)	
	D : 設置径 $D = 0.305$ m	
	L : 設置範囲 $L = 0.890$ m	
	$V = 1/4 \times \pi \times 0.31^2 \times 0.89 \times 1 = 0.07 \text{ m}^3$	0.07 m ³
	2) 杭総本数	
	$n = 3$	3 本
	3) 鉄筋工 SD345	
	<D16 ~ D25>	
	D25 = --- kg	
	D22 = --- kg	
	D19 = 32 kg	
	D16 = --- kg	
	W 2 = 32 kg	
	<D13>	
	D13 = 9 kg	
	W 3 = 9 kg	

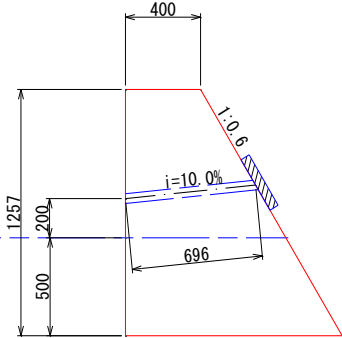
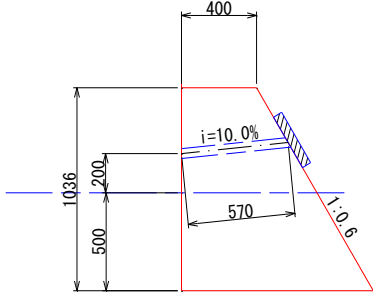
種 別	算 式	数 量																																									
	4) フレアー溶接 D13 L= 130mm, 10箇所 L = 0.13×10	= 1.30 m 1.30 m	1.3 m																																								
	5) 吊型枠 A = 1/4×π×0.305^2×1	= 0.07 m² 0.07 m²	0.07 m ²																																								
	6) 杭頭切断 L= 0.00 m n= 0 ヶ所 スクラップ重量 W = 0.0×53.0	= 0 kg 0 kg	0 kg																																								
	⑤杭掘削 掘削長(現地盤より杭先端まで) L = (4.50+0.68-0.10+0.50)×1	= 5.58 m 5.58 m	5.6 m																																								
	中堀体積 V = 1/4×π×0.40^2×5.58×1	= 0.70 m³ 0.70 m³	0.7 m ³																																								
	削孔日数 T1																																										
	<table><tr><th>土質 番号</th><th>土質区分</th><th>Ta係数 (日/m)</th><th>層 厚 L(m)</th><th>Ta×L</th></tr><tr><td>1</td><td>砂粘性土</td><td>0.07</td><td>1.54</td><td>0.11</td></tr><tr><td>2</td><td>礫質土</td><td>0.15</td><td>1.70</td><td>0.26</td></tr><tr><td>3</td><td>砂質土</td><td>0.07</td><td>2.34</td><td>0.16</td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td colspan="2">合 計</td><td></td><td>5.58</td><td>0.53</td></tr></table>	土質 番号	土質区分	Ta係数 (日/m)	層 厚 L(m)	Ta×L	1	砂粘性土	0.07	1.54	0.11	2	礫質土	0.15	1.70	0.26	3	砂質土	0.07	2.34	0.16																合 計			5.58	0.53		
	土質 番号	土質区分	Ta係数 (日/m)	層 厚 L(m)	Ta×L																																						
	1	砂粘性土	0.07	1.54	0.11																																						
	2	礫質土	0.15	1.70	0.26																																						
	3	砂質土	0.07	2.34	0.16																																						
合 計			5.58	0.53																																							
杭1本当り施工日数 ※)国土交通省土木工事積算基準書に準拠 Tc = T1 + T2 +(T3 × α) ここに、 T1 ; 杭1本当りの削孔日数 = 0.53 (日/本) T2 ; 杭1本当りの準備・建込み等充填日数 鋼管 326～510 9.0m<L = 0.70 (日/本) T3 ; 杭1本当りの溶接日数 = 0.00 (日/本) α ; 鋼管厚板厚補正 ～15 = 0.00 (日/本) Tc = 0.53 + 0.70 + 0.00 × 1.0 = 1.23 日/本 1.23 日/本		1.2 日/本																																									
⑥モルタル使用量 モルタルロス率 K1 = + 0.1 V = 1/4×π×0.40^2×(4.40+0.50)×1×(1+0.1)	= 0.68 m³ 0.68 m³	0.7 m ³																																									

種 別	算 式	数 量																																								
⑦ビット損料率	設計杭径 ϕ 318.5																																									
	<table><tr><th>土質 番号</th><th>土質区分</th><th>損耗率P (%)</th><th>層 厚 L(m)</th><th>P×L(%)</th></tr><tr><td>1</td><td>粘性土</td><td>20%</td><td>1.54</td><td>30.80</td></tr><tr><td>2</td><td>礫質土</td><td>45%</td><td>1.70</td><td>76.50</td></tr><tr><td>3</td><td>砂質土</td><td>20%</td><td>2.34</td><td>46.80</td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>合 計</td><td></td><td></td><td>5.58</td><td>154.10</td></tr></table>	土質 番号	土質区分	損耗率P (%)	層 厚 L(m)	P×L(%)	1	粘性土	20%	1.54	30.80	2	礫質土	45%	1.70	76.50	3	砂質土	20%	2.34	46.80																合 計			5.58	154.10	
	土質 番号	土質区分	損耗率P (%)	層 厚 L(m)	P×L(%)																																					
	1	粘性土	20%	1.54	30.80																																					
	2	礫質土	45%	1.70	76.50																																					
	3	砂質土	20%	2.34	46.80																																					
	合 計			5.58	154.10																																					
P= 154.10 / 5.58 = 27.6 %																																										
≒ 28 %																																										
⑧廃棄泥水処理量 （大口径ボーリング工法設計・施工・積算基準より）																																										
単杭の廃棄泥水の処理量の算定は次式とする。																																										
Q3 = (V1 + V2 + V3)× α + V4																																										
ここに、 Q3 ; 総廃棄の処理量																																										
V1 ; 生コン打設時の劣化泥水量																																										
生コン接触面より2mとする																																										
V1 = π D ^2 / 4 × 2.0																																										
= π × 0.4 ^2 / 4 × 2.0																																										
= 0.251 (m3)																																										
V2 ; 土中コロイド分、イオン分の混入による劣化泥水量																																										
V2 = (砂質土掘削土量 × 0.3																																										
+ 粘性土掘削土量 × 0.4)× 杭本数																																										
<table><tr><th></th><th>層厚</th><th>断面積A</th><th>土量V</th><th>V2(m3)</th></tr><tr><td>粘性土</td><td>1.54</td><td>0.126</td><td>0.194</td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td>Σ</td><td>0.194</td><td>0.078</td></tr><tr><td>砂質土</td><td>1.70</td><td>0.126</td><td>0.214</td><td></td></tr><tr><td></td><td>2.34</td><td>0.126</td><td>0.295</td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td>Σ</td><td>0.509</td><td>0.153</td></tr><tr><td colspan="4">Σ V2</td><td>0.231</td></tr></table>		層厚	断面積A	土量V	V2(m3)	粘性土	1.54	0.126	0.194				Σ	0.194	0.078	砂質土	1.70	0.126	0.214			2.34	0.126	0.295				Σ	0.509	0.153	Σ V2				0.231							
	層厚	断面積A	土量V	V2(m3)																																						
粘性土	1.54	0.126	0.194																																							
		Σ	0.194	0.078																																						
砂質土	1.70	0.126	0.214																																							
	2.34	0.126	0.295																																							
		Σ	0.509	0.153																																						
Σ V2				0.231																																						
V3 ; 施工最終杭の掘削土量 = 0.70 m3																																										
V4 ; 最終杭掘削時に安定液循環に必要とする安定液量																																										
V4 = 15 m3																																										
α ; 余剰率 = 1.1																																										
Q3 = (0.251 + 0.231 + 0.70)× 1.1 + 15.0																																										
= 16.30 m ³																																										
16.30 m ³		16.3 m ³																																								
比重 1.1 t/m ³		18 t																																								

種 別	算 式	数 量
土工	① 床堀 (土砂) (上下流端) $V = 2.2 \times (6.00 + 0.99)$ $= 15.4 \text{ m}^3$ 15.4 m^3	15.4 m ³
	② 埋戻し (土砂) (上下流端) $V = 1.2 \times (6.00 + 0.99)$ $= 8.4 \text{ m}^3$ 8.4 m^3	8.4 m ³
	③ 残土 掘削 - 埋戻し / 0.9 $V = 15.4 - 8.4 / 0.9$ $= 6.1 \text{ m}^3$	6.1 m ³
	④ 基面整正 $A = 1.20 \times 6.20 - \pi / 4 \times 0.3815^2 \times 3$ $= 7.1 \text{ m}^2$ 7.1 m^2	7.1 m ²

§ 5.重力式擁壁数量

種 別		規 格	単 位	数 量	摘 要
躯体工	コンクリート	18-8-40BB	m ³	4.4	
	型枠	無筋コンクリート	m ²	14.1	
	基礎砕石	RC40	m ³	8.1	t= 200 V= 1.6 m ³
付帯工	目地材	t=10mm	m ²	1.0	エラストイト相当品
	水抜きパイプ	φ 50	m	1.3	
	透水材	30 × 5cm	m	0.6	n= 2 枚
	円筒型枠	φ 150	m	2.4	
	残存型枠工		m ²	0.04	
擦付工	簡易舗装		m ²	46	
	盛土	砕石 RC-40	m ³	14	
土工	躯体施工掘削	A領域 (～5.0m)	m ³	10	
		B領域 (～5.0m)	//	-	
	埋戻し		//	5	
	残土		//	4	C=0.9
	基面整正		m ²	8	

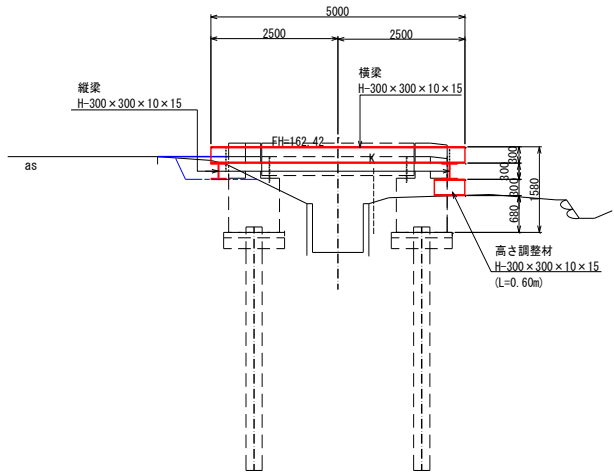
種 別	算 式	数 量
重力式擁壁工		
コンクリート		
18-8-40	$A1 = (0.40+1.17)/2 \times 1.28$	$= 1.00 \text{ m}^2$
折点	$A2 = (0.40+0.98)/2 \times 0.96$	$= 0.66 \text{ m}^2$
	$A3 = (0.40+0.70)/2 \times 0.50$	$= 0.28 \text{ m}^2$
	$V1 = (1.00+0.66)/2 \times 2.89$	$= 2.40 \text{ m}^3$
	$V2 = (0.66+0.28)/2 \times 4.32$	$= 2.03 \text{ m}^3$
		4.43 m^3
一般型枠	$A1 = (1.28+0.96)/2 \times (1+1.213) \times 2.89$	$= 7.16 \text{ m}^2$
	$A2 = (0.96+0.50)/2 \times (1+1.213) \times 4.32$	$= 6.98 \text{ m}^2$
		14.14 m^2
基礎砕石	$A1 = (1.37+0.90)/2 \times 7.17$	$= 8.14 \text{ m}^2$
t= 200 mm		8.14 m^2
目地材	$A = A1$	$= 1.00 \text{ m}^2$
t=10mm		1.00 m^2
水抜きパイプ	VP ϕ 50 $L = 0.70 + 0.57$	$= 1.27 \text{ m}$
		1.27 m
		1.3 m
		
