

道路改良工事 数量 総括表

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量		摘 要
					当 初	変 更	
土 工	掘削	機械掘削		m ³	160		
	床掘		土砂	m ³	70		
	埋戻し		流用土	m ³	40		
		残土処分			m ³	190	
法面工	切土法面整形			m ²	40		
排水施設工	側溝工	PU型側溝	PU3-250A	m	151		
		PU型側溝	PU3-300A	m	12		
		PU型側溝	PU3-300A スリット式	m	7		
		PU型側溝	PU1-180	m	1		
		PU型側溝	PU1-240	m	1		
	側溝蓋	コンクリート蓋	PC4-B250	枚	289		
		コンクリート蓋	PC4-B300	枚	22		
		グレーチング 蓋	B250 T25 目 ノンスリップ	枚	31		
		グレーチング 蓋	B300 T25 目 ノンスリップ	枚	2		
		集水樹工	集水樹(1) PU-3用樹	250×250A	基	5	
	集水樹(3) PU-3用樹	400×400B	基	2			
	集水樹(4) PU-3用樹	300×600A	基	2			

道路改良工事 数量 総括表

工種	種別	細別	規格	単位	数量		摘要
					当初	変更	
舗装工	表層工	再密アスコン TOP13	t=4cm	m ²	440		
	路盤工	RC-40	t=15cm	m ²	440		
	不陸整正			m ²	440		
区画線工							
	区画線(外側線)	白実線 W=15cm		m	190		
施設撤去工	舗装版切断	アスファルト	t=4cm	m	14		
	舗装版取壊し	アスファルト	t=4cm	m ²	91		
	舗装版取壊し	コンクリート	t=10cm	m ²	160		
	構造物取壊し	有筋コンクリート		m ³	4		
	殻運搬処理	As殻		m ³	4		
		有筋Co		m ³	4		
		無筋Co		m ³	16		
		汚泥処分工			m ³	0.01	
雑工	張コンクリート 工	金ゴテ仕上		m ² (m ³)	16 (2)		
	境界プレート 設置			箇所	45		

土 工 集 計 表

名 称	規 格	单 位	数 量	摘 要
機械掘削	土砂	m ³	160	
床掘		m ³	70	
埋戻		m ³	40	
残土処理		m ³	190	
切土法面整形		m ²	40	

土 工 計 算 書

名 称	計 算 式	単 位	数 量
機械工			
機械掘削	土工計算書より = 162.1	m ³	160
作業土工			
床掘	土工計算書より 38.5+35.2 = 73.7	m ³	70
埋戻	土工計算書より 21.9+20.7 = 42.6	m ³	40
残土処理	(162.1+73.7) - 42.6 ÷ 0.9 = 188.5	m ³	190
法面整形	土工法面計算書より		
	6.6+30.0 = 36.6	m ²	40

土工計算書

測点	点間距離 (m)	機械掘削			床掘 (左)			床掘 (右)			埋戻 (左)			埋戻 (右)			摘要
		断面	平均断面	数量	断面	平均断面	数量	断面	平均断面	数量	断面	平均断面	数量	断面	平均断面	数量	
No.4+9.691		4.40															
BC.5	7.781	2.20	3.30	25.7	0.50	0.25	1.9	0.00	0.00	0.0	0.30	0.15	1.2	0.00	0.00	0.0	
SP.5	4.832	1.10	1.65	8.0	0.50	0.50	2.4	0.00	0.00	0.0	0.30	0.30	1.4	0.00	0.00	0.0	
EC.5	4.832	0.80	0.95	4.6	0.50	0.50	2.4	0.40	0.20	1.0	0.30	0.30	1.4	0.20	0.10	0.5	
No.5+15.000	7.864	0.50	0.65	5.1	0.40	0.45	3.5	0.50	0.45	3.5	0.20	0.25	2.0	0.30	0.25	2.0	
No.6	5.000	0.60	0.55	2.8	0.40	0.40	2.0	0.50	0.50	2.5	0.20	0.20	1.0	0.30	0.30	1.5	
No.6+10.000	10.000	0.80	0.70	7.0	0.50	0.45	4.5	0.50	0.50	5.0	0.30	0.25	2.5	0.30	0.30	3.0	
No.7	10.000	2.00	1.40	14.0	0.50	0.50	5.0	0.50	0.50	5.0	0.30	0.30	3.0	0.30	0.30	3.0	
BC.6	2.995	2.00	2.00	6.0	0.50	0.50	1.5	0.50	0.50	1.5	0.30	0.30	0.9	0.30	0.30	0.9	
SP.6	5.144	1.30	1.65	8.5	0.50	0.50	2.6	0.50	0.50	2.6	0.30	0.30	1.5	0.30	0.30	1.5	
EC.6	5.143	1.10	1.20	6.2	0.40	0.45	2.3	0.50	0.50	2.6	0.20	0.25	1.3	0.30	0.30	1.5	
No.8	6.718	2.60	1.85	12.4	0.40	0.40	2.7	0.50	0.50	3.4	0.20	0.20	1.3	0.30	0.30	2.0	
No.8+8.000	8.000	3.90	3.25	26.0	0.50	0.45	3.6	0.50	0.50	4.0	0.30	0.25	2.0	0.30	0.30	2.4	
No.8+16.150	8.150	3.90	3.90	31.8	0.50	0.50	4.1	0.50	0.50	4.1	0.30	0.30	2.4	0.30	0.30	2.4	
EP. No.8+17.635	1.485	1.50	2.70	4.0													
小計	87.944			162.1			38.5			35.2			21.9			20.7	

