

数量集計表

工事区分	工 種 (2)	種 別 (3)	細 別 (4)	規 格	単位	計算数量	設計数量	備 考
道路改良	道路土工							
		掘削工	掘削	土砂 オアソカト 無 無 5,000m3未満	m3	1,141.8	1,140	
			盛土撤去	運搬込み	m3	274.0	270	
		路体盛土工	路体(築堤)盛土	2.5m未満	m3	133.0	130	
			路体(築堤)盛土	2.5m以上4.0m未満	m3	76.2	80	
			路体(築堤)盛土	4.0m以上	m3	1,224.6	1,200	
			土材料	購入土	m3	1,059.0	1,100	
		残土処理工	土砂等運搬	仮置き 3.0km	m3	1,000.0	1,000	
			土砂等運搬	土砂		1,472.8	1,500	
			残土等処分		m3	1,472.8	1,500	
	地盤改良工							
		固結工	中層混合処理		式	1.0	1	
				1.添加量90(kg/m3)	m3	591.1	590	平均高9.25
				2.添加量90(kg/m3)	m3	921.8	920	平均高9.1
				3.添加量130(kg/m3)	m3	630.2	630	平均高8.1
				4.添加量230(kg/m3)	m3	259.6	260	平均高8.86
				5.添加量150(kg/m3)	m3	1,267.1	1,270	平均高5.55
				6.添加量220(kg/m3)	m3	13.9	14	平均高5.55
				7.添加量200(kg/m3)	m3	13.9	14	平均高5.55
	擁壁工							
		プレキャスト擁壁			式	1.0		21.024+4.0=25.024m
			6500×2000		本	1.0		
			5500×2000		本	1.0		
			2100×2000		本	2.0		
			2100×1024		本	1.0		
			2200×2000		本	4.0		
			2300×2000		本	2.0		
			2400×2000		本	2.0		
			基礎工		式	1.0		
			敷モルタル	1 : 3	m3	1.1		
			均しコンクリート	18-8-40BB t=100	m3	3.5		
			均しコンクリート	18-8-40BB t=150	m3	3.5		
			同上型枠		m2	5.0		
			基礎碎石RC-40	t=200mm	m2	58.1		
			裏込碎石RC-40	t=300mm	m3	8.0		
			ロードウォールLRT基礎工		式	1.0		
			敷モルタル	1 : 3	m3	0.3		
			均しコンクリート	18-8-40BB t=200	m3	3.2		
			同上型枠		m2	1.6		
			基礎碎石RC-40	t=200mm	m2	16.0		
			裏込碎石RC-40	t=300mm	m3	5.1		
			現場打ちコンクリート	24-8-25	m3	0.23		
			同上型枠		m2	2.0		
			鉄筋	SD345 D13	t	0.002		
		軽量盛土工	軽量盛土		m3	135.0	135	
			緊結金具	150×150	個	311.0	311	
			排水材	長繊維不織布 ODS,t= 5mm	m2	107.0	107	
			床版工		式	1.0	1	
			床版専用埋設型枠	撤去しない埋設型枠	m2	4.1	4	
			基礎工		式	1.0	1	
			壁面工		式	1.0	1	
			重力式擁壁	18-8-40BB	m3	6.0	6	
			裏込碎石	単粒土碎石4号 (S-40)	m3	26.0	26	
			足場	単管	掛m3	53.0	53	
	カバー工							

