

排水路改修工事(鮫川地区)

数量計算書

安城市産業環境部農務課

数量総括表

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
土 工					
床 掘	床 掘 1	$1m \leq b < 2m$	m3	363	
	床 掘 2	$2m \leq b$	m3	114	
人力埋戻	人力埋戻 1	$b < 0.35m$	m3	8	タコ
	人力埋戻 3	$0.45m \leq b$	m3	130	振動コンパクター
機械埋戻	機械埋戻 1	$b < 1.0m$	m3	180	振動コンパクター
人力荒仕上	人力荒仕上		m2	406	
基面整正	基面整正		m2	390	
残土運搬所分	土 砂		m3	93	
開水路工					
コンクリート柵渠工	組立柵渠B型	H1200×B4000	m	81	
法面工	コンクリート張り はけ引き仕上げ	18-8-25BB,t=10cm	m2	208	
函渠工					
函渠工	1号函渠	H1500×B4000,L=9.0m 敷モルタル、基礎コン、基礎砕石	個	6	
	PC縦締め		区間	2	
	吸出防止材	300×300×30	m2	1	
	透水材	RC-40	m3	2	
	フラップゲート	φ 500	箇所	1	
擁壁工					
現場打擁壁工	重力式擁壁(1-A)	H=1.75m	m	1.4	
	重力式擁壁(1-B)	H=1.75m	m	1.4	
	重力式擁壁(1-C)	H=1.75m	m	1.4	
	重力式擁壁(1-D)	H=1.75m	m	2.5	
	重力式擁壁(1-E)	H=0.65m	m	4.5	
	重力式擁壁(1-F)	H=0.65m	m	4.5	
雑 工					
舗装工	表 層	再生密粒度アスコン t=5cm	m2	332	市道舗装

数量総括表

	下層路盤	再生クラッシャーラン RC-40、t=20cm	m2	332	市道舗装
	路盤	敷砂利C-40 t=10cm	m2	113	農道舗装
防護柵工	ガードレール	Gr-C-4E	m	97	
	ガードレール	Gr-C-2B	m	14	
既設管復旧工	流入管撤去復旧	VPφ150	m	3	
		VPφ200	m	5	
		HPφ150	m	6	
		HPφ250	m	2	
		HPφ300	m	2	
		HPφ500	m	2	
取付工	大型土のう	1.0×1.0×1.0	個	8	
構造物撤去工					
構造物撤去工	コンクリート取壊し	無筋	m3	44	
		鉄筋	m3	20	
	コンクリート殻運搬処分	無筋	m3	35	
		二次製品	m3	9	
		鉄筋	m3	20	
	舗装版切断	As、t=5cm	m	17	
	舗装版破碎	As、t=5cm	m2	299	
	As殻運搬処分	アスファルト	m3	15	
	濁水処分	アスファルト	m3	0.03	
	ガードレール撤去	Gr-C-4E	m	17	
仮設工					
仮設道路工	表土剥ぎ戻し	t=25cm	m2	1,612	
	敷鉄板	22×1524×6096	m2	424	46枚
	土工マット		m2	2,085	
	仮設盛土設置撤去	流用土	m3	264	
	耕起復旧		m2	2,085	

数量計算書

種別：		土 工			1式当り
細 別	規 格	計 算 式	単 位	数 量	
掘 削					
床 掘 1	1m ≤ b < 2m : BF0. 35m ³	土量計算書より V= 362.6 = 362.6	m ³	363	
床 掘 2	2m ≤ b : BF0. 60m ³	土量計算書より V= 114.3 = 114.3	m ³	114	
人力埋戻し					
人力埋戻 1	b < 0.35m : タコ	土量計算書より V= 8.3 = 8.3	m ³	8	
人力埋戻 3	0.45 ≤ b : 振動コンパクター	土量計算書より V= 129.7 = 129.7	m ³	130	
機械埋戻し					
機械埋戻 1	b < 1.0m : 振動コンパクター	土量計算書より V= 179.8 = 179.8	m ³	180	
人力荒仕上		土量計算書より A= 406.4 = 406.4	m ²	406	
基面整正		土量計算書より A= 389.8 = 389.8	m ²	390	
残土運搬処分		V= (362.6+114.3+264.1+60.3+117.9+10.0) -(8.3+129.7+179.8+264.1+52.7+117.9)/0.9 = 93.1	m ³	93	