切土法面整形

測点	点間距離 (m)	左			測点	点間距離 (m)	右			摘要
		辺長	平均長	数量			辺長	平均長	数量	
No.6+15.20		0.40			No.6+15.20		0.40			
No.7	4.800	0.40	0.40	1.9	No.7	4.800	0.40	0.40	1.9	0.00 0.0
BC.6	2.995	0.40	0.40	1.2	BC.6	2.995	0.30	0.35	1.0	0.00 0.0
SP.6	5.144	0.50	0.45	2.3	No.7+5.80	2.805	0.30	0.30	0.8	0.00 0.0
No.7+10.60	2.461	0.50	0.50	1.2				0.15	0.0	0.00 0.0
			0.25	0.0	No.7+15.30		0.90	0.45	0.0	0.00 0.0
			0.00	0.0	No.8	4.700	0.90	0.90	4.2	0.00 0.0
			0.00	0.0	+8.00	8.000	1.40	1.15	9.2	0.00 0.0
			0.00	0.0	+15.20	7.200	1.40	1.40	10.1	0.00 0.0
			0.00	0.0	+17.20	2.000	1.40	1.40	2.8	0.00 0.0
			0.00	0.0				0.70	0.0	0.00 0.0
			0.00	0.0				0.00	0.0	0.00 0.0
			0.00	0.0				0.00	0.0	0.00 0.0
			0.00	0.0				0.00	0.0	0.00 0.0
			0.00	0.0				0.00	0.0	0.00 0.0
			0.00	0.0				0.00	0.0	0.00 0.0
			0.00	0.0				0.00	0.0	0.00 0.0
			0.00	0.0				0.00	0.0	0.00 0.0
			0.00	0.0				0.00	0.0	0.00 0.0
			0.00	0.0				0.00	0.0	0.00 0.0
			0.00	0.0				0.00	0.0	0.00 0.0
			0.00	0.0				0.00	0.0	0.00 0.0
小計	15.400			6.6	小計	32.500			30.0	0.00 0.0

排水施設工集計表

名称	規格	単位	数量	摘要
PU型側溝	PU3-250A	m	151	150.9
PU型側溝	PU3-300A	m	12	12.3
PU型側溝	PU3-300A スリット式	m	7	7.0
PU型側溝	PU1-180	m	1	1.2
PU型側溝	PU1-240	m	1	1.2
コンクリート蓋	PC4-B250	枚	289	
コンクリート蓋	PC4-B300	枚	22	
グレーチング蓋	B250 T25 細目 ノンスリップ	枚	31	
グレーチング蓋	B300 T25 細目 ノンスリップ	枚	2	
集水柵(1)	250×250A	基	5	
集水柵(3)	400×400B	基	2	
集水柵(4)	300×600A	基	2	