数量集計表

工事区分	工 種 (2)	種 別 (3)	細 別 (4)	規 格	単位	計算数量	設計数量	備 考
		プレキャストカルバート工	プレキャストボックス		式	1.0	1	
			2連5分割ボックスカルバート施工費		式	1.0	1	
			ボックスカルバート基礎工		式	1.0	1	
	排水構造物工							
		側溝工	管(函)渠型側溝	円形側溝	m	190.8	191	
		集水枳・マンホール工	現場打ち街渠枳G	18-8-40BB	箇所	2.0	2	
			異形棒鋼 D13	L=400	箇所	8.0	8	0.4*8=3.2m
			プレキャスト街渠枳A		箇所	5.0	5	
			蓋	街渠枳G(グレーチング蓋)T-25 滑り止めタイプ	枚	2.0	2	400*500 110°開閉式
			蓋	コンクリート蓋	枚	2.0	2	
			蓋	街渠枳Aグレーチング	枚	5.0	5	
	構造物撤去工	防護柵撤去工	防護柵撤去(ガードレール)		m	180.4	180	迂回路部含む(150m)
			防護柵撤去(ガードパイプ)		m	169.8	170	
		構造物取壊し工	コンクリート構造物取壊し	Co無筋 機械施工	m3	203.8	204	植樹帯ブロック含む
			既設上部工撤去	Co有筋 機械施工	m3	13.6	14	
			主桁仮置場		m3	10.5	11	~3.3km
			既設下部工撤去	Co無筋 機械施工	m3	119.0	119	
			既設下部工撤去	Co有筋 機械施工	m3	174.6	175	
			車止め撤去		箇所	4.0	4	
			カーブミラー撤去	撤去・再設置	本	1.0	1	
			舗装版切断	15cm以下	m	138.5	140	
			舗装版破碎	t = 4 c m	m2	653.1	650	
			舗装版破碎	t = 10 c m	m2	1,489.8	1,490	
			舗装版破碎	t = 5 c m	m2	748.4	750	790.6 既設下部
			舗装版破碎 (既設下部)	t = 5 c m	m2	42.2	42	
		排水構造物撤去工						
			L型側溝撤去		m	13.9	14	13.9+17.5+8.7 =40.1
			プレキャストL型側溝-2		m	17.5	18	
			街渠B撤去		m	8.7	9	
			管(函)渠型側溝撤去		m	190.8	191	
			集水枳撤去		基	7.0	7	
			U型側溝撤去	PU180	m	67.6	68	0.024*68=1.632
			U型側溝撤去	PU240	m	29.0	29	0.034*29=0.986
			蓋版撤去		枚	9.0	9	40kg/枚以下
			蓋版撤去	500×400用	枚	7.0	7	28kg*7
			蓋版撤去	400×300用	枚	2.0	2	12kg*2
		縁石撤去工	歩車道境界ブロック撤去	180/240×300×600	m	190.8	191	
		伐木除根工	伐木・伐竹	幹周50cm	m2	23.0	23	16本×0.32
			防草シート撤去		m2	441.6	442	斜率1.118
			伐木運搬	伐木	m3	5.1	5	
			殻運搬	廃プラ	m3	3.5	4	8mmで計算
			処分費	伐木	m3	5.1	5	
			処分費	廃プラ	m3	3.5	4	
		運搬処理工	殻運搬	Co無筋	m3	322.8	323	
			殻運搬	Co有筋	m3	218.4	218	
			殻運搬	As殻	m3	214.6	215	
			殻運搬	金属	kg	5,058.2	5,058	スクラップ
			殻処分	Co無筋	m3	322.8	323	

数量集計表

工事区分	工 種 (2)	種 別 (3)	細 別 (4)	規 格	単位	計算数量	設計数量	備 考
			殻処分	Co有筋	m3	218.4	218	
			殻処分	As殻	m3	214.6	215	
			殻処分	金属	m3	4.5	5	スクラップ1.13t/m2
	県水移設工							
		作業土工	床掘	土砂 H≦5m,土留無	m3	3,431.6	3,400	
			床掘	土砂 H≦5m,自立式	m3	976.4	980	
			床掘	土砂 H≦5m,切梁式	m3	162.1	160	
			床掘	土砂 5≦H≦20m,切梁	m3	628.1	630	
			埋戻し	1.0m未満	m3	33.5	30	
			埋戻し	1.0m以上4.0m未満	m3	1,156.1	1,200	
			埋戻し	最大埋戻幅4.0m以上	m3	3,560.2	3,600	
			碎石埋戻し		m3	21.4	20	
		管敷設工	県水道管	配水管移設	m	32.0	32	
	配管復旧工							
		配管復旧	大和平野農水管復旧	φ300	m	134.0	134	
			水道管復旧		m	165.0	165	
			下水道管復旧	φ75	m	108.0	108	
	仮設工							
		工事用道路工	土のう	製作・設置	袋	52.0	52	
			土のう	撤去	袋	14.0	14	
		仮橋上部工	橋軸方向主桁		式	1.0		
			(主部材)	H鋼 594×302×14×23	t	19.28	19	
				[鋼 250×90×9×13	t	2.92	3	
			(副部材A)	PL(プレート)300×16	t	0.29		
				90×9	t	0.39		
				100×26	t	0.16		
				100×28	t	0.33		
				100×31	t	0.01		
			(副部材B)	H・T・B M22×90	本	78		
				H・T・B M22×60	本	258		
				H・T・B M22×110	本	2		
				H・T・B M22×115	本	98		
				TW M22用	本	196		
			橋軸直角方向主桁		式	1.0		
			(主部材)	H鋼 594×302×14×23	t	12.1		
				[鋼 250×90×9×13	t	2.2		
			(副部材A)	PL(プレート)90×9	t	0.3		
				100×13	t	0.6		
				100×17	t	0.8		
				300×22	t	0.4		
			(副部材B)	H・T・B M22×60	本	104.0		
				H・T・B M22×105	本	32.0		
				H・T・B M22×110	本	32.0		
		仮橋橋面工	覆工板設置	覆工板 締結式	m2	296.0	296	
			覆工板撤去	撤去	m2	296.0	296	
			覆工板ズレ止め		t	0.11	0.11	
				L100×100×10	kg	110.3	110	
			転落防止柵		m	48.0	48	
			スタンション材(F1型)		本	26.0	26	
			鋼管	φ48.6×2.3、STK400)	m	96.0	96	96m*2.75=262.1k
			土留板	t=20mm	m2	66.6	67	
			間詰め材		m3	5.4	5	
			(仮設)ガードレール	Gr-C-4E	m	150.4	150	16.6+31.1+52.4+50.3
			仮設ガードレール	Gr-C-2B-2	m	52.5	53	迂回路部