土 量 計 算 書

(1)

測 点	点間距離 (m)	1 床掘1			2 床掘2			3 人力埋戻1			摘 要
		断 面(m2)	平均断面(m2)	立 積 (m3)	断 面(m2)	平均断面(m2)	立 積 (m3)	断 面(m2)	平均断面(m2)	立 積 (m3)	
NO. 4+10.00	-	4.1			0.4			0.1			
NO. 5+ 0.00	15.00	4.2	4.15	62.3	0.4	0.40	6.0	0.1	0.10	1.5	
NO. 5+ 4.58	4.58	4.2	4.20	19.2	0.4	0.40	1.8	0.1	0.10	0.5	IP.1
NO. 6+ 0.00	20.42	4.2	4.20	85.8	0.4	0.40	8.2	0.1	0.10	2.0	
NO. 6+16.94	16.94	4.2	4.20	71.1	0.4	0.40	6.8	0.1	0.10	1.7	
NO. 6+16.94	0.00	4.7			5.9			0.0			
NO. 6+20.69	3.75	4.7	4.70	17.6	5.9	5.90	22.1	0.0	0.00	0.0	
NO. 6+24.44	3.75	4.7	4.70	17.6	5.9	5.90	22.1	0.0	0.00	0.0	
NO. 6+24.44	0.00	4.9			0.6			0.1			
NO. 7+ 0.00	0.56	4.9	4.90	2.7	0.6	0.60	0.3	0.1	0.10	0.1	
NO. 7+ 0.94	0.94	4.9	4.90	4.6	0.6	0.60	0.6	0.1	0.10	0.1	
NO. 7+ 0.94	0.00	4.9			0.3			0.1			
NO. 7+10.23	9.29	4.9	4.90	45.5	0.3	0.30	2.8	0.1	0.10	0.9	IP.2
NO. 8+ 0.00	14.77	0.0	2.45	36.2	5.6	2.95	43.6	0.1	0.10	1.5	
合 計	m 90.000			m3 362.6			m3 114.3			m3 8.3	

土 量 計 算 書

(1)

測 点	点間距離 (m)	5 人力埋戻3			6 機械埋戻1			10 人力荒仕上			摘 要
		断 面(m2)	平均断面(m2)	立 積 (m3)	断 面(m2)	平均断面(m2)	立 積 (m3)	長さ(m)	平均長(m)	面 積 (m2)	
NO. 4+10.00	-	1.2			1.3			3.9			
NO. 5+ 0.00	15.00	1.2	1.20	18.0	1.4	1.35	20.3	4.1	4.00	60.0	
NO. 5+ 4.58	4.58	1.2	1.20	5.5	1.4	1.40	6.4	4.2	4.15	19.0	IP. 1
NO. 6+ 0.00	20.42	1.2	1.20	24.5	1.5	1.45	29.6	4.3	4.25	86.8	
NO. 6+16.94	16.94	1.2	1.20	20.3	1.5	1.50	25.4	4.3	4.30	72.8	
NO. 6+16.94	0.00	4.1			7.3			6.1			
NO. 6+20.69	3.75	4.1	4.10	15.4	7.3	7.30	27.4	6.1	6.10	22.9	
NO. 6+24.44	3.75	4.1	4.10	15.4	7.3	7.30	27.4	6.1	6.10	22.9	
NO. 6+24.44	0.00	1.2			1.6			4.8			
NO. 7+ 0.00	0.56	1.2	1.20	0.7	1.6	1.60	0.9	4.8	4.80	2.7	
NO. 7+ 0.94	0.94	1.2	1.20	1.1	1.6	1.60	1.5	4.8	4.80	4.5	
NO. 7+ 0.94	0.00	1.2			1.7			4.8			
NO. 7+10.23	9.29	1.2	1.20	11.1	1.7	1.70	15.8	4.8	4.80	44.6	IP. 2
NO. 8+ 0.00	14.77	1.2	1.20	17.7	1.7	1.70	25.1	4.7	4.75	70.2	
計	m 90.000			m3 129.7			m3 179.8			m2 406.4	

数量計算書

種別：		コンクリート柵渠工			1式当り
細 別	規 格	計 算 式	単 位	数 量	
組立柵渠B型	H1200×B4000	56.9 + 24.1 = 81.0	m	81	
法面工	コンクリート張り、t-10cm はけ引き仕上げ	法面計算書より 208.3 = 208.3	m	208	