排水施設工計算書

名称	計 算 式	単位	数 量
PU3-250A	延長調書より = 150.9	m	
PU3-300A	延長調書より = 12.3	m	
PU3-300A スリット式	延長調書より = 7.0	m	
PU1-180	延長調書より = 1.2	m	
PU1-240	延長調書より = 1.2	m	
コンクリート蓋			
P C4-B250	36+35+28+43+29+76+38+4 = 289	枚	289
P C4-B300	17+5 = 22	枚	22
グレーチング蓋			
B250 T25 細目 ノンスリップ	4+4+3+5+3+8+4 = 31	枚	31
B300 T25 細目 ノンスリップ	2 = 2	枚	2
集水枡工			
集水枡(1) 250×250A	箇所調書より = 5	基	5
集水枡(3) 400×400B	箇所調書より = 2	基	2
集水枡(4) 300×600A	箇所調書より = 2	基	2

排水施設工延長・箇所調書

名 称	左 右	測 点		単 位	数 量	摘 要
		自	至			
PU型側溝						
PU3-250A	左	NO4+15.25	NO5+14.75	m	20.1	
	左	NO5+15.25	NO6+14.70	m	19.5	
	左	NO6+14.95	NO7+10.75	m	15.7	
	左	NO7+11.25	NO8+15.20	m	24.2	
	左	NO8+15.30 取付		m	2.0	
	右	NO5+4.20	NO5+10.40	m	6.2	
	右	NO5+10.90	NO7+13.80	m	42.2	
	右	NO7+14.30	NO8+15.20	m	21.0	
			計	m	150.9	
PU型側溝						
PU3-300A	左	NO4+13.00		m	9.8	
	右	NO8+17.00		m	2.5	
			計	m	12.3	
PU型側溝(2)						
300Aスリット式		NO8+15.50 (横断)		m	4.0	
		EP(横断)		m	3.0	
			計	m	7.0	
U型側溝						
PU-180	左	NO6+15.00		m	0.6	
	左	NO7+11.00		m	0.6	
			計	m	1.2	

排水施設工延長・箇所調書

名称	左右	測 点		単位	数量	摘要
		自	至			
U型側溝						
PU-240	左	NO5+15.00		m	0.6	
	右	NO7+14.00		m	0.6	
			計	m	1.2	
集水桝(1)						
PU-3用桝250A	左	NO5+15.00		基	1	
	左	NO6+15.00		基	1	
	左	NO7+11.00		基	1	
	右	NO5+10.80		基	1	
	右	NO7+14.00		基	1	
			計	基	5	
集水桝(3)						
PU-3用桝400B	左	NO4+14.00 取付		基	1	
	右	EP		基	1	
			計	基	2	
集水桝(4)						
PU-3用桝300×600A						
	左	NO8+15.50		基	1	
	右	NO8+15.50		基	1	
			計	基	2	

舗装、区画線工計算書					
名称	計算式			単位	数量
舗装工					
表層	起点側	(CAD計算より)	= 93.0		
	本線	(計算書より)	= 322.9		
	終点側	(CAD計算より)	= 24.0		
			計 = 439.9	m ²	440
路盤	起点側	(CAD計算より)	= 93.0		
	本線	(計算書より)	= 322.9		
	終点側	(CAD計算より)	= 24.0		
			計 = 439.9	m ²	440
不陸整正	起点側	(CAD計算より)	= 93.0		
	本線	(計算書より)	= 322.9		
	終点側	(CAD計算より)	= 24.0		
			計 = 439.9	m ²	440
区画線工					
区画線(外側線)	95.0	+ 95.0	= 190	m	190

舗装工計算書

測点	点間距離 (m)	アスファルト舗装			路盤工			摘要				
		辺長	平均長	数量	辺長	平均長	数量	辺長	平均長	数量		
No.4+14.09	0.000	0.00			0.00							
No.4+15.00	0.910	4.00	2.00	1.8	4.00	2.00	1.8	0.00	0.00	0.0	0.00	0.0
BC.5	2.472	4.00	4.00	9.9	4.00	4.00	9.9	0.00	0.00	0.0	0.00	0.0
No.5	2.528	4.00	4.00	10.1	4.00	4.00	10.1	0.00	0.00	0.0	0.00	0.0
SP.5	2.304	4.00	4.00	9.2	4.00	4.00	9.2	0.00	0.00	0.0	0.00	0.0
EC.5	4.832	4.00	4.00	19.3	4.00	4.00	19.3	0.00	0.00	0.0	0.00	0.0
No.5+15.000	7.864	4.00	4.00	31.5	4.00	4.00	31.5	0.00	0.00	0.0	0.00	0.0
No.6	5.000	4.00	4.00	20.0	4.00	4.00	20.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.0
No.6+10.000	10.000	4.00	4.00	40.0	4.00	4.00	40.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.0
No.7	10.000	4.00	4.00	40.0	4.00	4.00	40.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.0
BC.6	2.995	4.00	4.00	12.0	4.00	4.00	12.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.0
SP.6	5.144	4.00	4.00	20.6	4.00	4.00	20.6	0.00	0.00	0.0	0.00	0.0
EC.6	5.143	4.00	4.00	20.6	4.00	4.00	20.6	0.00	0.00	0.0	0.00	0.0
No.8	6.718	4.00	4.00	26.9	4.00	4.00	26.9	0.00	0.00	0.0	0.00	0.0
No.8+8.000	8.000	4.00	4.00	32.0	4.00	4.00	32.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.0
No.8+15.25	7.250	4.00	4.00	29.0	4.00	4.00	29.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.0
小計	81.16			322.9			322.9			0.0		0.0