		
透水材(マット)	$30 \times 30 \times 5 \text{ cm}$ n	$= 2 \text{ 枚}$
		2 枚
	$L = 0.3 \times 2$	$= 0.60 \text{ m}$
		0.60 m
		0.6 m
円筒型枠	門扉部 ϕ 150 mm L= 450 mm 600 mm	
	$L = 0.45 \times 4 + 0.60$	$= 2.40 \text{ m}$
	$A = (150 / 1000)^2 \times \pi / 4 \times 2.40$	$= 0.04241 \text{ m}^2$
		0.04 m^2
		0.04 m^2

種 別	算 式	数 量
舗装工	簡易舗装 密粒アスコン 5cm 粒調碎石 10cm $A = (\text{プラニメータより})$	$= 46.0 \text{ m}^2$ 46.0 m^2 46.0 m ²
盛土工	再生碎石 RC-40 $V = 3.9 \times 7.4 / 2$	$= 14.4 \text{ m}^3$ 14.4 m^3 14.4 m ³
土工	① 床掘 (土砂) (坂路長さL) $V = (1.5+1.2)/2 \times 7.07$	$= 9.5 \text{ m}^3$ 9.5 m^3 9.5 m ³
	② 埋戻し (土砂) $V = 0.70 \times 7.07$	$= 4.9 \text{ m}^3$ 4.9 m^3 4.9 m ³
	③ 残土 掘削 - 埋戻し / 0.9 $V = 9.5 - 4.9 / 0.9$	$= 4.1 \text{ m}^3$ 4.1 m ³
	④ 基面整正 $A = (1.37+0.90)/2 \times 7.17$	$= 8.1 \text{ m}^2$ 8.1 m^2 8.1 m ²

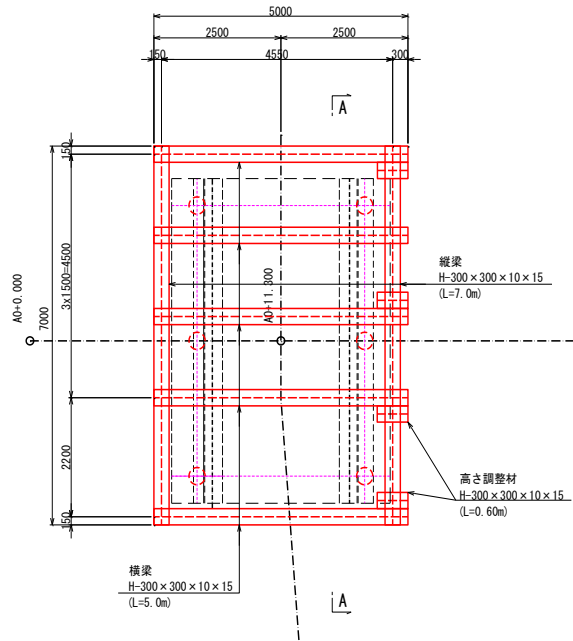
§ 6.. 基礎杭施工構台鋼材数量

種 別	形 状 寸 法 (mm)	長 さ (m)	数 量 (本, 枚)	単位質量 (kg/m)	重 量	
					(kg)	(t)
仮設構台						
横梁	H-300×300×10×15	5.000	5	100.0	2500	
縦梁	H-300×300×10×15	7.000	2	100.0	1400	
高さ調整材	H-300×300×10×15	0.600	4	100.0	240	
				計	4140	4.1

側 面 図



平 面 図



美佐野加圧ポンプ場更新工事

配管工事 数量計算書

目 次

1. 配管総括表	-----	1
材料総括表	-----	2
施工総括表	-----	11
2. 配管調書	-----	19
資材調書	-----	20
土工・舗装計算調書	-----	30
3. 場内造成・附帯工調書	-----	38
4. 処分工調書	-----	61
5. 計算根拠	-----	64

1. 配管総括表

材料総括表(1)

4

DIP NS-E ϕ 100

材料総括表(2)

[illegible]

SUS 100A

材料総括表(3)

[illegible]

HPPE ϕ 75 排泥管

材料総括表(4)

[illegible]

PPφ50 排泥管

材料総括表(5)

工種	コード	材 料 名	仕 様	単位	材 料 総 括 表 (07)								合 計		摘 要	
					変 更 前	変 更 後	変 更 前	変 更 後	変 更 前	変 更 後	変 更 前	変 更 後	数 量			
													変 更 前	変 更 後		
材 料		ポリ管(二層管)	φ 50(軟質)	m	3.800									3.800		
		サドル分水栓	DIP用 φ 100× 50(閉栓)	ヶ	2									2		
		分止水栓用ソケット	φ 50	ヶ	2									2		
		P.Pエルボ	φ 50	ヶ	6									6		
		P.Pオネジ付ソケット	φ 50	ヶ	4									4		
		上水フランジ	φ 50	ヶ	4									4		
		フランジ継手材(RF用)	7.5K φ 50	組	4									4		
		ソフトシール仕切弁	φ 50	基	2									2		
		仕切弁篋	ネジ式	ヶ	2									2		
		仕切弁用ボックス	上下部壁 H=150mm	ヶ	2									2		
		仕切弁用ボックス	底版 H=40mm	ヶ	2									2		

材料総括表(6)

9

仮設管

材料総括表(7)

[illegible]

PP $\phi 13 \cdot \phi 50$ 給水管

材料總括表(8)

[illegible]

施工総括表(1)

12

HPPE φ 75 排泥管

施工総括表(3)

工種	コード	材 料 名	仕 様	単位									合 計		摘 要
					変 更 前	変 更 後							数	量	
													変 更 前	変 更 後	
施		配管施工延長	φ 75	m	5.509								5.509		
		ポリ管布設工	φ 75(EF接合)	m	5.509								5.509		
		ポリ管継手工	φ 75(EF接合)2口	ヶ所	1								1		
		ポリ管継手工	φ 75(EF接合)1口	口	3								3		
		ポリ管メカニカル継手接合工	φ 75	口	2								2		
		ポリ管切断工	φ 75	口	3								3		
		塩化ビニル管布設工	φ 75	m	0.350								0.350		
		フランジ継手工	φ 75	口	1								1		積算は補強金具設置含む
		フランジ補強金具設置工	φ 75	口	1								1		積算はフランジ継手工で計上
		埋設標示テープ工	W=150	m	5.509								5.509		材工共
		ロケーティングワイヤー布設工		m	5.509								5.509		材工共
工															

PPφ50 排泥管

施工総括表(4)

工種	コード	材 料 名	仕 様	単位	施 工 細 則 表								合 計		摘 要		
					変 更 前	変 更 後	変 更 前	変 更 後	変 更 前	変 更 後	変 更 前	変 更 後	変 更 前	変 更 後		数	量
施		排泥管施工延長	φ 50	m	3.800									3.800			
		ポリ管布設工	φ 50（二層）	m	3.800									3.800			
		サドル分水栓建込工	DIP用 φ 100×50	ヶ所	2									2			
		コア取付工	φ 50	口	2									2			
		PP継手工	φ 50	口	18									18			
		フランジ継手工	φ 50	口	4									4			
		ポリ管切断工	φ 50	口	10									10			
		仕切弁設置工	φ 100以下	ヶ所	2									2			
		ねじ式弁筐設置工	φ 50 (d=0.60m)	ヶ所	2									2		積算は鉄蓋～底版まで 組合せ代価表	
		仕切弁ボックス設置工	上下部壁 H=150mm	ヶ所	2									2			
		仕切弁ボックス設置工	底版 H=40mm	ヶ所	2									2			
		埋設標示テープ工	W=150	m	3.000									3.000		材工共	
		ロケーティングワイヤー布設工	材工	m	3.000									3.000		材工共	
	工																

SUS 15A・PPφ13 排水管

施工総括表(5)

SUS 15A PP φ13 排水管																	
施工総指針 (5)																	
工種	コード	材 料 名	仕 様	単位									合 計		摘 要		
					変 更 前	変 更 後	変 更 前	変 更 後	変 更 前	変 更 後	変 更 前	変 更 後	変 更 前	変 更 後			
施		排水管施工延長	15A	m	1.120									1.120			
		排水管施工延長	φ 13	m	0.950									0.950			
		鋼管布設工	SUS 15A	m	1.120									1.120			
		鋼管切断工	15A	口	2									2			
		鋼管切断ネジ切り工	15A	口	2									2			
		鋼管継手工	15A(ねじ込み接合)	口	5									5			
		固定工	金属拡張アンカー	ヶ所	1									1			
		保温工		m	0.65									0.65			
		ポリ管布設工	φ 13 (二層)	m	0.950									0.950			
		PP継手工	φ 13	口	3									3			
		ポリ管切断工	φ 13	口	2									2			
		止水栓取付工	15A 筐取付含まない	ヶ所	1									1			
		止水栓取付工	φ 13 筐取付含む	ヶ所	1									1			
	工																

仮設管

施工総括表(6)

工種	コード	材 料 名	仕 様	単位	施工価格表(07)								合 計		摘 要		
																数	量
					変更前	変更後	変更前	変更後	変更前	変更後	変更前	変更後	変更前	変更後			
施		仮設管施工延長	φ 50	m	20.700									20.700			
		仮設管施工延長	φ 13	m	1.400									1.400			
		ポリ管設置工、撤去工	φ 50 (二層)	m	20.700									20.700			
		ポリ管設置工、撤去工	φ 13 (二層)	m	1.400									1.400			
		サドル分水栓建込工	HPPE用 φ 75 × 50	ヶ所	1									1			
		PP継手工、撤去工	φ 50	口	12									12			
		PP継手工、撤去工	φ 13	口	6									6			
		ポリ管切断工	φ 50	口	6									6			
		ポリ管切断工	φ 13	口	3									3			
		止水栓取付工、撤去工	φ 50	ヶ所	2									2			
		エアーバックストッパー材料費	HPPE用 φ 75	式	1									1			
		エアーバックストッパー工事費	φ 75	ヶ所	1									1			
		ポリ管メカニカル継手接合工	φ 75	口	1									1			
工																	

PPφ13・φ50 給水管

施工総括表(7)

工種	コード	材 料 名	仕 様	単位	給水管								合 計		摘 要	
					変 更 前	変 更 後	変 更 前	変 更 後	変 更 前	変 更 後	変 更 前	変 更 後	数	量		
													変 更 前	変 更 後		
施		給水管施工延長	φ 13	m	1.000									1.000		
		給水管施工延長	φ 50	m	5.200									5.200		
		ポリ管布設工	φ 13 (二層)	m	1.000									1.000		
		ポリ管布設工	φ 50 (二層)	m	5.200									5.200		
		PP継手工	φ 13	口	5									5		
		PP継手工	φ 50	口	5									5		
		ポリ管切断工	φ 13	口	2									2		
		ポリ管切断工	φ 50	口	2									2		
		サドル分水栓建込工	DIP用 φ100×13(閉栓)	ヶ所	1									1		
		サドル分水栓建込工	DIP用 φ100×50(閉栓)	ヶ所	1									1		
		埋設標示テープ工	W=150	m	6.200									6.200		材工共
		ロケーティングワイヤー布設工		m	6.200									6.200		材工共
工																

施工総括表(8)