土量計算書

(1)

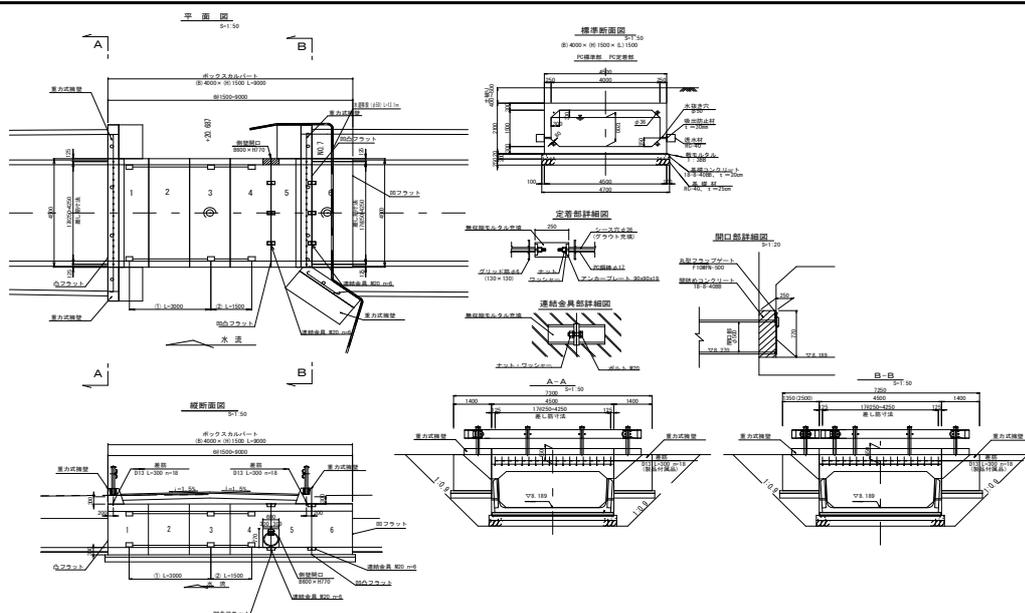
測点	点間距離 (m)	14 コンクリート張り								摘要
		法長(m)	平均長(m)	面積(m2)						
NO. 4+10.00	-	2.0								
NO. 5+ 0.00	15.00	2.3	2.15	32.3						
NO. 5+ 4.58	4.58	2.1	2.20	10.1						IP. 1
NO. 6+ 0.00	20.42	2.4	2.25	45.9						
NO. 6+16.94	16.94	2.4	2.40	40.7						
NO. 6+16.94	0.00	0.0								
NO. 6+20.69	3.75	0.0	0.00	0.0						
NO. 6+24.44	3.75	0.0	0.00	0.0						
NO. 6+24.44	0.00	3.1								
NO. 7+ 0.00	0.56	3.1	3.10	1.7						
NO. 7+ 0.94	0.94	3.1	3.10	2.9						
NO. 7+ 0.94	0.00	3.2								
NO. 7+10.23	9.29	3.2	3.20	29.7						IP. 2
NO. 8+ 0.00	14.77	2.9	3.05	45.0						
計	m 90.000			m2 208.3						

数量計算書

種別：		函渠工			1式当り	
細別	規格	計 算 式			単位	数 量
函渠工						
本体	B4000 × H1500 × L1500 シース穴②	1.00	=	1.00	個	1
	B4000 × H1500 × L1500 定着用③	1.00	=	1.00	個	1
	B4000 × H1500 × L1500 凸フラット①	1.00	=	1.00	個	1
	B4000 × H1500 × L1500 凹フラット④	1.00	=	1.00	個	1
	B4000 × H1500 × L1500 凹凸フラット⑤	1.00	=	1.00	個	1
	B4000 × H1500 × L1500 凹凸フラット⑥	1.00	=	1.00	個	1
PC縦締め						
PC鋼棒	φ17 B種 1号	17.60	=	17.60	m	18
アンカプレート	90 × 90 × 19	16.00	=	16.00	枚	16
ナット・ワッシャー		16.00	=	16.00	組	16
グラウト		0.02	=	0.02	m3	0.02
雑材料						
吸出防止材	300 × 300 × 30	1.08	=	1.08	m2	1
透水材	RC-40	1.62	=	1.62	m3	2
フラップゲート						
本体	φ500	1.00	=	1.00	箇所	1
間詰コンクリート	18-8-40BB	0.06	=	0.06	m3	0.06
同上型枠		0.92	=	0.92	m2	0.9
ボックスカルバート基礎						
敷モルタル	1 : 3BB、t=20mm	0.81	=	0.81	m3	0.8
基礎コンクリート	18-8-40BB、t=200mm	43.24	=	43.24	m2	43
同上型枠		5.56	=	5.56	m2	6
基礎材	RC-40、t=250mm	43.24	=	43.24	m2	43