数量集計表

工事区分	工 種 (2)	種 別 (3)	細 別 (4)	規 格	単位	計算数量	設計数量	備 考
				Gr-C-2B-2	m	33.0	33	県道西側
				H300×300×10×15	kg	7,951.5	7,952	
				L100×100×10	kg	87.0	87	
			デリネーター		個	60.0	60	
		仮橋支持杭綱	H綱杭	H300×300×10×15:13m	本	42.0	42	
			充填砂		m3	105.0	105	
		仮橋・仮栈橋工	仮橋橋台基礎	24-8-25(20)	箇所	12.0	12	
			基礎碎石	RC-40	m2	32.8	33	
			鉄筋	SD345:D13	kg	206.0	206	
			型枠	一般型枠	m2	24.0	24	
			コンクリート	24-8-25	m3	12.6	13	
			打込み式アンカー	M22×200	本	72.0	72	
			土留め板	t = 20	m2	27.9	28	
			間詰めコンクリート	モルタル	m3	0.7	1	
		仮締切工	H綱杭	H350 13m	本	3.0	3	
				H350 12.5m	本	1.0	1	
				H350 12m	本	7.0	7	
			横矢板	t=80mm	m2	113.8	114	
			充填砂		m3	28.0	28	
			鋼矢板	Ⅳ型 L=12m 引抜長12m以下	枚	90.0	90	リース 油圧
			鋼矢板	Ⅳ型 L=12m 引抜長12m以下	枚	37.0	37	リース 油圧
							0	
		仮締切部路面覆工			式	1.0	1	
			H形綱	H350×350×12×19	t	0.5	1	
			H形綱	H200×200×8×12	t	3.1	3	
			H形綱	H150×150×7×10	t	3.9	4	
			プレート	プレート t=34	kg	9.0	9	
			プレート	プレート t=10	kg	1.0	1	
			プレート	プレート t=9	kg	416.0	416	
			ハイテンションボルト	ハイテンションボルト M22×115	本	1.0	1	
			ハイテンションボルト	ハイテンションボルト M22×110	本	1.0	1	
			ハイテンションボルト	ハイテンションボルト M22×85	本	1.0	1	
			ハイテンションボルト	ハイテンションボルト M22×75	本	1,334.0	1,334	
			ハイテンションボルト	ハイテンションボルト M22×70	本	242.0	242	
		仮橋端部土留工	鋼矢板	Ⅲ型 L=6m 引抜長9m以下	枚	24.0	24	リース 油圧
			横矢板	t=30mm	m2	25.8	26	
			仮橋端部土留鋼材		式	1.0	1	
			H形綱	H200×200×8×12	kg	2,076.0	2,076	
			横形綱	250×90×9×13	kg	720.0	720	
			プレート	100×36	kg	318.0	318	
			ハイテンションボルト	M22×60	本	104.0	104	
			土留め		式	1.0	1	
		県水道管移設部仮締切工	鋼矢板 L=15.0m	Ⅲ型 L=8m 引抜長15m以下	枚	64.0	64	リース 油圧
			鋼矢板 L=12.0m	Ⅳ型 L=11.5m 引抜長12m以下	枚	275.0	275	リース 油圧
		水替工	ポンプ排水	施工時排水 2本	日	270.0		揚程10mを超え15m以下 40以上～120m3/h未満
				常時排水	日	330.0		揚程10mを超え15m以下 40以上～120m3/h未満
		仮設配管工	大和平野農水管敷設工		m	134.0	134	
			大和平野農水管撤去工		m	134.0	134	