工種	コード	材 料 名	仕 様	単位									合 計		摘 要	
					変 更 前	変 更 後	変 更 前	変 更 後	変 更 前	変 更 後	変 更 前	変 更 後	数	量		
													変 更 前	変 更 後		
土 工		掘 削 工	土 砂 (一次)	m3	34.61									35		
			土 砂 (一次)0.08m3BH	m3	11.72									12		未舗装道 小型BH
		埋 戻 工	砂	m3	11.81									12		
			砂 (一次)0.08m3BH	m3	0.76									1		未舗装道 小型BH
		埋 戻 工	購入土	m3	11.85									12		
			購入土 0.08m3BH	m3	7.45									7		未舗装道 小型BH
		埋 戻 工	RC-40	m3	8.73									9		
		残土処分工	土 砂,ダンプトラック 4t (一次)	m3	34.61									35		
			土 砂,ダンプトラック 2t (一次)	m3	11.72									12		
		人力運搬工	運搬～取卸し L=20m以下	m3	11.72									12		未舗装道路部
土 留 工		土留工	軽量鋼矢板 H=2.50m	m												
		土留工	軽量金属支保 2段	m												
防 護 工		管防護工	有筋 24-8-25	箇所	3.00									3		ポンプ室縦配管
		管防護工	無筋 18-8-25	箇所	2.00									2		水路上越し
仮 舗 装 工																
		(仮舗装工)														
		アスファルト取壊し	アス砕(一次) t=5cm	m2												
		アスファルト取壊し	アス砕(一次) t=4cm	m2	7.85									8		
		コンクリート取壊し	コンクリート砕(一次)t=10cm	m2												
		路盤工	RC-40 t=11cm	m2	17.24									17		
		下層路盤工	RC-40 t=10cm	m2												
		上層路盤工	M-30 t=12cm	m2												
		表 層 工	再密粒13Top,t=3cm(一次)	m2	17.24									17		
		表 層 工	再密粒13Top,t=4cm(一次)	m2												
		表 層 工	コンクリート,t=10cm(一次)	m2												
		舗装切断工	As t=15cm以下 (一次)	m	53.50									54		
		舗装切断工	Co t=15cm以下 (一次)	m												
		処 理 費	アス砕 (一次)	m3	0.58									1		0.58×2.35=1.36t
		処 理 費	コンクリート砕 (一次)	m3												0.00×2.30=0.00t

施工総括表(9)

工種	コード	材 料 名	仕 様	単位	施 工 費 率				資 料 費 率				合 計		摘 要	
					変 更 前	変 更 後	変 更 前	変 更 後	変 更 前	変 更 後	変 更 前	変 更 後	数	量		
																変 更 前
本 舗 装 工		(本舗装工)														
		アスファルト取壊し	アス砕(二次) t=4cm	m2	19.63								20			
		アスファルト取壊し	アス砕(二次) t=3cm	m2	16.34								16			
		掘 削 工	土 砂 (二次)	m3	12.16								12			
		表 層 工	再密粒13Top,t=4cm(二次)	m2	35.97								36			
		表 層 工	再密粒13Top,t=5cm(二次)	m2	120.00								120			
		舗装切断工	As t=15cm以下 (二次)	m	49.50								50			
		処 理 費	アス砕 (二次)	m3	1.28								1		1.28×2.35=3.01t	
		残土処分工	土 砂,ダンプトラック t(二次)	m3	12.16								12			
付 帯 工		区画線工	W=15cm 白	m	1.20								1			
		区画線工	W=30cm 白	m												
		区画線工	文字・記号 W=15cm換算	m	16.50								17			
処 分 工		管材処分工	φ 100mm	t	0.096								0.10			

2. 配管調書

DIP NS-E φ 100

資 材 調 書

コード	延 長				DIP NS-E φ 100	DIP NS-E φ 100	DIP NS-E φ 100	DIP NS-E φ 100	DIP NS-E φ 100						合 計
					35.403	2.467	3.845	5.356	22.877						69.948
	材 料 名	仕 様	単位	L	流入	流入2	バイパス	吸込	流出						
	DIP(NS-E)甲切管	φ 100(粉体塗装) L=5.00m	m	1.00	10.131	0.778	1.000	0.822	1.000						13.731
	DIP(NS-E)乙切管	φ 100(粉体塗装) L=5.00m	m	1.00	14.989		1.811	1.700	7.635						26.135
	DIP(NS-E)直管	φ 100(粉体塗装) L=5.00m	本	5.00	1				2						3
	二受T字管 NS-E	φ 100 × φ 100(粉体塗装)	ヶ	0.45	1										1
				0.11		(1)									(1)
	浅埋用フランジ付T字管 NS-E	φ 100 × φ 75(粉体塗装)	ヶ	0.45					1						1
	曲 管 NS-E	φ 100 × 90°(粉体塗装)	ヶ	0.44		1		2							3
	曲 管 NS-E	φ 100 × 45°(粉体塗装)	ヶ	0.33	3				3						6
	曲 管 NS-E	φ 100 × 22°1/2(粉体塗装)	ヶ	0.29	6			1							7
	曲 管 NS-E	φ 100 × 11°1/4(粉体塗装)	ヶ	0.27	3										3
	曲 管 NS-E	φ 100 × 5°5/8(粉体塗装)	ヶ	0.27											
	両受曲管 NS-E	φ 100 × 45°(粉体塗装)	ヶ	0.14	3				3						6
	両受曲管 NS-E	φ 100 × 22°1/2(粉体塗装)	ヶ	0.10	2										2
	継ぎ輪 NS-E	φ 100(粉体塗装)	ヶ	0.20	2		2	2	1						7
	短管1号 NS-E(GF)	7.5K φ 100(粉体塗装)	ヶ	0.125			1	1							2
	両受片落管 NS-E	φ 100 × φ 75(粉体塗装)	ヶ	0.125					1						1
	短管2号 NS-E(GF)	7.5K φ 75(粉体塗装)	ヶ	0.30					1						1
	受挿シソフトシール仕切弁 NS-E	φ 100(3種)(粉体塗装)	基	0.47			1								1
	両受ソフトシール仕切弁 NS-E	φ 100(3種)(粉体塗装)	基	0.24					1						1
	伸縮可とう管 NS-E挿-フランジ	φ 100 × H200 7.5K (粉体塗装)	基	1.10		1		1	1						3
	HPPE用不断水割T字管	φ 75 × φ 75(粉体塗装)	基	0.30					1						1
	ライナ NS-E	φ 100	組	0.039	7	1	1	1	3						13
	N-Link NS-E	φ 100	組		16	1	4	4	9						34
	N-Link NS-E	φ 75	組						1						1
	異形管継手材 NS-E	φ 100	組		11	1	2	4	6						24
	異形管継手材 NS-E	φ 75	組						1						1
	フランジ継手材(GF用)	7.5K φ 100	組			1		1							2
	絶縁フランジ継手材(GF用)	7.5K φ 100	組				1	1	1						3
	フランジ継手材(GF用)	7.5K φ 75	組						2						2
	フランジ継手材(RF用)	7.5K φ 75	組						1						1
	フランジ補強金具	φ 100 3DkN	組			1		1							2

資 材 調 書

[illegible]

SUS 100A

資 材 調 書

[illegible]

資 材 調 書

[illegible]

資 材 調 書

[illegible]

資 材 調 書

[illegible]

資 材 調 書

[illegible]

PP $\phi 13 \cdot \phi 50$ 給水管

資 材 調 書

[illegible]

土工延長集計表

[illegible]

[illegible]

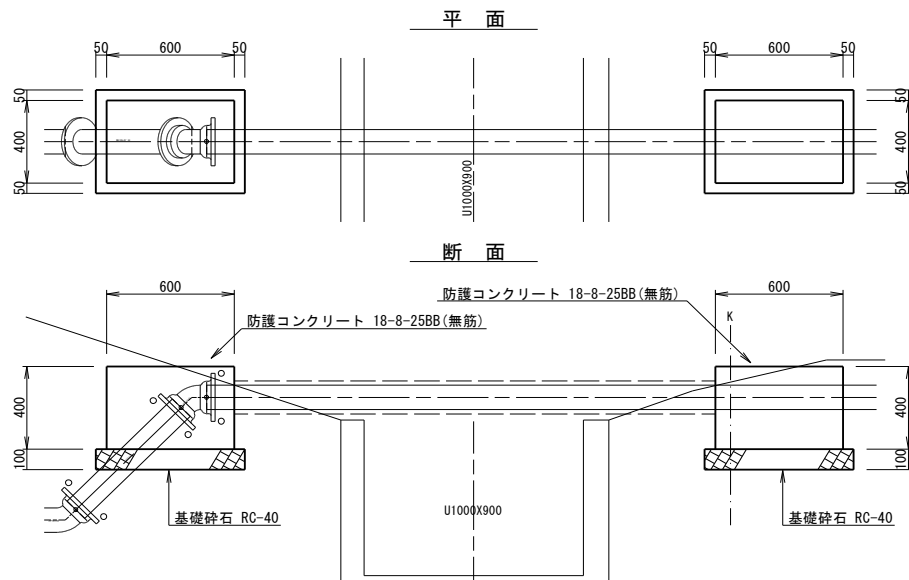
[illegible]

配管防護工(1) 単位数計算書

水路上越し DIP φ100

1箇所 当り 計算

算式根拠となる構造図



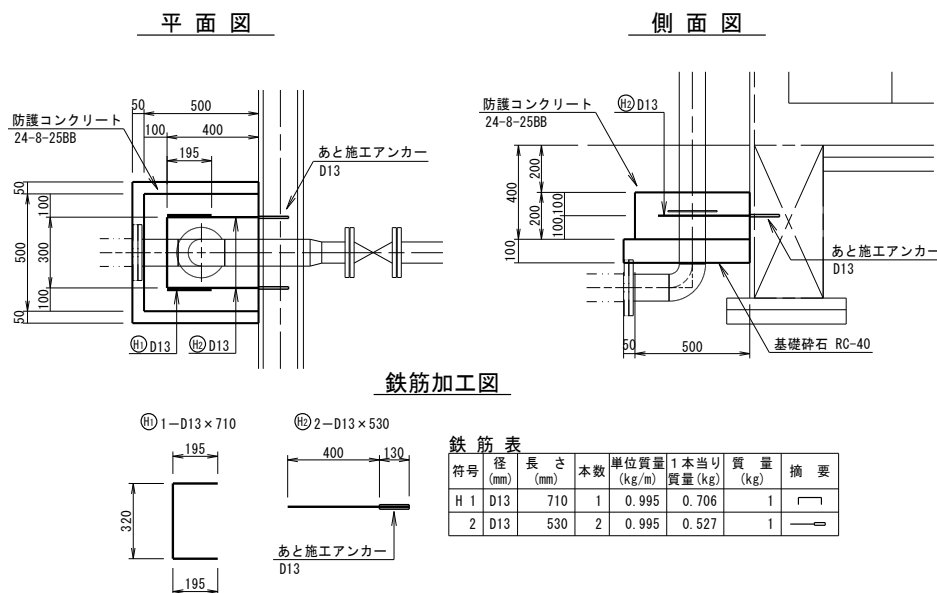
名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
防護コンクリート	18-8-25BB	1.00	箇所	1.00
コンクリート工	無筋 18-8-25	$W \times H \times L$ $0.40 \times 0.40 \times 0.60 = 0.096$		
	管控除	$\text{管径}^2 \times \pi / 4.00 \times 0.60 = -0.007$		
		計 0.089	m ³	0.09
型枠		$W \times H \times \text{面}$ $0.40 \times 0.40 \times 2.00 = 0.320$		
		$W \times H \times \text{面}$ $0.60 \times 0.40 \times 2.00 = 0.480$		
	管控除	$\text{管径}^2 \times \pi / 4.00 \times 2.00 = -0.022$		
		計 0.778	m ²	0.78
基礎碎石工	RC-40 t=10cm	$W \times W$ 0.50×0.70	m ²	0.35

配管防護工(2) 単位数計算書

ポンプ室縦配管 SUS 100A

1箇所 当り 計 算

算 式 根 拠 と な る 構 造 図



名 称	規 格	計 算 式				単位	数 量		
防護コンクリート	24-8-25BB	1.00				箇所	1.00		
コンクリート工	有筋 24-8-25	W 0.50	×	H 0.50	×	L 0.20	= 0.050		
	管控除	管径 0.114	^2	H ×	π	/ 4.00	×	0.20 = -0.002	
						計 0.048	m ³	0.05	
鉄筋	D13 SD295	本数 0.710 × 0.995 × 1.00				= 0.706			
		本数 0.530 × 0.995 × 2.00				= 1.055			
						計 1.761	kg	1.76	
あと施工アンカー	D13用	2.00				本	2.00		
型枠		(0.50 + 0.50 + 0.50) × 0.20				m ²	0.30		
基礎砕石工	RC-40 t=10cm	W 0.50	×	W 0.50				m ²	0.25

[illegible]