1号函渠 H1500×B4000

1箇所当り



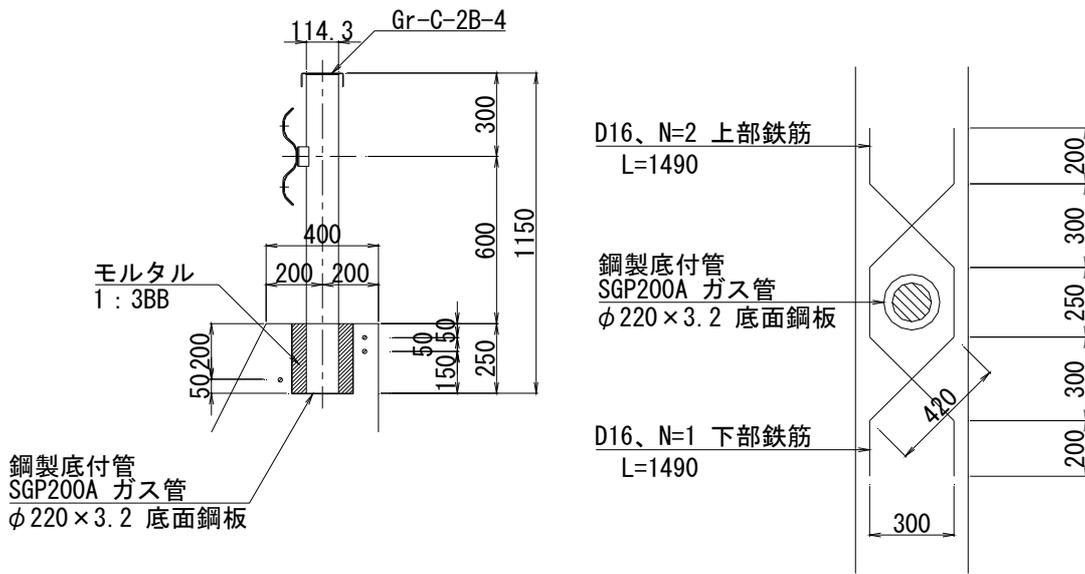
名称	区分・規格	計算式		数量
本体 (T-25)	B4000× H1500× L1500ソース穴②	N= 1.0	= 1.00	1 個
	B4000× H1500× L1500定着用③	N= 1.0	= 1.00	1 個
	B4000× H1500× L1500凸フラット①	N= 1.0	= 1.00	1 個
	B4000× H1500× L1500凹フラット④	N= 1.0	= 1.00	1 個
	B4000× H1500× L1500凹凸フラット⑤	N= 1.0	= 1.00	1 個
	B4000× H1500× L1500凹凸フラット⑥	N= 1.0	= 1.00	1 個
PC鋼棒	φ17 B種 1号	L= 2.95 × 4 + 1.45 × 4	= 17.60	18 m
アンカープレート	90×90×19	N= 8 + 8	= 16.00	16 枚
ナット・ワッシャー		N= 8 + 8	= 16.00	16 組
ゲラウト		V= 0.011 + 0.005	= 0.016	0.02 m3
吸出防止材	300×300×30	A= 0.30 × 0.30 × 6 × 2	= 1.08	1.1 m2
透水材	RC-40	V= 0.30 × 0.30 × 9.00 × 2	= 1.62	1.6 m3
フラップゲート	φ500	N= 1.0	= 1.0	1 箇所