数量集計表

工事区分	工 種 (2)	種 別 (3)	細 別 (4)	規 格	単位	計算数量	設計数量	備 考
			水道管布設工		式	1.0	1	
			水道管撤去工		式	1.0	1	
			下水道管敷設工		m	108.0	108	
			下水道管撤去工		式	1.0	1	
舗装	舗装工	アスファルト舗装工	下層路盤(車道・路肩部)	RC-40 t=250mm	m2	854.4	850	県道車道部
			上層路盤(車道・路肩部)	Rm-30 t=100mm	m2	854.4	850	県道車道部
			基層(車道・路肩部)	再生粗粒度アスコン(20)t=50mm	m2	854.4	850	県道車道部
			表層(車道・路肩部)	再生密粒度アスコン(20)t=50mm	m2	854.4	850	県道車道部
		迂回路舗装	下層路盤(車道・路肩部)	RC-40 t=250mm	m2	635.4	640	盛土部
			上層路盤(車道・路肩部)	Rm-30 t=100mm	m2	635.4	640	盛土部
			基層(車道・路肩部)	再生粗粒度アスコン(20)t=50mm	m2	635.4	640	盛土部
			表層(車道・路肩部)	再生密粒度アスコン(20)t=50mm	m2	635.4	640	盛土部
			上層路盤(歩道部)	RC-40 t=150mm	m2	705.7	710	県道歩道部
			表層(歩道部)	再生密粒度アスコン(20)t=40mm	m2	705.7	710	県道歩道部
		覆工板部舗装	上層路盤(車道・路肩部)	Rm-30 平均 t=36mm	m3	81.8	82	209.4m2
			表層(車道・路肩部)	再生密粒度アスコン(20)t=50mm	m2	209.4	210	
		迂回路舗装	表層(車道・路肩部)	再生密粒度アスコン(20)t=50mm	m2	440.0	440	
		町道復旧	下層路盤(車道・路肩部)	RC-40 t=150mm	m2	98.8	100	町道
			上層路盤(車道・路肩部)	Rm-30 t=100mm	m2	98.8	100	町道
			表層(車道・路肩部)	再生密粒度アスコン(20)t=50mm	m2	98.8	100	町道
		町道(追加)	不陸整正		m2	230.0	230	※復旧工CAD図より
			表層(車道・路肩部)	再生密粒度アスコン(20)t=50mm	m2	230.0	230	町道
	縁石工	縁石工	歩車道境界ブロック (西側)	180/240×300×600	m	22.0	22	
			歩車道境界ブロック (西側)	180/240×300×600(水抜き)	m	3.0	3	5m毎
			歩車道境界ブロック (東側)	180/240×300×600	m	146.0	146	
			歩車道境界ブロック (東側)	180/240×300×600(水抜き)	m	19.8	20	5m毎
	防護柵工	防止柵工	転落防止柵		m	148.9	149	
			基礎ブロック		個	23.0	23	
			添架型投物防止柵	ボックスカルバート部	m	20.96	21	
			鋼製車両用防護柵	ボックスカルバート部	m	20.96	21	
		車止めポスト工	車止めポスト	φ60.5mm 長さ:650mm	本	4.0	4	
	区画線工	区画線工	溶融式区画線	実線15cm 白	m	257.3	257	
			溶融式区画線	実線15cm 黄	m	128.7	129	
			溶融式区画線	破線30cm 白	m	85.5	86	減速帯85.5×2
			溶融式区画線 (迂回路部)	実線15cm 白	m	163.5	164	
	法面工							
		植生工	防草シート設置工		m2	441.6	442	
		交通管理工	交通誘導員		人	1,880.0	1,880	