構造物撤去工集計表

名 称	規 格	単位	数 量		摘 要
舗装版切断	As t=4cm	m	14		13.50
舗装版取壊し	As t=4cm	m ²	91		90.50
構造物取壊し	有筋Co	m ³	4		3.64
舗装版取壊し	Co t=10cm	m ²	160		160.0
殻運搬処理	As殻	m ³	4		3.62
	有筋Co	m ³	4		3.64
	無筋Co	m ³	16		160.0×0.1
	汚泥処分	m ³	0	01	13.5m×0.04×0.023

撤去工計算書				
(1式 当り)				
名 称	計 算 式			単位
舗装版切断	$5.5+2.5+2.5+3.0 = 13.50$			m
舗装取壊し AS	$64.70+25.80 = 90.50$			m ²
アスファルト舗装①	$64.70 \times 0.04 = 2.588$			
アスファルト舗装②	$25.80 \times 0.04 = 1.032$			
	計 = 3.620			m ²
構造物取壊 (有筋)				
U150	$0.024 \times 2.00 = 0.048$			
U180	$0.039 \times 4.10 = 0.160$			
U240	$0.038 \times 1.80 = 0.068$			
HP φ250	$0.026 \times 3.00 = 0.078$			
HP φ300	$0.055 \times 5.00 = 0.275$			
HP φ300	$0.055 \times 21.00 = 1.155$			
HP φ350	$0.063 \times 22.50 = 1.418$			
小計	計 = 3.202			m ³
集水樹 ①	$0.55 \times 0.68 \times 0.70 = 0.262$			
	$- 0.35 \times 0.48 \times 0.70 = -0.118$			
	$- \pi \times 0.45^2 \div 4.0 \times 0.10 \times 2.0 = -0.032$			
	計 = 0.112			m ³
集水樹 ②	$0.85 \times 0.72 \times 0.65 = 0.398$			
	$0.65 \times 0.52 \times 0.65 = -0.220$			
	$0.25 \times 0.22 \times 0.10 = -0.006$			
	$- \pi \times 0.40^2 \div 4.0 \times 0.10 = -0.013$			
	$- \pi \times 0.31^2 \div 4.0 \times 0.10 = -0.008$			
	$- \pi \times 0.26^2 \div 4.0 \times 0.10 = -0.005$			
	計 = 0.146			m ³

雑工計算書

(1式 当り)

名 称	計 算 式	単位	
雑工			
張コンクリート (金ゴテ仕上)	$1.60 + 4.70 + 9.50 = 15.80$	m ²	16
	$15.80 \times 0.10 = 1.58$	m ³	2
境界プレート設置	用地図 参照 $= 45.00$	箇所	45