数量計算書

種別：		現場打擁壁工			1式当り	
細 別	規 格	計	算	式	単 位	数 量
重力式擁壁 (1-A)	H=1750m	1.40	=	1.4	m	1.4
重力式擁壁 (1-B)	H=1750m	1.40	=	1.4	m	1.4
重力式擁壁 (1-C)	H=1750m	1.40	=	1.4	m	1.4
重力式擁壁 (1-D)	H=1750m	2.50	=	2.5	m	2.5
重力式擁壁 (1-E)	H=650m	4.50	=	4.5	m	4.5
重力式擁壁 (1-F)	H=650m	4.50	=	4.5	m	4.5

Gr 基礎

10箇所当り



名 称	区分・規格	計 算 式	数 量
鋼製底付管	SGP200Aガス管 φ220×3.2底板	N= 10.0 = 10.0	10 個
		SGP200Aガス管	
		L= 0.250 × 10.0 = 2.50	2.5 m
		底面鋼板	
		A= 1/4 × π × 0.22 ² × 10.0 = 0.380	0.4 m ²
		W= 0.380 × 0.0032 × 7850 kg/m ³ = 9.546	9.5 kg
上部鉄筋	SD345, D16	L= 1.490 × 2 × 10.0 = 29.80	
		W= 29.80 × 1.56 kg/m = 46.488	46.5 kg
下部鉄筋	SD345, D16	L= 1.490 × 1 × 10.0 = 14.90	
		W= 14.90 × 1.56 kg/m = 23.244	23.2 kg
モルタル	1:3BB	V= (1/4 × π × 0.22 ² - 1/4 × π × 0.114 ²) × 0.25 × 10.0 = 0.07	0.07 m ³

数量計算書

種別：		舗装工			1式当り	
細 別	規 格	計 算 式	単 位	数 量		
市道舗装	表層 <small>再生密粒度アスコン、t=5cm</small>	a2= 14.9 (図面計測値より) = 14.900	m2			
		a3= 13.4 (図面計測値より) = 13.400				
		a4= 104.7 (図面計測値より) = 104.700				
		a5= 56.5 (図面計測値より) = 56.500				
		A1= 1/2 × (2.91 + 2.93) × 15.00 = 43.800				
		A2= 1/2 × (2.75 + 3.12) × 20.42 = 59.933				
		A3= 1/2 × (3.12 + 3.28) × 10.00 = 32.000				
		A4= 1/2 × (3.28 + 3.35) × 2.00 = 6.630				
		計 = 331.863			m2	332
		農道舗装			下層路盤 <small>再生クラッシュヤーン、RC-40、t=20cm</small>	A= 表層に同じ = 331.863
計 = 331.863	m2		332			
農道舗装	敷砂利 <small>C-40、t=10cm</small>	a9= 99.6 (図面計測値より) = 99.600	m2			
		A1= 1/2 × 3.58 × 0.21 = 0.376				
		A2= 1/2 × (3.58 + 3.54) × 3.70 = 13.172				
		計 = 113.148			m2	113

数量計算書

種別：		防護柵工			1式当り
細 別	規 格	計 算 式	単 位	数 量	
車両防護柵	ガードレール (Gr-C-4E)	開水路部 L= 57.3 + 18.5 + 20.8 = 96.600	m	96.6	
	ガードレール (Gr-C-2B)	1号函渠部 L= 1.0 × 3 + 1.66 + 4.50 × 2 = 13.660	m	13.7	

数量計算書

種別：		既設管復旧工			1式当り	
細 別	規 格	計 算 式	=	単 位	数 量	
流入管撤去復旧	VP φ 150	L= 3.0	=	3.0 m	3	
	VP φ 200	L= 5.0	=	5.0 m	5	
	HP φ 150	L= 2.8 + 3.0	=	5.8 m	6	
	HP φ 250	L= 2.0	=	2.0 m	2	
	HP φ 300	L= 2.0	=	2.0 m	2	
	HP φ 500	L= 2.4	=	2.4 m	2	