土工数量集計表

種 別	規 格	単位	数 量														摘 要
			STEP1 杭施工ヤード	STEP2 既設擁壁撤去	STEP3 迂回土工・ 支持杭	STEP4 橋台施工	STEP5 仮橋橋台施 工	STEP8 県道切土	STEP9 県水移設	STEP10 県水既設管 撤去	STEP11 埋戻し	STEP13 地盤改良	STEP14 ボックス施工	STEP15 擁壁施工	迂回路舗装 撤去	合計	
掘削	土砂	m ³	135.6	154.9	34.8	－	17.8	583.4	－	－	－	－	－	－	215.3	1141.8	
計			135.6	154.9	34.8	0.0	17.8	583.4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	215.3	1141.8	
盛土	2.5m未満	m ³	20.3	－	18.4	4.7	－	－	89.6	－	－	－	－	－		133.0	
	2.5m以上4.0m未満	m ³	38.8	－	21.1	16.3	－	－	－	－	－	－	－	－		76.2	
	4.0m以上	m ³	214.9	－	977.1	32.6	－	－	－	－	－	－	－	－		1224.6	
計			274.0	0.0	1016.6	53.6	0.0	0.0	89.6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0		1433.8	
計	地山土量を運搬 /0.9		246.6	0.0	914.9	48.2	0.0	0.0	80.6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0		1290.4	
床掘	土砂, H≦5m, 土留無し	m ³	－	－	－	－	23.2	－	1155.9	1220.1	－	629.1	－	403.3		3431.6	
	土砂, 5m<H≦20m, 切梁腹起	m ³	－	－	－	－	－	－	104.4	104.3	－	419.4	－	－		628.1	
	土砂, H≦5m, 自立式	m ³	－	－	－	－	－	－	470.2	－	－	506.2	－	－		976.4	
	土砂, H≦5m, 切梁式	m ³	－	－	－	－	－	－	162.1	－	－		－	－		162.1	
計			0.0	0.0	0.0	0.0	23.2	0.0	1892.6	1324.4	0.0	1554.7	0.0	403.3		5198.2	
埋戻	最大W1<1m	m ³	－	－	－	－	－	－	－	－	3.7	－	－	29.8		33.5	
	1m≦最大W1<4m	m ³	－	27.6	－	－	0.2	－	203.2	－	125.7	－	582.4	217.0		1156.1	
	最大W1≧4m	m ³	－	－	－	－	－	－	1434.7	－	1753.1	－	370.5	1.9		3560.2	
計			0.0	27.6	0.0	0.0	0.2	0.0	1637.9	0.0	1882.5	0.0	952.9	248.7		4749.8	
碎石埋戻		m ³	－	－	－	21.4	－	－	－	－	－	－	－	－		21.4	
盛土撤去		m ³		－	－		－	－	－	－	－	－	－	－		0.0	
大型土のう	製作・設置	個	14	－	－	－	－	29	－	－	9	－	－	－		52.0	
	撤去	個	14	－	－	－	－	－	－	－	－	－	－	－		14.0	
	残数	個	－	－	－	－	－	－	－	－	－	－	－	38.0		38.0	
計			14.0					29			9.0			38.0		52.0	
購入土			274.0		730.0	55.0										1059.0	
土砂等運搬 搬出		m ³	121.6	127.3	(981.8)	(53.6)	40.8	554.4	165.1	1324.4	(1891.5)	1554.7	(952.9)	154.6	215.3	378.4	
			378.4m3+14.0m3(土のう) +1059m3 (購入土) +21.0m3 (碎石) =1472.8m3 m3														

※微調整あり

STEP1 <杭施工ヤード>

購入土(盛土用)		
V	=	274.0 m ³
盛土(2.5m未満)		
V	= 土工数量計算書より	20.3 m ³
盛土(2.5m以上4.0m未満)		
V	= 土工数量計算書より	38.8 m ³
盛土(4.0m以上)		
V	= 土工数量計算書より	214.9 m ³
掘削(土砂)		
V	= 土工数量計算書より	135.6 m ³
大型土のう製作、設置、撤去		
N	= 施工順序図より	14 個
盛土撤去		
A	= 20.3 + 38.8 + 214.9	274.0 m ²

STEP2 <既設擁壁撤去(県道北側)>

掘削(土砂)		
V	= 土工数量計算書より	154.9 m ³
埋戻(1.0m以上4.0m未満)		
V	= 土工数量計算書より	27.6 m ³

STEP3 <迂回路土工部および仮橋支持杭の施工>

購入土(盛土用)		
V	=	730.0 m ³
盛土(2.5m未満)		
V	= 土工数量計算書より	18.4 m ³
盛土(2.5m以上4.0m未満)		
V	= 土工数量計算書より	21.1 m ³
盛土(4.0m以上)		
V	= 土工数量計算書より	977.1 m ³
掘削(土砂)		
V	= 土工数量計算書より	34.8 m ³

STEP4 <橋台施工のための盛土>

購入土(盛土用)		
V	=	55.0 m ³
盛土(2.5m未満)		
V	= 土工数量計算書より	4.7 m ³
盛土(2.5m以上4.0m未満)		

V	=	土工数量計算書より	=	16.3	m ³
盛土(4.0m以上)					
V	=	土工数量計算書より	=	32.6	m ³
砕石埋戻					
V	=	土工数量計算書より	=	21.4	m ³