防火水槽 数 量 総 括 表

(工 種) 種 別	名 称	規 格	単 位	数 量		備 考
				当 初	変 更	
【防火水槽新設工事】						
(土工) 作業土工	床堀工	土砂	m ³	90		93.9
	埋戻工	土砂	m ³	30		34.9
	残土処理工	土砂	m ³	60		55.1
	発生土積込運搬工	仮置き	m ³	30		34.9
(躯体工) 基礎頂版工	基礎砕石工	t=15cm,RC-40	m ²	18		18.1
	均しコンクリート工	t=5cm,18-8-25BB	m ²	1		0.9
	底版コンクリート工	t=40cm,24-8-25BB	m ³	7		6.8
	常温合材布設工	t=9mm	m ³	0.1		0.1
	頂版コンクリート工	t=30cm,24-8-25BB	m ³	6		5.5
	型枠工		m ²	8		7.7
	鉄筋工	SD345 D16	kg	940		939
		SD345 D13	kg	30		27
製作工	製作工	耐震性貯水槽 潜函工法タイプ(40m ³)	式	1		1
	側版(4分割 上段)	鋼厚t=8mm 内径Φ4645	基	4		
	底版(1)	鋼厚t=6mm 1500×4200	基	1		
	底版(2)	鋼厚t=6mm 1400×3923端面R	基	2		
	頂版(1)	鋼厚t=8mm 1500×4460	基	1		
	頂版(2)	鋼厚t=8mm 1530×4201端面R	基	2		
	集水ピット	鋼厚t=7.9mm 内径Φ644.6mm	基	1		
	吸管投入孔	鋼厚t=4.5mm 内径Φ652mm	基	1		
	掘削用治具	鋼厚t=8mm h=0.3m	基	4		
	内部支柱		基	1		

防火水槽 数量 総括表

(工種)別	名称	規格	単位	数量		備考
				当初	変更	
	副資材	組立用ボルト・ナット	基	1		
	副資材	釜場用バンチングメタル	基	1		
	副資材	内部点検梯子	基	1		
	採水管(貫通部のみ)	両フランジ 配管支持金具含む	基	1		
	外面FRPコーティング	FRP膜厚 t=2mm	m ²	40		
	内面FRPコーティング	FRP膜厚 t=0.5mm	m ²	70		
躯体工	側版設置工	4分割	基	1		1
	底版設置工	3分割	基	1		1
	頂版設置工	3分割	基	1		1
	吸管投入孔・ 集水ピット設置工		組	1		1
	躯体防水塗布工	内面コーティング FRP膜厚 t=0.5mm	式	1		1
	防火水槽鉄蓋設置工	φ 600 (T-25用)	組	1		1
	鉄蓋補強コンクリート工	t=20cm, 18-8-25BB	m ³	0.1		0.1
	型枠工		m ²	1		0.8
防火水槽附帯工						
	防火水槽標識設置工	Φ 600 支柱Φ 60.5 基礎 500×600	基	1		
	貯溜水工		m ³	40		
(付帯工) 土工	床堀工	土砂	m ³	30		27.9
	残土処理工	土砂	m ³	30		27.9
排水工	PU型側溝	PU3-250A	m	3		
	コンクリート蓋	PC4-B250	枚	5		
	グレーチング蓋	B250 T25 細目 ノンスリップ	枚	1		

防火水槽 数量 総括表

(工種)別	名称	規格	単位	数量		備考
				当初	変更	
雑工	張コンクリート(刷毛引仕上)	18-8-40 目地有 t=10cm	m ²	100		
	基礎砕石	RC-40 t=10cm	m ²	100		
	基面整正		m ²	100		
	区画線工	W=15 ゼブラ 黄色	m	28		
撤去工	コンクリート舗装取り壊し	無筋 t=10cm	m ²	59		
	コンクリート取壊し	有筋	m ³	2		
	殻運搬処理	無筋	m ³	6		
	殻運搬処理	有筋	m ³	2		
事前損失防止費	家屋調査	事前	棟	1		
技術管理費	簡易平板載荷試験	エレフト	箇所	1		

名称	計 算 式	数 量
(作業土工)		
床堀工	余堀り 1.50 m 土被り 0.50 m 上面 φ 7.30 m 上面積 41.85 m ² 下面 φ 5.80 m 下面積 26.42 m ²	
(床堀(1))	(余堀部) V1= (深さ/3)×(上面積+下面積+√(上面積×下面積)) (1.50÷3)×(41.85+26.42+√(41.85×26.42)) = 50.76 m ³	
(床堀(2))	(本体部) V2= π × 4.818 ² /4 × 2.364 = 43.10 m ³ 合計 = 93.86 m ³	93.9 m ³
埋戻工		
(埋戻(1))	(本体隙間部) V3= π × (4.818 ² -4.661 ²)/4 × 2.05 埋戻(1) = 2.40 m ³	
(埋戻(2))	上面 φ 7.30 m 上面積 41.85 m ² 下面 φ 6.80 m 下面積 36.32 m ² (埋戻上部) V4= (深さ/3)×(上面積+下面積+√(上面積×下面積))-V4' (0.5÷3)×(39.59+36.32+√(39.59×36.32))-0.17 = 19.36 m ³ (投入孔部) V4'= π × 0.661 ² /4 × 0.500 = 0.17 m ³ 上面 φ 6.80 m 上面積 36.32 m ² 下面 φ 5.80 m 下面積 26.42 m ² (埋戻下部) V5= (深さ/3)×(上面積+下面積+√(上面積×下面積))-V5' (1.0÷3)×(36.32+26.42+√(36.32×26.42))-18.1 = 13.14 m ³ (水槽部) V5'= π × 4.800 ² /4 × 1.000 = 18.10 m ³ 19.36 + 13.14 埋戻(2) = 32.50 m ³ 埋戻(1)+埋戻(2) 2.4+32.5 合計 = 34.90 m ³	34.9 m ³