数量計算書

種別：		取付工			1式当り
細 別	規 格	計 算 式	単 位	数 量	
取付工	大型土のう	$N = 4.0 + 4.0 = 8.0$	個	8	

数量計算書

種別:		構造物撤去工			1式当り	
細 別	規 格	計 算 式	単 位	数 量		
コンクリート取壊し	プレハブ水路取壊し	L= 90.0 (無筋・二次製品) $(0.40+0.60)/10.0 \times 90$	= 9.00	m3		
		(無筋) $3.40/10.0 \times 90$	= 30.60	m3		
		1号橋梁取壊し (鉄筋)	= 20.20	m3		
	Co張取壊し	L= 57.1 (無筋) $0.73/10.0 \times 57.1$	= 4.17	m3		
		無筋	V= $9.00+30.60+4.17$	= 43.77	m3	44
		鉄筋	V= 20.20	= 20.20	m3	20
コンクリート殻運搬処分	無筋	V= $30.60+4.17$	= 34.77	m3	35	
	二次製品	V= 9.00	= 9.00	m3	9	
	鉄筋	V= 20.20	= 20.20	m3	20	
舗装版切断	As,t=5cm	A= $7.7 + 4.8 + 1.2 + 3.2$	= 16.9	m	17	
舗装版破碎	As,t=5cm	A= $162.4 + 72.4 + 64.3$	= 299.1	m2	299	
As殻運搬処分	アスファルト	V= 299.1×0.05	= 14.96	m3	15	
濁水処理	アスファルト	V= $16.9 \times 0.17 / 100$	= 0.03	m3	0.03	
ガードレール撤去	Gr-C-4E	L= $11.8 + 5.1$	= 16.9	m	17	

数量計算書

種別:		仮設道路工			1式当り
細 別	規 格	計 算 式	単 位	数 量	
表土剥ぎ戻し	t=25cm	$A= 11.60 \times 139.0$	= 1612.40	m2	1612
敷鉄板	22×1524×6096	$A= 139.0 \times 1.524 \times 2$	= 423.67	m2	424
土木マット		$A= 139.00 \times 15.0$	= 2085.00	m2	2085
仮設盛土設置撤去	流用土	$V= 1.90 \times 139.0$	= 264.10	m3	264
耕起復旧		$A= 139.00 \times 15.0$	= 2085.00	m2	2085

数量計算書

種別:		仮排水工			1式当り	
細 別	規 格	計 算 式	単 位	数 量		
仮排水管	ポリエチレン管、φ400 設置撤去	$L = 53.0 + 37.0$ = 90.0	m	90		
大型土のう	流用土	$V = 7.00 \times 1.00 \times 1.00 \times 2$ = 14.00	m ³	14		
		$N = 14.00 / 1.00$ = 14.0	袋	14		
排水ポンプ	φ50mm、出力0.75kw	$N = 1$ = 1	台	1		
床掘り	土砂	$V = 60.90$ (土量計算書より) = 60.90	m ³	61		
埋戻し	発生土	$V = 52.70$ (土量計算書より) = 52.70	m ³	53		

仮排水工 土量計算書

(1)

測点	点間距離 (m)	1 床掘			2 埋戻						摘要
		断面(m2)	平均断面(m2)	立積 (m3)	断面(m2)	平均断面(m2)	立積 (m3)	断面(m2)	平均断面(m2)	立積 (m3)	
NO.4+10.00	0.00	0.7			0.6						
NO.5+ 0.00	15.00	0.7	0.70	10.5	0.6	0.60	9.0				
NO.5+ 4.58	4.58	0.7	0.70	3.2	0.6	0.60	2.7				IP.1
NO.6+ 0.00	20.42	0.7	0.70	14.3	0.6	0.60	12.3				
NO.6+16.94	16.94	0.7	0.70	11.9	0.6	0.60	10.2				
NO.6+16.94	0.00	0.0			0.0						
NO.6+20.69	3.75	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
NO.6+24.44	3.75	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
NO.6+24.44	0.00	0.0			0.0						
NO.7+ 0.00	0.56	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
NO.7+ 0.94	0.94	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
NO.7+ 0.94	0.00	0.9			0.8						
NO.7+10.23	9.29	0.9	0.90	8.4	0.8	0.80	7.4				IP.2
NO.8+ 0.00	14.77	0.8	0.85	12.6	0.7	0.75	11.1				
計	m 90.000			m3 60.900			m3 52.700				

数量計算書

種別:		仮締切工			1式当り
細 別	規 格	計 算 式	単 位	数 量	
大型土のう	流用土	$N = 7 \times 2$	= 14	袋	14
仮締切盛土設置撤去	流用土	$V = 6.7 \times 17.6$	= 117.92	m3	118
敷鉄板	22×1524×6096	$A = 1.524 \times 6.096 \times 6$	= 55.74	m3	56