STEP5 <仮橋の橋台施工>					
掘削(土砂)					
V	=	土工数量計算書より	=	17.8	m ³
床掘A(土砂,H≤5m,土留無し)					
V	=	土工数量計算書より	=	23.2	m ³
埋戻(1.0m以上4.0m未満)					
V	=	土工数量計算書より	=	0.2	m ³

STEP8 <県道切土>					
掘削(土砂)					
V	=	土工数量計算書より	=	583.4	m ³
大型土のう製作、設置					
N	=	施工順序図より	=	29	個

STEP9 <県道南側 擁壁取壊し・地盤改良・県水移設工事>					
盛土(2.5m未満)					
V	=	土工数量計算書より	=	89.6	m ³
床掘A(土砂,H≤5m,土留無し)					
V	=	土工数量計算書より	=	1155.9	m ³
床掘B(土砂,5m<H≤20m,土留無し)					
V	=	土工数量計算書より	=	104.4	m ³
床掘A(土砂,H≤5m,自立式)					
V	=	土工数量計算書より	=	470.2	m ³
床掘A(土砂,H≤5m,切梁式)					
V	=	土工数量計算書より	=	162.1	m ³
埋戻(1.0m以上4.0m未満)					
V	=	土工数量計算書より	=	203.2	m ³
埋戻(4.0m以上)					
V	=	土工数量計算書より	=	1434.7	m ³

STEP10 <既設橋および県水既設管撤去>					
床掘A(土砂,H≤5m,土留無し)					
V	=	土工数量計算書より	=	1220.1	m ³
床掘B(土砂,5m<H≤20m,土留無し)					

$$V = \text{土工数量計算書より} = 104.3 \text{ m}^3$$

県水道管撤去(φ900)

$$L = 32.2 \text{ m (施工順序図その17より)}$$

STEP11 <埋戻し>

埋戻(1.0m未満)

$$V = \text{土工数量計算書より} = 3.7 \text{ m}^3$$

埋戻(1.0m以上4.0m未満)

$$V = \text{土工数量計算書より} = 125.7 \text{ m}^3$$

埋戻(4.0m以上)

$$V = \text{土工数量計算書より} = 1753.1 \text{ m}^3$$

大型土のう製作、設置

$$N = \text{施工順序図より} = 9 \text{ 個}$$

大型土のう製作、設置

$$N = \text{施工順序図より} = 9 \text{ 個}$$

STEP13 <プレキャストボックス部 地盤改良>

床掘A(土砂,H≤5m,土留無し)

$$V = \text{土工数量計算書より} = 629.1 \text{ m}^3$$

床掘A(土砂,H≤5m,自立式)

$$V = \text{土工数量計算書より} = 506.2 \text{ m}^3$$

床掘B(土砂,5m<H≤20m,自立式)

$$V = \text{土工数量計算書より} = 419.4 \text{ m}^3$$

STEP14 <プレキャストボックス施工>

埋戻(1.0m以上4.0m未満)

$$V_1 = 20.9 \text{ m}^2 \times 11.5 \text{ m} = 240.4 \text{ m}^3$$

$$V_2 = 22.8 \text{ m}^2 \times 15.0 \text{ m} = 342.0 \text{ m}^3$$

$$\underline{V = 582.4 \text{ m}^3}$$

埋戻(4.0m以上)

$$V = 24.7 \text{ m}^2 \times 15.0 \text{ m} = 370.5 \text{ m}^3$$

STEP15 <県道南側擁壁施工>

床掘A(土砂,H≤5m,土留無し)

$$V = \text{土工数量計算書より} \quad 104.4 + 298.9 = 403.3 \text{ m}^3$$

埋戻(1.0m未満)

$$V = \text{土工数量計算書より} \quad 7.8 + 22.0 = 29.8 \text{ m}^3$$

埋戻(1.0m以上4.0m未満)

$$V = \text{土工数量計算書より} \quad 18.7 + 198.3 = 217.0 \text{ m}^3$$

埋戻(4.0m以上)

$$V = \text{土工数量計算書より} = 1.9 \text{ m}^3$$

STEP1

土砂等運搬 土のう

$V = 135.6 - 14 = 121.6 \text{ m}^3$

STEP2

$$V = 154.9 - 27.6 = 127.3 \text{ m}^3$$

STEP5

$$V = (17.8 + 23.2) - 0.2 = 40.8 \text{ m}^3$$

STEP8

土砂運搬（搬出、土砂） 土のう

V = 583.4 - 29.0 = 554.4 m³

STEP9

$$V = (1155.9 + 104.4 + 470.2 + 162.1) - (89.6 + 203.2 + 1434.7) = 165.1 \text{ m}^3$$