名称	計算式	数量
残土処理工	$V7 = 50.76 + 43.10 - 34.9/0.9 = 55.08 \text{ m}^3$	55.1 m ³
発生土積込運搬工 (仮置き)	$V8 = (V3) + (V4+V5) = 2.40 + 32.50 = 34.90 \text{ m}^3$	34.9 m ³
<p>The diagram illustrates the soil handling process. It starts with two boxes for '床堀(1) V1' and '床堀(2) V2'. An arrow labeled 'V2' points from '床堀(2) V2' to a box labeled '埋戻し(2) V4+V5'. Another arrow labeled 'V6' points from '床堀(1) V1' to the same '埋戻し(2) V4+V5' box. Below these two boxes is a dashed box containing '埋戻し(1) V3' and '埋戻し(2) V4+V5', with the text '埋戻土量 = V3+V4+V5' below it. An arrow labeled 'V8 土砂運搬 (復路)' points from this dashed box to a box labeled '受け入れ地(仮置場) V8'. An arrow labeled 'V8 土砂運搬 (往路)' points from '受け入れ地(仮置場) V8' back to '埋戻し(2) V4+V5'. At the bottom right, a box labeled '残土処分 V7' has an arrow labeled 'V6+V2' pointing to it from the area between '床堀(2) V2' and '埋戻し(2) V4+V5'.</p>		

名 称	計 算 式	数 量
(躯体工) 基礎砕石工 (t=15cm,RC-40)	$A = \pi \times 4.802^2 / 4 = 18.11 \text{ m}^3$	18.1 m ²
均しコンクリート工 (t=5cm,18-8-25BB)	(ピット部) $V1' = \pi \times 0.660^2 / 4 \times 0.050 = 0.02 \text{ m}^3$ $V1 = \pi \times 4.802^2 / 4 \times 0.050 = 0.02$ $= 0.89 \text{ m}^3$	0.9 m ³
底版コンクリート工 (t=40cm,24-8-25BB)	(ピット部) $V2' = \pi \times 0.660^2 / 4 \times 0.400 = 0.14 \text{ m}^3$ (上部) $V2 = \pi \times 4.645^2 / 4 \times 0.287 = 4.86 \text{ m}^3$ (下部) $V3 = \pi \times 4.802^2 / 4 \times 0.113 = 2.05 \text{ m}^3$ $V4 = 4.86 + 2.05 - 0.14 = 6.77 \text{ m}^3$	6.8 m ³
常温合材布設工 (t=8mm)	(ピット部) $V3' = \pi \times 0.660^2 / 4 \times 0.008 = 0.003 \text{ m}^3$ $V5 = \pi \times 4.645^2 / 4 \times 0.008 = 0.003$ $= 0.13 \text{ m}^3$	0.1 m ³
頂版コンクリート工 (t=30cm,24-8-25BB)	(投入孔部) $V6 = \pi \times 0.661^2 / 4 \times 0.300 = 0.10 \text{ m}^3$ (頂版部) $V7 = \pi \times 4.800^2 / 4 \times 0.300 = 5.43 \text{ m}^3$ (防蝕部) $V8 = \pi \times (4.800^2 - 4.661^2) / 4 \times 0.200 = 0.21 \text{ m}^3$ $V9 = 5.43 + 0.21 - 0.10 = 5.54 \text{ m}^3$	5.5 m ³