3. 場内造成・附帯工調書

場内造成・附帯工 総括表

名 称	形 状 寸 法	数 量	単位	摘 要
[造成工]				
機械掘削工	石積み撤去 0.28m ³ BH	4.0	m ³	
残土処分工	土 砂,ダンプトラック 4 t	4.0	m ³	
盛土工	0.28m ³ BH	53.0	m ³	
整地工	敷均し (ルーズ)	16.0	m ³	
[附帯工]				
フェンス工	ネットフェンス H=1800	54.0	m	
フェンス基礎工	ネットフェンス支柱基礎	48.0	m	
擁壁建込部充填工	ネットフェンス支柱建込	3.0	箇所	
	両開きフェンス門扉 W=5000 H=1800	1.0	箇所	
フェンス門扉基礎工	両開き門扉支柱基礎	1.0	箇所	
	片開きフェンス門扉 W=1000 H=1800	1.0	箇所	
フェンス門扉基礎工	片開き門扉支柱基礎	1.0	箇所	
側溝工	PU-250側溝	47.0	m	
側溝蓋版設置工	PU-250用コンクリート蓋	3.0	枚	
集水樹工	集水樹A □600	1.0	箇所	
	集水樹B・C □500	2.0	箇所	
	集水樹D □500	1.0	箇所	
排水管工	水路⑤ VUφ200 H=514	2.0	m	
	水路⑥ VUφ200 H=264	0.5	m	
	VU有孔管φ150	7.0	m	
	管端閉塞TSキャップ φ150	2.0	個	

	VP-TS継手工 φ150	2.0	口	
雨水管工	VU φ50	1.0	箇所	
ポンプ室側壁補修工	SUS 100A	3.0	箇所	
	SUS 15A	1.0	箇所	
側溝削孔工	コアドリル φ100×100L	2.0	箇所	

[illegible]

場内附帯工				1/2
細 別・種 目	規 格	計 算 式	数 量	
フェンス工	ネットフェンス H=1800	6.60 + 16.10 + 31.50 = 54.20	54 m	
	ネットフェンス 基礎工	16.10 + 31.50 = 47.60	48 m	
	ネットフェンス 建込充填工	3.00 = 3.00	3 箇所	
	両開きフェンス門扉 W=5000 H=1800	1.00 = 1.00	1 箇所	
	片開きフェンス門扉 W=1000 H=1800	1.00 = 1.00	1 箇所	
側溝工	PU-250×300側溝	水路① 16.74 + 水路② 9.86 + 水路③ 20.22 = 46.82	47 m	
	コンクリート蓋 PU-250用	3.00 = 3.00	3 枚	
集水桝工	集水桝A □600	1.00 = 1.00	1 箇所	
	集水桝B・C □500	2.00 = 2.00	2 箇所	
	集水桝D □500	1.00 = 1.00	1 箇所	
排水管工	水路⑤ VU φ 200 H=514	1.87 = 1.87	2 m	
	水路⑥ VU φ 200 H=264	0.46 = 0.46	0.5 m	
	VU有孔管 φ 150	水路⑥ 4.00 + 水路⑦ 3.00 = 7.00	7 m	
	管端閉塞TSキャップ	2 = 2	2 個	
雨水管工	VU φ 50	1.00 = 1.00	1 箇所	
ポンプ室側壁補修工	SUS 100A	3.00 = 3.00	3 箇所	

[illegible]

フェンス工 単位数量計算書

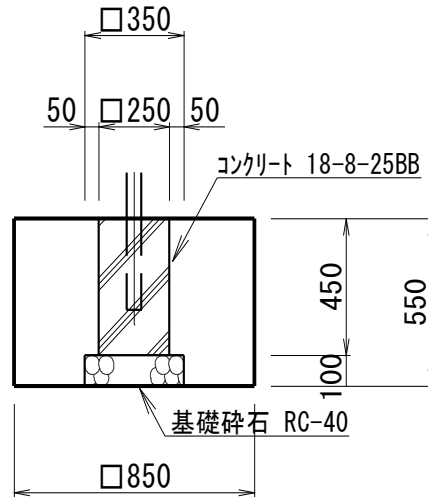
10m 当り 計 算

算 式 根 拠 と な る 構 造 図					

フェンス工 単位数量計算書

10m 当り 計 算

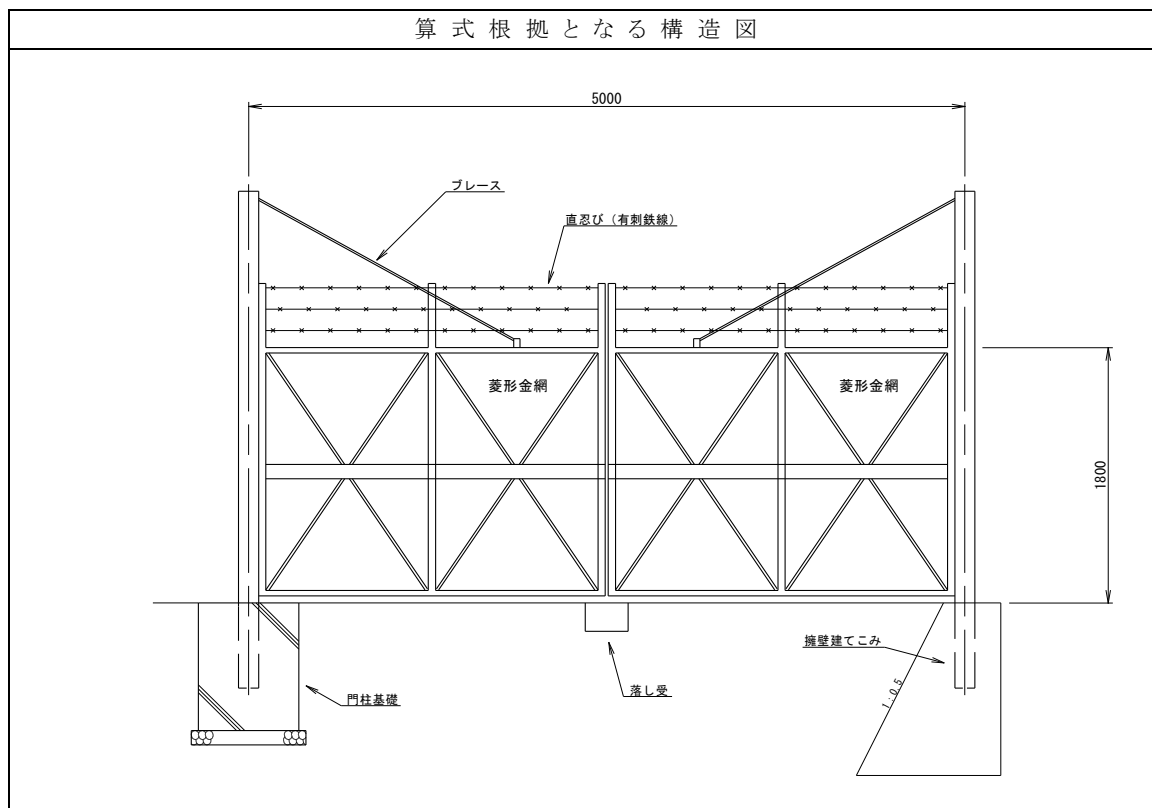
算 式 根 拠 と な る 構 造 図



名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
【土工】				
掘削工	土砂	$\frac{W}{0.85} \times \frac{W}{0.85} \times \frac{H}{0.55} \times \frac{\text{箇所}/10\text{m}}{5} = 1.99$	m ³	1.99
埋戻工	RC-40	$\frac{W}{0.85} \times \frac{W}{0.85} \times \frac{H}{0.55} \times \frac{\text{箇所}/10\text{m}}{5} = 1.99$		
	砕石控除	$\frac{W}{0.35} \times \frac{W}{0.35} \times \frac{H}{0.10} \times \frac{\text{箇所}/10\text{m}}{5} = -0.06$		
	コンクリート控除	$\frac{W}{0.25} \times \frac{W}{0.25} \times \frac{H}{0.45} \times \frac{\text{箇所}/10\text{m}}{5} = -0.14$		
		計 1.79	m ³	1.79
基礎砕石工	RC-40 t=10cm	$\frac{W}{0.35} \times \frac{W}{0.35} \times \frac{\text{箇所}/10\text{m}}{5} = 0.61$	m ²	0.61
残土処分工	土砂	1.99	m ³	1.99

フェンス門扉工 単位数量計算書

1箇所 当り 計算



名 称	規 格	計 算 式				単位	数 量
両開きフェンス門扉	W=5000 H=1800	1.00				箇所	1.00
門扉設置工		1.00				箇所	1.00
コンクリート基礎	門柱	$\frac{W}{0.70} \times \frac{W}{0.70} \times \frac{H}{0.90} \times 1$	箇所	=	0.44		
	落とし受	$\frac{W}{0.30} \times \frac{W}{0.20} \times \frac{H}{0.20} \times 1$	箇所	=	0.01		
		計 = 0.45				m ³	0.45
型枠	門柱	$\frac{W}{0.70} \times \frac{H}{0.90} \times 4.00 \times 1$	箇所	=	2.52		
	落とし受	$\frac{W}{0.30} \times \frac{H}{0.20} \times 2$		=	0.12		
		$\frac{W}{0.20} \times \frac{H}{0.20} \times 2$		=	0.08		
		計 = 2.72				m ³	2.72
擁壁建込部							
モルタル充填	無収縮モルタル	$0.300^2 \times \pi / 4 \times 0.60$				m ³	0.042

フェンス門扉工 単位数量計算書

1箇所 当り 計 算

算 式 根 拠 と な る 構 造 図											
両開き門扉基礎 基礎砕石 RC-40 コンクリート 18-8-25BB 落とし受 400 (D300) 300 (D200) 700 (D600)											
名 称	規 格	計 算 式								単位	数 量
【土工】											
掘削工	門柱	W	D	H	箇所						
		1.70	×	1.70	×	1.00	×	1	=	2.89	
	落とし受	W	D	H	箇所						
		0.70	×	0.60	×	0.30	×	1	=	0.13	
		計 = 3.02								m ³	3.02
埋戻工	RC-40	W	D	H	箇所						
		1.70	×	1.70	×	1.00	×	1	=	2.89	
	碎石控除	W	H		箇所						
		0.80	×	0.80	×	0.10	×	2	=	-0.13	
	コンクリート控除	W	H		箇所						
		0.70	×	0.70	×	0.90	×	1	=	-0.44	
	落とし受	W	D	H	箇所						
		0.70	×	0.60	×	0.30	×	1	=	0.13	
	碎石控除	W	D	H	箇所						
		0.40	×	0.30	×	0.10	×	1	=	-0.01	
	コンクリート控除	W	D	H	箇所						
		0.30	×	0.20	×	0.20	×	1	=	-0.01	
		計 = 2.43								m ³	2.43
基礎砕石工	門柱 H=100	W	D		箇所						
		0.70	×	0.70	×	1		=	0.49		
	落とし受 H=100	W	D		箇所						
		0.40	×	0.30	×	1		=	0.12		
		計 = 0.61								m ²	0.61
残土処分工	土砂	3.02								m ³	3.02

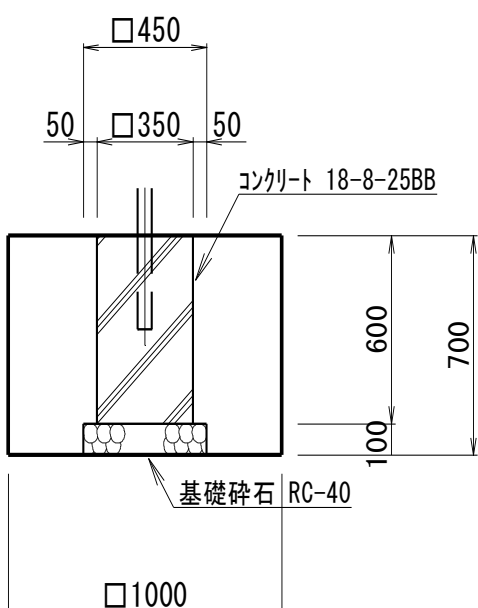
フェンス門扉工 単位数量計算書

1箇所 当り 計 算

算 式 根 拠 と な る 構 造 図				
名 称	規 格	計 算 式		単位 数 量
片開きフェンス門扉	W=1000 H=1800	1.00		箇所 1.00
門扉設置工		1.00		箇所 1.00
コンクリート基礎	門柱	$\frac{W}{0.35} \times \frac{W}{0.35} \times \frac{H}{0.60} \times \frac{\text{箇所}}{2} = 0.15$		m ³ 0.15
型枠	門柱	$\frac{W}{0.35} \times \frac{H}{0.60} \times \frac{\text{面}}{4.00} \times \frac{\text{箇所}}{2} = 1.68$		m ² 1.68