STEP10

$$V = 1220.1 + 104.3 = 1324.4 \text{ m}^3$$

STEP11

$$V = (554.4 + 165.1 + 1324.4) - 9 - (3.7 + 125.7 + 1753.1) = 152.4 \text{ m}^3$$

STEP14

$$V = (629.1 + 506.2 + 419.4) - (582.4 + 370.5) = 601.8 \text{ m}^3$$

STEP15

$$V = 403.3 - (29.8 + 217.0 + 1.9) = 154.6 \text{ m}^3$$

土 工 数 量 計 算 書										
STEP1 <杭施工ヤード>									NO. 1	
測 点	距 離	盛土(2.5m未満)		盛土(2.5m以上4.0m未満)		盛土(4.0m以上)		掘削(土砂)		摘 要
		断 面	数 量	断 面	数 量	断 面	数 量	延長	数 量	
	3.8			5.5	10.5	4.9	9.3	3.7	7.0	
1-1	3.8			5.5		4.9		3.7		
				5.5	20.9	4.9	18.6	3.7	14.1	
	2.7			5.5		4.9		3.7		
				0.0	7.4	20.5	34.3	3.7	10.0	
2-2	6.0					20.5		3.7		
						20.5	123.0	3.7	22.2	
	2.9					20.5		3.7		
						0.0	29.7	7.5	16.2	
3-3	8.3	2.3						7.5		
		2.3	19.1					7.5	62.3	
	1.0	2.3						7.5		
		0.0	1.2					0.0	3.8	
計	m 28.5		m3 20.3		m3 38.8		m3 214.9		m3 135.6	

土 工 数 量 計 算 書										
STEP2 <既設擁壁撤去(県道北側)>									NO. 1	
測 点	距 離	掘削(土砂)		埋戻し(1.0m以上4.0m未満)						摘 要
		断 面	数 量	断 面	数 量					
1-1	2.8	0.0		0.0						
		9.8	13.7	2.1	2.9					
		9.8		2.1						
	4.9	0.0	24.0	0.0	5.1					
2-2		0.0		0.0						
	5.1	15.2	38.8	2.3	5.9					
3-3		15.2		2.3						
	4.3	12.5	59.6	2.4	10.1					
		12.5		2.4						
	3.0	0.0	18.8	0.0	3.6					
計	m 20.1		m3 154.9		m3 27.6					

土 工 数 量 計 算 書										
STEP3 <迂回路土工部および仮橋支持杭の施工>										NO. 1
測 点	距 離	盛土(2.5m未満)		盛土(2.5m以上4.0m未満)		盛土(4.0m以上)		掘削(土砂)		摘 要
		断 面	数 量	断 面	数 量	断 面	数 量	断 面	数 量	
NO. 0	0.0	0.1								
NO. 0+6.734	6.7	0.1								
		0.1	0.7							
NO. 1	13.3	0.1								
		0.1	1.3							
SP1 (NO. 1+6.194)	6.2	0.1								
		0.0	0.3							
NO. 2	13.8	0.0								
		0.2	1.4			0.2	1.4	1.4	9.7	
NO. 2+5.653	5.7	0.2		0.0		0.2		1.4		
		1.4	4.6	2.1	6.0	2.2	6.8	2.1	10.0	
NO. 3	14.4	1.4		2.1		2.2		2.1		
		0.0	10.1		15.1	20.5	163.4	0.0	15.1	
NO. 4	20.0	0.0				20.5				
		0.0				34.1	546.0			
SP2 (NO. 4+1.239)	1.2	0.0				34.1				
		0.0				34.9	41.4			
	12.5	0.0				34.9				
		0.0				0.0	218.1			
計	m 93.8		m3 18.4		m3 21.1		m3 977.1		m3 34.8	

土 工 数 量 計 算 書										
STEP4 <橋台施工のための盛土>									NO. 1	
測 点	距 離	盛土(2.5m未満)		盛土(2.5m以上4.0m未満)		盛土(4.0m以上)		砕石埋戻		摘 要
		断 面	数 量	断 面	数 量	断 面	数 量	断 面	数 量	
	1.1	0.8	0.4	2.5	1.4	7.0	3.9	4.6	2.5	
1-1		0.8		2.5		7.0		4.6		
	2.8	0.8	2.2	2.5	7.0	7.0	19.6	4.6	12.9	
		0.8		2.5		7.0		4.6		
	2.6	0.8	2.1	2.5	6.5	0.0	9.1	0.0	6.0	
	1.1			2.5						
				0.0	1.4					
計	m 7.6		m3 4.7		m3 16.3		m3 32.6		m3 21.4	