名 称	計 算 式	数 量
型枠工	$A = \pi \times 4.800 \times 0.510 = 7.69 \text{ m}^2$	7.7 m ²
鉄筋工	(頂版) (底版)	
D16	$W = 502 + 437 = 939 \text{ kg}$	939 kg
	(頂版) (底版)	
D13	$W = 12 + 15 = 27 \text{ kg}$	27 kg
製作工	FSV44A型同等品以上(運搬費含む)	
耐震性貯水槽 潜函工法タイプ(40m ³)	$N = 1 = 1 \text{ 基}$	1 基
側版設置工 (4分割)	$N = 1 = 1 \text{ 基}$	1 基
底版設置工 (3分割)	$N = 1 = 1 \text{ 基}$	1 基
頂版設置工 (3分割)	$N = 1 = 1 \text{ 基}$	1 基
吸管投入孔・集水ピット設置工	$N = 1 = 1 \text{ 組}$	1 組
躯体防水塗布工 内面コーティング FRP膜厚 t=0.5mm	$N = 1 = 1 \text{ 式}$	1 式
防火水槽鉄蓋設置工 φ 600 (T-25用)	$N = 1 = 1 \text{ 組}$	1 組

名 称	計 算 式	数 量
鉄蓋補強コンクリート工 (t=20cm,18-8-25BB)	$V_{10} = 1.000 \times 1.000 \times 0.200 = 0.20 \text{ m}^3$ (鉄蓋) $V_{11} = \pi \times 0.630^2 / 4 \times 0.110 = 0.03 \text{ m}^3$ (投入孔部) $V_{12} = \pi \times 0.661^2 / 4 \times 0.090 = 0.03 \text{ m}^3$ $V_{13} = 0.20 - 0.03 - 0.03 = 0.14 \text{ m}^3$	0.1 m ³
型枠工	$A = 1.000 \times 0.200 \times 4 = 0.80 \text{ m}^2$	0.8 m ²

防火水槽 付帯工 土工集計表

名 称	規 格	単 位	数 量		摘 要
機械掘削	土砂	m ³	27	9	
残土処理	土砂	m ³	27	9	

防火水槽付帯土工土工計算書(道路箇所)

測点	点間距離 (m)	機械掘削			断			断			断			摘要
		断面	平均断面	数量	断面	平均断面	数量	断面	平均断面	数量	断面	平均断面	数量	
NO. 4+12.90		0.0												
NO. 4+14.50	1.600	2.9	1.45	2.3										
BC. 5	2.972	2.9	2.90	8.6										
NO. 5	2.528	2.9	2.90	7.3										
SP. 5	2.304	1.1	2.00	4.6										
EC. 5	4.832	0.4	0.75	3.6										
NO. 5+14.5	7.364	0.0	0.20	1.5										
小計	21.60			27.9										

防火水槽付帯工 排水工 集計表

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
U型側溝	PU-3 250A	m	3.0	
コンクリート蓋	PU-3 250A用	枚	5.0	
グレーチング蓋	PU-3 250A用 T=25 細目	枚	1.0	

防火水槽付帯工 排水 施設 工 計 算 書

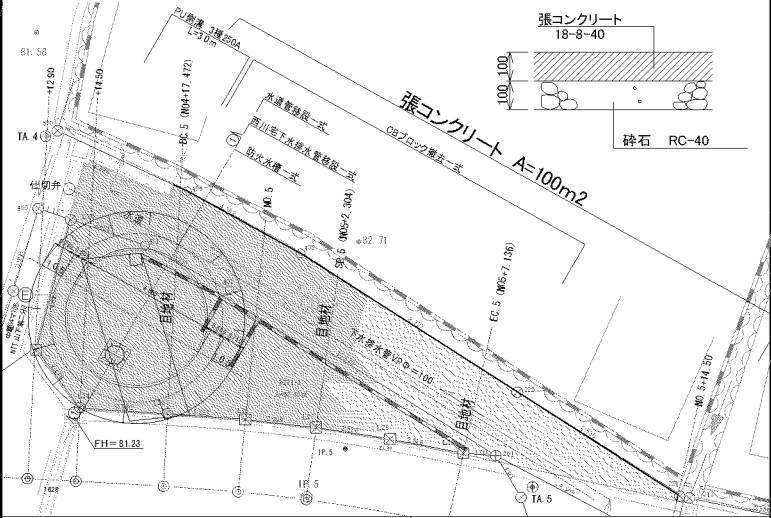
(10m 当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
<p>U型側溝(PU3) B250-H250</p> <p style="text-align: right;">S=1:20</p>			
PU-3 250A	$10.0 \div 2.0$	= 5.0	個 5
敷モルタル	$0.30 \times 0.03 \times 10.0$	= 0.09	m ³ 0.1
基礎材	0.50×10.0	= 5.00	m ³ 5
側溝蓋	$10.0 \div 0.50$	= 20.00	枚 20
作業土工			
床掘り	CAD計算 0.26×10.0	= 2.6	m ³ 2.6
埋戻し	CAD計算 0.11×10.0	= 1.1	m ³ 1.1
作業残土	$2.6 - 1.1 / 0.9$	= 1.37	m ² 1.4
基面整正	0.50×10.0	= 5.0	m ² 5.0