フェンス門扉工 単位数量計算書

1箇所 当り 計 算

算 式 根 拠 と な る 構 造 図				
				
名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
【土工】				
掘削工		$\frac{W}{1.00} \times \frac{D}{1.00} \times \frac{H}{0.70} \times \frac{\text{箇所}}{2} = 1.40$	m ³	1.40
埋戻工	RC-40	$\frac{W}{1.00} \times \frac{D}{1.00} \times \frac{H}{0.70} \times \frac{\text{箇所}}{2} = 1.40$		
	碎石控除	$\frac{W}{0.45} \times \frac{H}{0.45} \times \frac{\text{箇所}}{2} = -0.04$		
	コンクリート控除	$\frac{W}{0.35} \times \frac{H}{0.35} \times \frac{\text{箇所}}{2} = -0.15$		
		計 = 1.21	m ³	1.21
基礎碎石工	H=100	$\frac{W}{0.45} \times \frac{D}{0.45} \times \frac{\text{箇所}}{2} = 0.41$	m ²	0.41
残土処分工	土砂	1.40	m ³	1.40

側溝工 単位数量計算書

10m 当り 計 算

算 式 根 拠 と な る 構 造 図				
名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
側溝	PU3-250×H300	10.00 / 2.00	個	5.00
排水構造物工	333kg/個 基礎材含む	10.00	m	10.00
【土工】				
掘削工	土砂	$W \times H \times 10.00$ $1.10 \times 0.530 \times 10.00$	m ³	5.83
埋戻工	RC-40	$W \times H \times 10.00 = 5.83$ $1.10 \times 0.530 \times 10.00 = 5.83$		
	碎石控除	$W \times H \times 10.00 = -0.40$ $0.40 \times 0.10 \times 10.00 = -0.40$		
	側溝・モルタル控除	$W \times H \times 10.00 = -1.89$ $0.46 \times 0.410 \times 10.00 = -1.89$		
		計 3.54	m ³	3.54
勾配調整モルタル工		下流高 上流高 (0.05 + 0.077) / 2		
		幅 延長 × 0.25 × 46.82	m ³	0.74
残土処分工	土砂	5.83	m ³	5.83

集水桝A 単位数量計算書

10箇所 当り 計 算

算 式 根 拠 と な る 構 造 図						
The diagram shows a cross-section of a water collection pit. The overall width is 1900mm, with a central pit width of 900mm and side areas of 500mm each. The pit has a square opening of 600mm. The pit is covered with a grating (グレーチング樹蓋 T-25). The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled with a material (埋戻 RC-40). The pit has a depth of 1200mm. The pit is surrounded by a concrete base (コンクリート 18-8-25BB) and a foundation of crushed stone (基礎碎石 RC-40). The pit is filled						

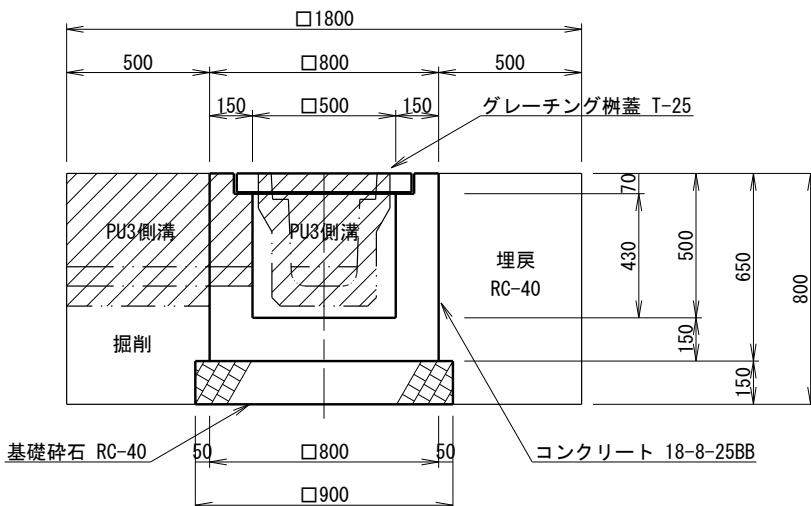
集水桝A 単位数計算書

10箇所 当り 計 算

算 式 根 拠 と な る 構 造 図						
名 称	規 格	計 算 式			単位	数 量
【土工】						
掘削工	土砂	W 1.90	$\times$	W 1.90 $\times$ H 1.20 $\times$ 10.00	m ³	43.32
埋戻工	RC-40	W 1.90	$\times$	W 1.90 $\times$ H 1.20 $\times$ 10.00 = 43.32		
	砕石控除	W 1.00	$\times$	W 1.00 $\times$ H 0.15 $\times$ 10.00 = -1.50		
	桝控除	W 0.90	$\times$	W 0.90 $\times$ H 1.05 $\times$ 10.00 = -8.51		
	側溝控除	断面積 0.18 $\times$ 0.50 $\times$ 10.00 = -0.90				
	排水管控除	0.216 ² $\times$ $\pi/4$ $\times$ 0.50 $\times$ 10.00 = -0.18				
	排泥管控除	0.089 ² $\times$ $\pi/4$ $\times$ 0.50 $\times$ 10.00 = -0.03				
	有孔管控除	2本分 0.165 ² $\times$ $\pi/4$ $\times$ 1.00 $\times$ 10.00 = -0.21				
		計 31.99			m ³	31.99
基礎砕石工	RC-40 t=15cm	W 1.00	$\times$	W 1.00 $\times$ 10.00	m ²	10.00
残土処分工	土砂	43.32			m ³	43.32

集水桝B・C 単位数量計算書

10箇所 当り 計 算

算 式 根 拠 と な る 構 造 図						
						
名 称	規 格	計 算 式			単位	数 量
集水桝	現場打ち □500	10.00			個	10.00
桝設置工		10.00			箇所	10.00
コンクリート工	無筋 18-8-25	$\frac{W}{0.80} \times \frac{W}{0.80} \times \frac{H}{0.65} \times 10.00 = 4.16$				
	内空控除	$\frac{W}{0.50} \times \frac{H}{0.50} \times 0.50 \times 10.00 = -1.25$				
	側溝内空控除	$\text{内空面積} \times 0.09 \times 0.15 \times 2 \times 10.00 = -0.27$				
		計 2.64			m ³	2.64
型枠		$\frac{W}{0.80} \times \frac{H}{0.65} \times \text{面} \times 10.00 = 20.80$				
		$\frac{W}{0.50} \times \frac{H}{0.50} \times \text{面} \times 10.00 = 10.00$				
	側溝内空控除	$\text{内空面積} \times 0.09 \times 0.15 \times 4 \times 10.00 = -0.54$				
		計 30.26			m ²	30.26

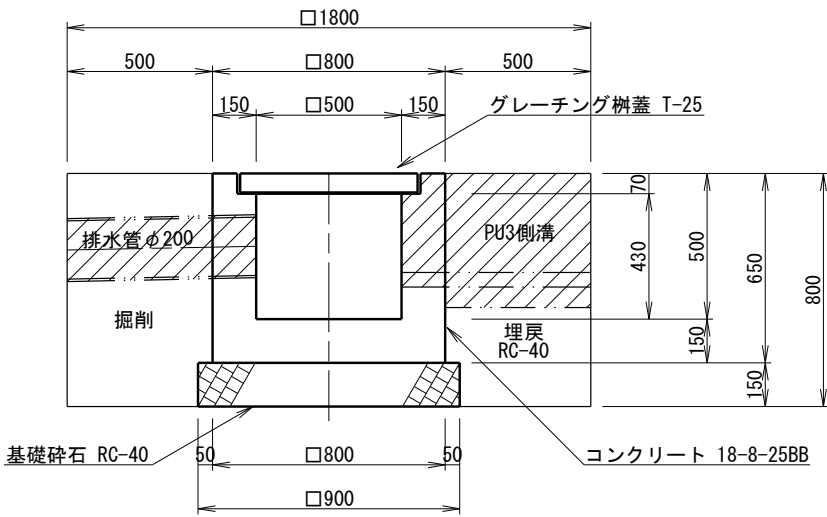
集水桝B・C 単位数量計算書

10箇所 当り 計 算

算 式 根 拠 と な る 構 造 図				
名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
【土工】				
掘削工	土砂	$W \times W \times H \times 10.00$ $1.80 \times 1.80 \times 0.80 \times 10.00$	m ³	25.92
埋戻工	RC-40	$W \times W \times H \times 10.00 = 25.92$ $1.80 \times 1.80 \times 0.80 \times 10.00 = 25.92$		
	碎石控除	$W \times W \times H \times 10.00 = -1.22$ $0.90 \times 0.90 \times 0.15 \times 10.00 = -1.22$		
	桝控除	$W \times W \times H \times 10.00 = -4.16$ $0.80 \times 0.80 \times 0.65 \times 10.00 = -4.16$		
	側溝控除	断面積 $0.18 \times 0.50 \times 2 \times 10.00 = -1.80$		
		計 18.74	m ³	18.74
基礎碎石工	RC-40 t=15cm	$W \times W \times 10$ $0.90 \times 0.90 \times 10$	m ²	8.10
残土処分工	土砂	25.92	m ³	25.92

集水桝D 単位数量計算書

10箇所 当り 計 算

算 式 根 拠 と な る 構 造 図				
				
名 称	規 格	計 算 式		単位 数 量
集水桝	現場打ち □500	10.00		個 10.00
桝設置工		10.00		箇所 10.00
コンクリート工	無筋 18-8-25	$\frac{W}{0.80} \times \frac{W}{0.80} \times \frac{H}{0.65} \times 10.00 = 4.16$		
	内空控除	$\frac{W}{0.50} \times \frac{H}{0.50} \times 0.50 \times 10.00 = -1.25$		
	側溝内空控除	$\frac{\text{内空面積}}{0.09} \times 0.15 \times 10.00 = -0.14$		
	排水管控除	$0.216^2 \times \frac{\pi}{4} \times 0.15 \times 10.00 = -0.05$		
		計 2.72	m ³	2.72
型枠		$\frac{W}{0.80} \times \frac{H}{0.65} \times 4.00 \times 10.00 = 20.80$		
		$\frac{W}{0.50} \times \frac{H}{0.50} \times 4.00 \times 10.00 = 10.00$		
	側溝内空控除	$\frac{\text{内空面積}}{0.09} \times 2 \times 10.00 = -1.80$		
	排水管控除	$0.216^2 \times \frac{\pi}{4} \times 2 \times 10.00 = -0.73$		
		計 28.27	m ²	28.27

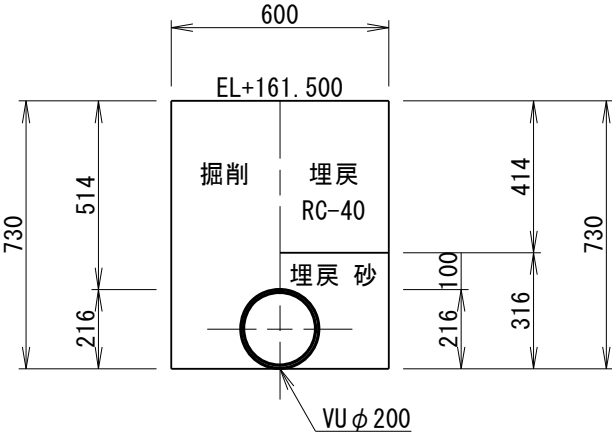
集水桝D 単位数量計算書

10箇所 当り 計 算

算 式 根 拠 と な る 構 造 図					
名 称	規 格	計 算 式		単位 数 量	
【土工】					
掘削工	土砂	W 1.80	W $\times 1.80$	H $\times 0.80$ $\times 10.00$	m^3 25.92
埋戻工	RC-40	W 1.80	W $\times 1.80$	H $\times 0.80$ $\times 10.00 = 25.92$	
	碎石控除	W 0.90	W $\times 0.90$	H $\times 0.15$ $\times 10.00 = -1.22$	
	桝控除	W 0.80	W $\times 0.80$	H $\times 0.65$ $\times 10.00 = -4.16$	
	側溝控除	断面積 0.18×0.50		$\times 10.00 = -0.90$	
	排水管控除	$0.216^2 \times \pi / 4$		$\times 0.50 \times 10.00 = -0.18$	
		計 19.46		m^3 19.46	
基礎碎石工	RC-40 t=15cm	W 0.90	W $\times 0.90$	$\times 10.00$	m^2 8.10
残土処分工	土砂	25.92		m^3 25.92	