数量計算書

種別:		仮設駐車場			1式当り	
細別	規格	計 算 式	単 位	数 量		
上部工						
主桁	H300×300×10×15	賃料	$V = 7.5 \times 93.0 \times 2.0$	= 1395.00	kg	1395
		買取	$V = 1.0 \times 93.0 \times 2.0$	= 186.00	kg	186
覆工板	MD-1000×2000×208	A	$A = 2.0 \times 8.0$	= 16.0	m2	16
		賃料	$V = 424.0 \times 8.0$	= 3392.0	kg	3392
地覆	[-300×90×9×13	買取	$V = 38.1 \times 8.0 \times 2.0$	= 609.60	kg	610
対傾構	[-200×90×8×13.5	買取	$V = 1.9 \times 30.3 \times 3.0$	= 172.71	kg	173
覆工ズレ止め	[-200×90×8×13.5	買取	$V = 2.0 \times 30.3 \times 2.0$	= 121.20	kg	121
スチフナー	PL-12×145×268	買取	$V = 3.66 \times 6.0$	= 21.96	kg	22
手摺受プレート	PL-9×200×200	買取	$V = 2.83 \times 8.0$	= 22.64	kg	23
手摺受プレート	PL-10×200×110	買取	$V = 1.73 \times 8.0$	= 13.84	kg	14
リブプレート	PL-12×190×279	買取	$V = 4.99 \times 8.0$	= 39.92	kg	40
ハイテンションボルト	F10T-M22×60	N	$N = 16.0$	= 16.0	組	16
		買取	$V = 0.53 \times 16.0$	= 8.48	kg	8
ハイテンションボルト	F10T-M22×70	N	$N = 48.0$	= 48.0	組	48
		買取	$V = 0.56 \times 48.0$	= 26.88	kg	27
ハイテンションボルト	F10T-M22×75	N	$N = 16.0$	= 16.0	組	16
		買取	$V = 0.57 \times 16.0$	= 9.12	kg	9
歩道手摺	縦格子型2.3×950×3000	買取	$L = 8.00 \times 2.0$	= 16.00	m	16
下部工						
敷桁	H300×300×10×15	買取	$V = 3.0 \times 93.0 \times 2.0$	= 558.00	kg	558
覆工ズレ止め	L-75×75×9	買取	$V = 0.3 \times 9.96 \times 4.0$	= 11.95	kg	12
敷鉄板	22×1524×3048	N	$N = 2.0$	= 2.0	枚	2
		賃料	$V = 1,524 \times 3,048 \times 0,022 \times 7,850 \times 2.0 \times 1,000$	= 1604.44	kg	1604
工場加工手間	寸法切断・スチフナー取付・穴開		$N = 1.0$	= 1.0	式	1
設置撤去工						
上部工	架設撤去		$V = 1,395.00 + 186.00 + 609.60 + 172.71 + 121.20 + 21.96 + 22.64 + 13.84 + 39.92 + 8.48 + 26.88 + 9.12$	= 2627.4	kg	2627
	覆工板設置撤去		$A = 16.00$	= 16.00	m2	16
	高欄設置撤去		$V = 16.00$	= 16.00	m	16
下部工	橋脚設置撤去		$V = 558.00 + 11.95 + 1,604.44 + 13.84$	= 2188.2	kg	2188
運搬重量	賃料分(敷鉄板除く)		$V = 1,395.00 + 3,392.00$	= 4787.0	kg	4787
	敷鉄板		$V = 1604.44$	= 1604.44	kg	1604

数量計算書

種別:		仮設駐車場			1式当り
細 別	規 格	計 算 式	単 位	数 量	
表土剥ぎ戻し		$V = 2.7 \times 10.5$	= 28.4	m3	28
仮設盛土設置撤去	流用土	$V = 3.7 \times 10.0$	= 37.0	m3	37
敷砂利	C-40、10cm	$A = 10.0 \times 10.0$	= 100.0	m2	100
敷砂利撤去	C-40、10cm	$V = 10.0 \times 10.0 \times 0.1$	= 10.0	m3	10
土工マット		$A = 10.5 \times 10.5$	= 110.3	m2	110
耕起復旧		$A = 10.5 \times 10.5$	= 110.3	m2	110