防火水槽付帯工 雑工（張コンクリート） 工 集 計 表					
名 称	規 格	単 位	数 量		摘 要
張コンクリート（刷毛引仕上）	18-8-40 t = 10 c m	m ²	100	0	
碎石	RC-40 t = 10 c m	m ²	100	0	
目地材	t = 10 c m c m	m ²	1	6	
不陸整正		m ²	100	0	
区画線工	W=15cm ゼブラ 黄色	m	28	0	平面図より

防火水槽付帯工 雑工工計算書

(一式 当り)

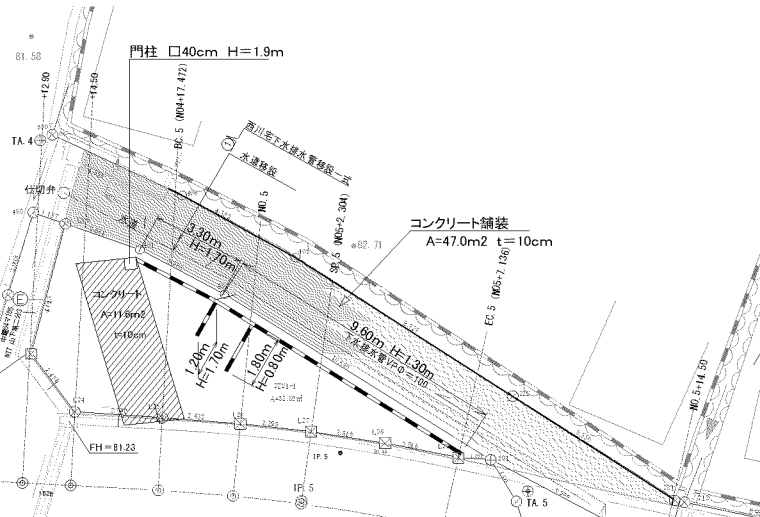
名 称	計 算 式	単 位	数 量
付帯工図面参照	<p style="text-align: center;">張コンクリート</p> <p style="text-align: center;">S=1:200</p> 		
張コンクリート (刷毛引仕上)	張コンクリート 18-8-40 = 100	m ²	100
基礎砕石	t = 10 c m RC-40 = 100	m ²	100
目地材	t - 10 16.4 × 0.1 = 1.6	m ²	2
基盤整正	= 100	m ²	100

防火水槽付帯工 撤去工 集計表

名称	規格	単位	数量	摘要
コンクリート取壊し	t = 10 c m	m ²	58.6	付帯工図面参照
コンクリート取壊し	有筋	m ³	2.46	付帯工図面参照
コンクリート殻運搬処理	無筋	m ³	5.86	付帯工図面参照
コンクリート殻運搬処理	有筋	m ³	2.46	付帯工図面参照

防火水槽付帯工 撤去工 計算書

(一式 当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
付帯工図面参照	<p style="text-align: center;">撤去工平面図 S=1/200</p>  <p>無筋コンクリート</p> $47.0 + 11.6 = 58.6 \quad \text{m}^2$ $58.6 \text{ m}^2 \times 0.10 = 5.86 \quad \text{m}^3$ <p>有筋コンクリート</p> $V1 = (3.3 + 1.2) \times 1.7 \times 0.10 = 0.765$ $V2 = 9.6 \times 1.30 \times 0.10 = 1.248$ $V3 = 1.8 \times 0.80 \times 0.10 = 0.144$ <p>門柱</p> $V = 0.40 \times 0.40 \times 1.90 = 0.304$ $0.765 + 1.248 + 0.144 = 2.461 \quad \text{m}^3$		59 6 2