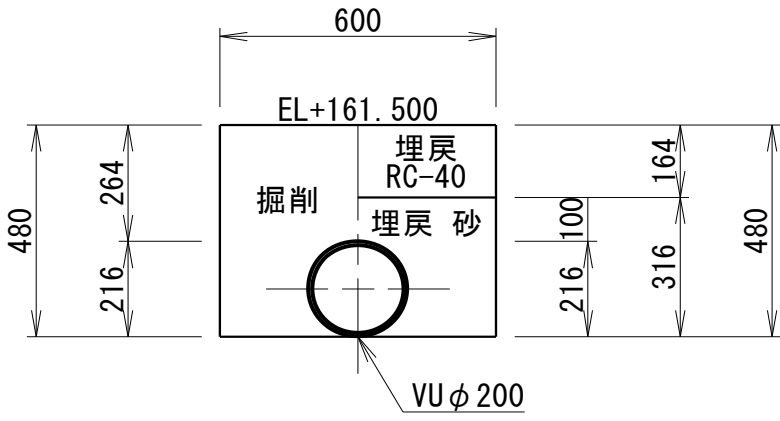
排水管(水路⑤) 単位数量計算書

10m 当り 計 算

算 式 根 拠 と な る 構 造 図				
				
名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
排水管	VU φ 200	10.00	m	10.00
VU管据付工	φ 200	10.00	m	10.00
【土工】				
掘削工	土砂	$W \quad H$ $0.60 \times 0.730 \times 10.00$	m ³	4.38
埋戻工	砂	$W \quad H$ $0.60 \times 0.316 \times 10.00 = 1.90$		
	管控除	$0.216^2 \times \pi / 4 \times 10.00 = -0.37$		
		計 1.53	m ³	1.53
埋戻工	RC-40	$W \quad H$ $0.60 \times 0.414 \times 10.00$	m ³	2.48
残土処分工	土砂	4.38	m ³	4.38

排水管(水路⑥) 単位数量計算書

10m 当り 計 算

算 式 根 拠 と な る 構 造 図				
				
名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
排水管	VU φ 200	10.00	m	10.00
VU管据付工	φ 200	10.00	m	10.00
【土工】				
掘削工	土砂	$W \times H \times 10.00$ $0.60 \times 0.480 \times 10.00$	m ³	2.88
埋戻工	砂	$W \times H \times 10.00 = 1.90$ $0.60 \times 0.316 \times 10.00 = 1.90$		
	管控除	$0.216^2 \times \pi / 4 \times 10.00 = -0.37$		
		計 1.53	m ³	1.53
埋戻工	RC-40	$W \times H \times 10.00$ $0.60 \times 0.164 \times 10.00$	m ³	0.98
残土処分工	土砂	2.88	m ³	2.88

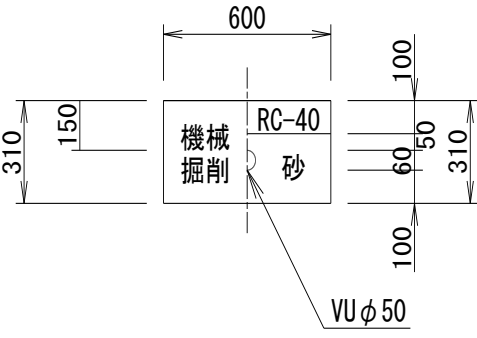
VU有孔管 単位数量計算書

10m 当り 計 算

算 式 根 拠 と な る 構 造 図				
名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
有孔管	VU φ 150	10.00	m	10.00
VU管据付工	φ 150	10.00	m	10.00
【土工】				
掘削工	土砂	$W \times H \times 10.00$ $0.50 \times 0.880 \times 10.00$	m ³	4.40
埋戻工	単粒度4号碎石	$W \times H \times 10.00 = 2.50$ $0.50 \times 0.500 \times 10.00 = 2.50$		
	管控除	$0.165^2 \times \pi / 4 \times 10.00 = -0.21$		
		計 2.29	m ³	2.29
透水シート	管巻き	$0.165 \times \pi \times 10.00 = 5.18$		
	碎石	$(0.50 + 0.500 + 0.50) \times 10.00 = 15.00$		
		計 20.18	m	20.18
埋戻工	RC-40	$W \times H \times 10.00$ $0.50 \times 0.380 \times 10.00$	m ³	1.90
残土処分工	土砂	4.40	m ³	4.40

雨水管 数量計算書

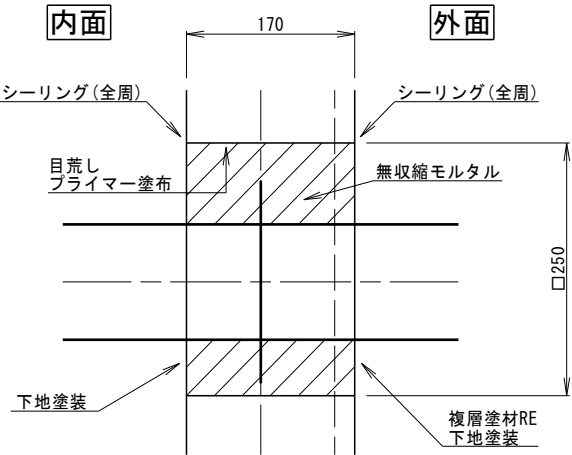
1箇所 当り 計 算

算 式 根 拠 と な る 構 造 図				
				
名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
管材	VUφ50	1.00	m	1.00
	VU異径ソケット φ75×50	1.00	個	1.00
	VUエルボ φ50	1.00	個	1.00
VU管据付工	φ50	1.00	m	1.00
VU管継手工	φ50	3.00	口	3.00
【土工】				
掘削工	土砂	$\frac{W}{0.60} \times \frac{H}{0.310} \times 0.93$	m ³	0.17
埋戻工	砂	$\frac{W}{0.60} \times \frac{H}{0.210} \times 0.93 = 0.12$		
	管控除	$0.006^2 \times \pi / 4 \times 0.93 = -0.001$		
		計 0.12	m ³	0.12
埋戻工	RC-40	$\frac{W}{0.60} \times \frac{H}{0.100} \times 0.93$	m ³	0.06
残土処分工	土砂	0.17	m ³	0.17

ポンプ室側壁補修工(1) 単位数量計算書

SUS 100A

1箇所 当り 計 算

算 式 根 拠 と な る 構 造 図				
				
名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
コンクリート目荒し	壁 全面	$0.17 \times 0.25 \times 4.00$	m ²	0.17
プライマー塗布	φ 150	$0.17 \times 0.25 \times 4.00$	m ²	0.17
シーリング	変成シリコン	0.25×4.00	m	1.00
モルタル充填	無収縮モルタル	$0.25 \times 0.25 \times 0.17 = 0.011$		
	管控除	$0.114^2 \times \pi / 4 \times 0.17 = -0.002$		
		計 0.009	m ³	0.01
下地調整塗材	コンクリート面 厚1~2mm程度	$0.25 \times 0.25 \times 2.00 = 0.125$		
	管控除	$0.114^2 \times \pi / 4 \times 2.00 = -0.020$		
		計 0.105	m ²	0.11
外壁塗装	複層塗材RE	$0.25 \times 0.25 \times 1.00 = 0.063$		
		$0.114^2 \times \pi / 4 \times 1.00 = -0.010$		
		計 0.053	m ²	0.05

ポンプ室側壁補修工(2) 単位数量計算書

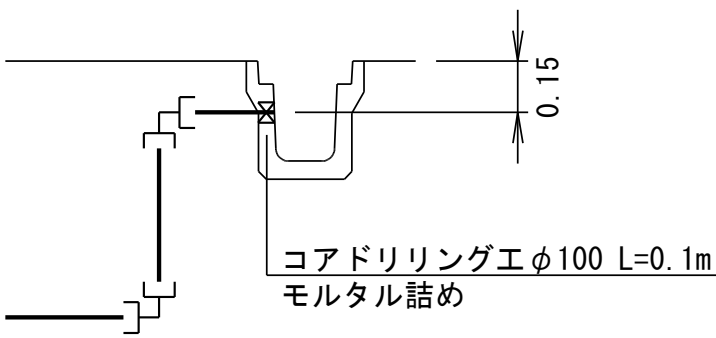
SUS 15A

1箇所 当り 計算

算式根拠となる構造図				
名 称	規 格	計 算 式		単位 数 量
シーリング	変成シリコン	0.05×4.00		m ³ 0.20
モルタル充填	無収縮モルタル	$0.05 \times 0.05 \times 0.17 = 0.0005$		
	管控除	$0.022^2 \times \pi / 4 \times 0.17 = -0.0001$		
		計 0.0004		m ³ 0.001
下地調整塗材	コンクリート面 厚1～2mm程度	$0.05 \times 0.05 \times 2.00 = 0.005$		
	管控除	$0.022^2 \times \pi / 4 \times 2.00 = -0.001$		
		計 0.004		m ² 0.004
外壁塗装	複層塗材RE	$0.05 \times 0.05 \times 1.00 = 0.003$		
		$0.022^2 \times \pi / 4 \times 1.00 = -0.0004$		
		計 0.003		m ² 0.003

側溝削孔工 単位数計算書

1箇所 当り 計 算

算 式 根 拠 と な る 構 造 図				
				
名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
コンクリート削孔工	φ 100×100L	0.10	m	0.10
モルタル充填	無収縮モルタル	$0.100^2 \times \pi / 4 \times 0.10$	m ³	0.001

5. 計算根拠

土工①	その他町道
掘削幅	仮復旧厚
0.600	0.030
既設舗装厚	仮復旧路盤厚
0.040	0.110
管天土被	埋戻砂高
0.800	0.318
管天砂高	埋戻在来土高
0.100	
管径	埋戻購入土高
0.118	0.560
管断面積	埋戻RC高
0.011	
管下深さ	
0.100	
掘削深	単位延長(m)
1.018	1.000

名 称	規 格	計算式	単位	数量
		<掘 削>		
舗装切断工	As t=4cm	1.000 × 2	m	2.000
舗装取壊工	As t=4cm	0.600 × 1.000	m2	0.600
舗装処理工	Asガラ	0.600 × 0.040 × 1.000	m3	0.020
機械掘削工		0.600 × (1.018 - 0.040) × 1.000	m3	0.590
埋戻工	機械 砂	(0.600 × 0.318 - 0.011) × 1.000	m3	0.180
埋戻工	機械 在来土	0.600 × 0.000 × 1.000	m3	0.000
埋戻工	機械 購入土	0.600 × 0.560 × 1.000	m3	0.340
埋戻工	機械 RC-40	0.600 × 0.000 × 1.000	m3	0.000
残土処理		0.590 - 0.000	m3	0.590
仮復旧工	As t=3cm	0.600 × 1.000	m2	0.600
路盤工	RC-30 t=11cm	0.600 × 1.000	m2	0.600

土工②	未舗装道
掘削幅	仮復旧厚
0.600	
既設舗装厚	仮復旧路盤厚
管天土被	埋戻砂高
1.200	0.318
管天砂高	埋戻在来土高
0.100	
管径	埋戻購入土高
0.118	1.100
管断面積	埋戻RC高
0.011	
管下深さ	
0.100	
掘削深	単位延長(m)
1.418	1.000

名 称	規 格	計算式	単位	数量
		<掘 削>		
舗装切断工	As t=4cm	1.000 × 0	m	0.000
舗装取壊工	As t=4cm	0.000 × 1.000	m2	0.000
舗装処理工	Asガラ	0.000 × 0.000 × 1.000	m3	0.000
機械掘削工		0.600 × (1.418 - 0.000) × 1.000	m3	0.850
埋戻工	機械 砂	(0.600 × 0.318 - 0.011) × 1.000	m3	0.180
埋戻工	機械 在来土	0.600 × 0.000 × 1.000	m3	0.000
埋戻工	機械 購入土	0.600 × 1.100 × 1.000	m3	0.660
埋戻工	機械 RC-40	0.600 × 0.000 × 1.000	m3	0.000
残土処理		0.850 - 0.000	m3	0.850
仮復旧工	As t=3cm	0.000 × 1.000	m2	0.000
路盤工	RC-30 t=11cm	0.000 × 1.000	m2	0.000

土工③	未舗装道
掘削幅	仮復旧厚
0.600	
既設舗装厚	仮復旧路盤厚
管天土被	埋戻砂高
0.800	0.318
管天砂高	埋戻在来土高
0.100	
管径	埋戻購入土高
0.118	0.700
管断面積	埋戻RC高
0.011	
管下深さ	
0.100	
掘削深	単位延長(m)
1.018	1.000

名 称	規 格	計算式	単位	数量
		<掘 削>		
舗装切断工	As t=4cm	1.000 × 0	m	0.000
舗装取壊工	As t=4cm	0.000 × 1.000	m2	0.000
舗装処理工	Asガラ	0.000 × 0.000 × 1.000	m3	0.000
機械掘削工		0.600 × (1.018 - 0.000) × 1.000	m3	0.610
埋戻工	機械 砂	(0.600 × 0.318 - 0.011) × 1.000	m3	0.180
埋戻工	機械 在来土	0.600 × 0.000 × 1.000	m3	0.000
埋戻工	機械 購入土	0.600 × 0.700 × 1.000	m3	0.420
埋戻工	機械 RC-40	0.600 × 0.000 × 1.000	m3	0.000
残土処理		0.610 - 0.000	m3	0.610
仮復旧工	As t=3cm	0.000 × 1.000	m2	0.000
路盤工	RC-30 t=11cm	0.000 × 1.000	m2	0.000

土工④ 未舗装道	
掘削幅	仮復旧厚
0.600	
既設舗装厚	仮復旧路盤厚
管天土被	埋戻砂高
0.600	0.318
管天砂高	埋戻在来土高
0.100	
管径	埋戻購入土高
0.118	0.500
管断面積	埋戻RC高
0.011	
管下深さ	
0.100	
掘削深	単位延長(m)
0.818	1.000

小型バックホウ0.08m3

名 称	規 格	計算式	単位	数量
		<掘 削>		
舗装切断工	As t=4cm	1.000 × 0	m	0.000
舗装取壊工	As t=4cm	0.000 × 1.000	m2	0.000
舗装処理工	Asガラ	0.000 × 0.000 × 1.000	m3	0.000
機械掘削工		0.600 × (0.818 - 0.000) × 1.000	m3	0.490
埋戻工	機械 砂	(0.600 × 0.318 - 0.011) ×	m3	0.000
埋戻工	機械 在来土	0.600 × 0.000 × 1.000	m3	0.000
埋戻工	機械 購入土	0.600 × 0.500 × 1.000	m3	0.300
埋戻工	機械 RC-40	0.600 × 0.000 × 1.000	m3	0.000
残土処理		0.490 - 0.000	m3	0.490
仮復旧工	As t=3cm	0.000 × 1.000	m2	0.000
路盤工	RC-30 t=11cm	0.000 × 1.000	m2	0.000

土工⑤ ポンプ場内	
掘削幅	仮復旧厚
0.600	
既設舗装厚	仮復旧路盤厚
管天土被	埋戻砂高
0.550	0.318
管天砂高	埋戻在来土高
0.100	
管径	埋戻購入土高
0.118	
管断面積	埋戻RC高
0.011	0.450
管下深さ	
0.100	
掘削深	単位延長(m)
0.768	1.000

名 称	規 格	計算式	単位	数量
		<掘 削>		
舗装切断工	As t=4cm	1.000 × 0	m	0.000
舗装取壊工	As t=4cm	0.000 × 1.000	m2	0.000
舗装処理工	Asガラ	0.000 × 0.000 × 1.000	m3	0.000
機械掘削工		0.600 × (0.768 - 0.000) × 1.000	m3	0.460
埋戻工	機械 砂	(0.600 × 0.318 - 0.011) × 1.000	m3	0.180
埋戻工	機械 在来土	0.600 × 0.000 × 1.000	m3	0.000
埋戻工	機械 購入土	0.600 × 0.000 × 1.000	m3	0.000
埋戻工	機械 RC-40	0.600 × 0.450 × 1.000	m3	0.270
残土処理		0.460 - 0.000	m3	0.460
仮復旧工	As t=3cm	0.000 × 1.000	m2	0.000
路盤工	RC-30 t=11cm	0.000 × 1.000	m2	0.000

土工⑥ ポンプ場内	
掘削幅	仮復旧厚
0.600	
既設舗装厚	仮復旧路盤厚
管天土被	埋戻砂高
0.650	0.318
管天砂高	埋戻在来土高
0.100	
管径	埋戻購入土高
0.118	
管断面積	埋戻RC高
0.011	0.550
管下深さ	
0.100	
掘削深	単位延長(m)
0.868	1.000

名 称	規 格	計算式	単位	数量
		<掘 削>		
舗装切断工	As t=4cm	1.000 × 0	m	0.000
舗装取壊工	As t=4cm	0.000 × 1.000	m2	0.000
舗装処理工	Asガラ	0.000 × 0.000 × 1.000	m3	0.000
機械掘削工		0.600 × (0.868 - 0.000) × 1.000	m3	0.520
埋戻工	機械 砂	(0.600 × 0.318 - 0.011) × 1.000	m3	0.180
埋戻工	機械 在来土	0.600 × 0.000 × 1.000	m3	0.000
埋戻工	機械 購入土	0.600 × 0.000 × 1.000	m3	0.000
埋戻工	機械 RC-40	0.600 × 0.550 × 1.000	m3	0.330
残土処理		0.520 - 0.000	m3	0.520
仮復旧工	As t=3cm	0.000 × 1.000	m2	0.000
路盤工	RC-30 t=11cm	0.000 × 1.000	m2	0.000

土工⑦ ポンプ場内

掘削幅	仮復旧厚
0.600	
既設舗装厚	仮復旧路盤厚
管天土被	埋戻砂高
0.120	0.218
管天砂高	埋戻在来土高
管径	埋戻購入土高
0.118	
管断面積	埋戻RC高
0.011	0.120
管下深さ	
0.100	
掘削深	単位延長(m)
0.338	1.000

名 称	規 格	計算式	単位	数量
		<掘 削>		
舗装切断工	As t=4cm	1.000 × 0	m	0.000
舗装取壊工	As t=4cm	0.000 × 1.000	m2	0.000
舗装処理工	Asガラ	0.000 × 0.000 × 1.000	m3	0.000
機械掘削工		0.600 × (0.338 - 0.000) × 1.000	m3	0.200
埋戻工	機械 砂	(0.600 × 0.218 - 0.011) × 1.000	m3	0.120
埋戻工	機械 在来土	0.600 × 0.000 × 1.000	m3	0.000
埋戻工	機械 購入土	0.600 × 0.000 × 1.000	m3	0.000
埋戻工	機械 RC-40	0.600 × 0.120 × 1.000	m3	0.070
残土処理		0.200 - 0.000	m3	0.200
仮復旧工	As t=3cm	0.000 × 1.000	m2	0.000
路盤工	RC-30 t=11cm	0.000 × 1.000	m2	0.000

土工⑧ ポンプ場内

掘削幅	仮復旧厚
0.600	
既設舗装厚	仮復旧路盤厚
管天土被	埋戻砂高
0.580	0.290
管天砂高	埋戻在来土高
0.100	
管径	埋戻購入土高
0.090	
管断面積	埋戻RC高
0.006	0.480
管下深さ	
0.100	
掘削深	単位延長(m)
0.770	1.000

名 称	規 格	計算式	単位	数量
		<掘 削>		
舗装切断工	As t=4cm	1.000 × 0	m	0.000
舗装取壊工	As t=4cm	0.000 × 1.000	m2	0.000
舗装処理工	Asガラ	0.000 × 0.000 × 1.000	m3	0.000
機械掘削工		0.600 × (0.770 - 0.000) × 1.000	m3	0.460
埋戻工	機械 砂	(0.600 × 0.290 - 0.006) × 1.000	m3	0.170
埋戻工	機械 在来土	0.600 × 0.000 × 1.000	m3	0.000
埋戻工	機械 購入土	0.600 × 0.000 × 1.000	m3	0.000
埋戻工	機械 RC-40	0.600 × 0.480 × 1.000	m3	0.290
残土処理		0.460 - 0.000	m3	0.460
仮復旧工	As t=3cm	0.000 × 1.000	m2	0.000
路盤工	RC-30 t=11cm	0.000 × 1.000	m2	0.000

土工⑨ その他町道

掘削幅	仮復旧厚
0.600	0.030
既設舗装厚	仮復旧路盤厚
0.040	0.110
管天土被	埋戻砂高
0.800	0.260
管天砂高	埋戻在来土高
0.100	
管径	埋戻購入土高
0.060	0.560
管断面積	埋戻RC高
0.003	
管下深さ	
0.100	
掘削深	単位延長(m)
0.960	1.000

名 称	規 格	計算式	単位	数量
		<掘 削>		
舗装切断工	As t=4cm	1.000 × 2	m	2.000
舗装取壊工	As t=4cm	0.600 × 1.000	m2	0.600
舗装処理工	Asガラ	0.600 × 0.040 × 1.000	m3	0.020
機械掘削工		0.600 × (0.960 - 0.040) × 1.000	m3	0.550
埋戻工	機械 砂	(0.600 × 0.260 - 0.003) × 1.000	m3	0.150
埋戻工	機械 在来土	0.600 × 0.000 × 1.000	m3	0.000
埋戻工	機械 購入土	0.600 × 0.560 × 1.000	m3	0.340
埋戻工	機械 RC-40	0.600 × 0.000 × 1.000	m3	0.000
残土処理		0.550 - 0.000	m3	0.550
仮復旧工	As t=3cm	0.600 × 1.000	m2	0.600
路盤工	RC-30 t=11cm	0.600 × 1.000	m2	0.600

土工⑩ 未舗装道	
掘削幅	仮復旧厚
0.600	
既設舗装厚	仮復旧路盤厚
管天土被	埋戻砂高
0.600	0.260
管天砂高	埋戻在来土高
0.100	
管径	埋戻購入土高
0.060	0.500
管断面積	埋戻RC高
0.003	
管下深さ	
0.100	
掘削深	単位延長(m)
0.760	1.000

小型バックホウ0.08m3

名 称	規 格	計算式	単位	数量
		<掘 削>		
舗装切断工	As t=4cm	1.000 × 0	m	0.000
舗装取壊工	As t=4cm	0.000 × 1.000	m2	0.000
舗装処理工	Asガラ	0.000 × 0.000 × 1.000	m3	0.000
機械掘削工		0.600 × (0.760 - 0.000) × 1.000	m3	0.460
埋戻工	機械 砂	(0.600 × 0.260 - 0.003) × 1.000	m3	0.150
埋戻工	機械 在来土	0.600 × 0.000 × 1.000	m3	0.000
埋戻工	機械 購入土	0.600 × 0.500 × 1.000	m3	0.300
埋戻工	機械 RC-40	0.600 × 0.000 × 1.000	m3	0.000
残土処理		0.460 - 0.000	m3	0.460
仮復旧工	As t=3cm	0.000 × 1.000	m2	0.000
路盤工	RC-30 t=11cm	0.000 × 1.000	m2	0.000

土工⑪ ポンプ場内	
掘削幅	仮復旧厚
0.600	
既設舗装厚	仮復旧路盤厚
管天土被	埋戻砂高
0.500	0.260
管天砂高	埋戻在来土高
0.100	
管径	埋戻購入土高
0.060	
管断面積	埋戻RC高
0.003	0.400
管下深さ	
0.100	
掘削深	単位延長(m)
0.660	1.000

名 称	規 格	計算式	単位	数量
		<掘 削>		
舗装切断工	As t=4cm	1.000 × 0	m	0.000
舗装取壊工	As t=4cm	0.000 × 1.000	m2	0.000
舗装処理工	Asガラ	0.000 × 0.000 × 1.000	m3	0.000
機械掘削工		0.600 × (0.660 - 0.000) × 1.000	m3	0.400
埋戻工	機械 砂	(0.600 × 0.260 - 0.003) × 1.000	m3	0.150
埋戻工	機械 在来土	0.600 × 0.000 × 1.000	m3	0.000
埋戻工	機械 購入土	0.600 × 0.000 × 1.000	m3	0.000
埋戻工	機械 RC-40	0.600 × 0.400 × 1.000	m3	0.240
残土処理		0.400 - 0.000	m3	0.400
仮復旧工	As t=3cm	0.000 × 1.000	m2	0.000
路盤工	RC-30 t=11cm	0.000 × 1.000	m2	0.000

土工⑫ 未舗装道	
掘削幅	仮復旧厚
0.600	
既設舗装厚	仮復旧路盤厚
管天土被	埋戻砂高
0.600	0.220
管天砂高	埋戻在来土高
0.100	
管径	埋戻購入土高
0.020	0.500
管断面積	埋戻RC高
0.000	
管下深さ	
0.100	
掘削深	単位延長(m)
0.720	1.000

小型バックホウ0.08m3

名 称	規 格	計算式	単位	数量
		<掘 削>		
舗装切断工	As t=4cm	1.000 × 0	m	0.000
舗装取壊工	As t=4cm	0.000 × 1.000	m2	0.000
舗装処理工	Asガラ	0.000 × 0.000 × 1.000	m3	0.000
機械掘削工		0.600 × (0.720 - 0.000) × 1.000	m3	0.430
埋戻工	機械 砂	(0.600 × 0.220 - 0.000) × 1.000	m3	0.130
埋戻工	機械 在来土	0.600 × 0.000 × 1.000	m3	0.000
埋戻工	機械 購入土	0.600 × 0.500 × 1.000	m3	0.300
埋戻工	機械 RC-40	0.600 × 0.000 × 1.000	m3	0.000
残土処理		0.430 - 0.000	m3	0.430
仮復旧工	As t=3cm	0.000 × 1.000	m2	0.000
路盤工	RC-30 t=11cm	0.000 × 1.000	m2	0.000

土工⑬ その他町道	
掘削幅	仮復旧厚
0.600	0.030
既設舗装厚	仮復旧路盤厚
0.040	0.110
管天土被	埋戻砂高
0.800	0.290
管天砂高	埋戻在来土高
0.100	
管径	埋戻購入土高
0.090	0.560
管断面積	埋戻RC高
0.006	
管下深さ	
0.100	
掘削深	単位延長(m)
0.990	1.000

名 称	規 格	計算式	単位	数量
		<掘 削>		
舗装切断工	As t=4cm	1.000 × 2	m	2.000
舗装取壊工	As t=4cm	0.600 × 1.000	m2	0.600
舗装処理工	Asガラ	0.600 × 0.040 × 1.000	m3	0.020
機械掘削工		0.600 × (0.990 - 0.040) × 1.000	m3	0.570
埋戻工	機械 砂	(0.600 × 0.290 - 0.006) × 1.000	m3	0.170
埋戻工	機械 在来土	0.600 × 0.000 × 1.000	m3	0.000
埋戻工	機械 購入土	0.600 × 0.560 × 1.000	m3	0.340
埋戻工	機械 RC-40	0.600 × 0.000 × 1.000	m3	0.000
残土処理		0.570 - 0.000	m3	0.570
仮復旧工	As t=3cm	0.600 × 1.000	m2	0.600
路盤工	RC-30 t=11cm	0.600 × 1.000	m2	0.600

土工⑭ その他町道	
掘削幅	仮復旧厚
0.600	0.030
既設舗装厚	仮復旧路盤厚
0.040	0.110
管天土被	埋戻砂高
0.600	0.260
管天砂高	埋戻在来土高
0.100	
管径	埋戻購入土高
0.060	0.360
管断面積	埋戻RC高
0.003	
管下深さ	
0.100	
掘削深	単位延長(m)
0.760	1.000

名 称	規 格	計算式	単位	数量
		<掘 削>		
舗装切断工	As t=4cm	1.000 × 2	m	2.000
舗装取壊工	As t=4cm	0.600 × 1.000	m2	0.600
舗装処理工	Asガラ	0.600 × 0.040 × 1.000	m3	0.020
機械掘削工		0.600 × (0.760 - 0.040) × 1.000	m3	0.430
埋戻工	機械 砂	(0.600 × 0.260 - 0.003) × 1.000	m3	0.150
埋戻工	機械 在来土	0.600 × 0.000 × 1.000	m3	0.000
埋戻工	機械 購入土	0.600 × 0.360 × 1.000	m3	0.220
埋戻工	機械 RC-40	0.600 × 0.000 × 1.000	m3	0.000
残土処理		0.430 - 0.000	m3	0.430
仮復旧工	As t=3cm	0.600 × 1.000	m2	0.600
路盤工	RC-30 t=11cm	0.600 × 1.000	m2	0.600

計算式	単位	数 量
<撤 去>		
1.000 × 0	m	0.000
0.600 × 1.000	m2	0.600
0.600 × 0.030 × 1.000	m3	0.020
(0.600 × (0.660 - 0.030)) × 1.000	m3	0.380
	m3	0.000
0.600 × 0.000 × 1.000	m3	0.000
0.600 × 0.520 × 1.000	m3	0.310
0.600 × 0.000 × 0.000	m3	0.000
0.380 - 0.000	m3	0.380
0.600 × 1.000	m2	0.600
0.600 × 1.000	m2	0.600

土工⑮ 未舗装道	
掘削幅	仮復旧厚
0.600	
既設舗装厚	仮復旧路盤厚
管天土被	埋戻砂高
0.600	0.220
管天砂高	埋戻在来土高
0.100	
管径	埋戻購入土高
0.020	0.500
管断面積	埋戻RC高
0.000	
管下深さ	
0.100	
掘削深	単位延長(m)
0.720	1.000

名 称	規 格	計算式	単位	数量
		<掘 削>		
舗装切断工	As t=4cm	1.000 × 0	m	0.000
舗装取壊工	As t=4cm	0.000 × 1.000	m2	0.000
舗装処理工	Asガラ	0.000 × 0.000 × 1.000	m3	0.000
機械掘削工		0.600 × (0.720 - 0.000) × 1.000	m3	0.430
埋戻工	機械 砂	(0.600 × 0.220 - 0.000) × 1.000	m3	0.130
埋戻工	機械 在来土	0.600 × 0.000 × 1.000	m3	0.000
埋戻工	機械 購入土	0.600 × 0.500 × 1.000	m3	0.300
埋戻工	機械 RC-40	0.600 × 0.000 × 1.000	m3	0.000
残土処理		0.430 - 0.000	m3	0.430
仮復旧工	As t=3cm	0.000 × 1.000	m2	0.000
路盤工	RC-30 t=11cm	0.000 × 1.000	m2	0.000

計算式	単位	数 量
<撤 去>		
1.000 × 0	m	0.000
0.000 × 1.000	m2	0.000
0.000 × 0.000 × 1.000	m3	0.000
(0.600 × (0.620 - 0.000)) × 1.000	m3	0.370
	m3	0.000
0.600 × 0.000 × 1.000	m3	0.000
0.600 × 0.620 × 1.000	m3	0.370
0.600 × 0.000 × 1.000	m3	0.000
0.370 - 0.000	m3	0.370
0.000 × 1.000	m2	0.000
0.000 × 1.000	m2	0.000

土工⑩ ポンプ場内

掘削幅	仮復旧厚
0.600	
既設舗装厚	仮復旧路盤厚
管天土被	埋戻砂高
0.200	0.220
管天砂高	埋戻在来土高
0.100	
管径	埋戻購入土高
0.020	
管断面積	埋戻RC高
0.000	0.100
管下深さ	
0.100	
掘削深	単位延長(m)
0.320	1.000

名 称	規 格	計算式	単位	数量
		<掘 削>		
舗装切断工	As t=4cm	1.000 × 0	m	0.000
舗装取壊工	As t=4cm	0.000 × 1.000	m2	0.000
舗装処理工	Asガラ	0.000 × 0.000 × 1.000	m3	0.000
機械掘削工		0.600 × (0.320 - 0.000) × 1.000	m3	0.190
埋戻工	機械 砂	(0.600 × 0.220 - 0.000) × 1.000	m3	0.130
埋戻工	機械 在来土	0.600 × 0.000 × 1.000	m3	0.000
埋戻工	機械 購入土	0.600 × 0.000 × 1.000	m3	0.000
埋戻工	機械 RC-40	0.600 × 0.100 × 1.000	m3	0.060
残土処理		0.190 - 0.000	m3	0.190
仮復旧工	As t=3cm	0.000 × 1.000	m2	0.000
路盤工	RC-30 t=11cm	0.000 × 1.000	m2	0.000

不斷水分岐 その他町道

掘削幅(本管)	仮復旧厚
0.900	0.030
掘削幅(分岐)	仮復旧路盤厚
0.950	0.110
既設舗装厚	埋戻砂高(本)
0.040	0.590
管天土被	埋戻砂高(分)
0.800	0.495
管天砂高	埋戻在来土高
0.100	
管径	埋戻購入土高
0.090	0.560
管断面積	埋戻RC高
0.006	
管下深さ(本)	管下深さ(分)
0.400	0.305
掘削深(本管)	本管部延長
1.290	0.950
掘削深(分岐)	分岐部延長
1.195	1.550

名 称	規 格	計算式	単位	数量
		<掘 削>		
舗装切断工	As t=4cm	0.950 × 2 +	m	6.800
舗装取壊工	As t=4cm	0.900 × 0.950 + 0.950 × 1.550	m2	2.330
舗装処理工	Asガラ	2.330 × 0.040	m3	0.090
機械掘削工		0.900 × (1.290 - 0.040) × 0.950	m3	2.770
		0.950 × (1.195 - 0.040) × 1.550	m3	1.230
埋戻工	機械 砂	(0.900 × 0.590 - 0.006) × 0.950	m3	
埋戻工	機械 在来土	+ 0.950 × 0.495 × 1.550	m3	
埋戻工	機械 購入土	0.900 × 0.560 × 0.950	m3	
埋戻工	機械 RC-40	+ 0.950 × 0.560 × 1.550	m3	1.300
残土処理		2.770 - 0.000	m3	0.000
仮復旧工	As t=3cm	2.330	m2	2.330
路盤工	RC-30 t=11cm	2.330	m2	2.330

舗 装 面 積 求 積 表

舗装種別	No	形 状	辺 a (m)	辺 b (m)	辺 c (m)	面 積 (m ²)	舗装復旧時切断長 (m)	切断長 計 (m)
その他町道 As t=4cm	1	台形	0.60	1.60	1.20	1.320	0.60 1.60	2.20
	2	台形	6.60	8.80	1.20	9.240	6.60 8.80	15.40
	3	長方形	1.20	6.00		7.200	6.00 6.00	12.00
	4	台形	3.00	1.80	1.20	2.880	3.00 1.80	4.80
	5	長方形	2.30	5.10		11.730	2.30 5.10 2.30	9.70
	6	長方形	1.50	2.40		3.600	1.50 2.40 1.50	5.40
	7							
合 計						35.970m ²		49.50m

舗装種別	No	形 状	辺 a (m)	辺 b (m)	辺 c (m)	面 積 (m ²)	舗装復旧時切断長 (m)	切断長 計 (m)
ポンプ場内 As t=5cm		図面より				120.000		
合 計						120.000m ²		