土 工 数 量 計 算 書								
STEP5 <仮橋の橋台施工>							NO. 1	
測 点	距 離	掘削(土砂)		床掘A (土砂, H≦5m, 土留無)		埋戻 (1.0m以上4.0m未満)		摘 要
		断 面	数 量	断 面	数 量	断 面	数 量	
1-1	0.9	0.0	0.0	0.2	0.1	0.1	0.0	
2-2	4.0	0.0		0.2		0.1		
		1.1	2.2	1.6	3.6	0.0	0.2	
3-3	15.6	1.1		1.6				
		0.7	14.0	0.7	17.9			
	4.7	0.7		0.7				
		0.0	1.6	0.0	1.6			
計	m 25.20		m3 17.8		m3 23.2		m3 0.2	

土 工 数 量 計 算 書										
STEP8 <県道切土>								NO. 1		
測 点	距 離	掘削(土砂)								摘 要
		断 面	数 量	断 面	数 量					
1-1	2.1	23.0 23.0	48.3							
2-2	8.7	23.0 24.1	204.9							
	4.5	24.1 24.1	108.5							
3-3	9.9	7.4 7.4	73.3							
4-4	12.0	7.4 10.1	105.0							
	4.3	10.1 10.1	43.4							
計	m 41.50		m3 583.4							

土 工 数 量 計 算 書										
STEP9 <県道南側 擁壁取壊し・地盤改良・県水移設工事>										NO. 1
測 点	距 離	床掘A (土砂, H≤5m, 土留無し)		床掘B (土砂, 5m<H≤20m, 切梁腹起)		床掘A (土砂, H≤5m, 自立式)		床掘A (土砂, H≤5m, 切梁式)		摘 要
		断 面	数 量	断 面	数 量	断 面	数 量	断 面	数 量	
	0.0									
1-1	8.8	0.0 8.4		0.0 3.8		0.0 26.3				
2-2	4.1	8.4 5.8	37.0	3.8 9.9	16.7	26.3 33.0	115.7			
3-3	5.8	5.8 5.8	29.1	9.9 0.0	28.1	33.0 14.0	121.6			
4-4	13.8	35.2 35.2	33.6	0.0 0.0	28.7	14.0 0.0	136.3			
5-5	5.9	35.2 24.7	485.8	0.0 0.0		0.0 0.0	96.6			
6-6	7.5	24.7 31.2	176.7	0.0 4.6			0.0	0.0 16.8		
	5.9	31.2 31.2	209.6	4.6 0.0	17.3			16.8 16.8	63.0	
	12.4	0.0 0.0	184.1		13.6			0.0 0.0	99.1	
			0.0						0.0	
計	64.20		1155.9		104.4		470.2		162.1	

土 工 数 量 計 算 書										
STEP9 <県道南側 擁壁取壊し・地盤改良・県水移設工事>										NO. 2
測 点	距 離	埋戻 (1.0m以上4.0m未満)		埋戻 (4.0m以上)		盛土 (2.5m未満)				摘 要
		断 面	数 量	断 面	数 量					
1-1	8.8			0.0 40.9		1.6 7.0				
2-2	4.1			40.9 52.9	180.0	1.6 7.2				
3-3	5.8	9.2		52.9 14.1	192.3	1.8 10.2				
4-4	13.8	9.2 7.7	116.6	14.1 29.6	194.3	1.7 22.8				
5-5	5.9	7.7 6.8	301.5	29.6 20.6	31.5	1.6 12.1				
6-6	5.9	6.8 2.6	42.8	20.6 39.1	148.1	2.5 14.8				
	12.4	2.6 0.0	27.7	39.1 0.0	176.1	2.5 15.5				
			16.1		242.4					
計	56.7		203.2		1434.7		89.6		0.0	

土 工 数 量 計 算 書										
STEP10 <既設橋および県水既設管撤去>									NO. 1	
測 点	距 離	床掘A (土砂, H≦5m, 土留無し)		床掘B (土砂, 5m<H≦20m, 切梁 腹起)						摘 要
		断 面	数 量	断 面	数 量	断 面	数 量	断 面	数 量	
1-1	10.0	0.0 15.0	75.0							
2-2	4.0	15.0 33.8	97.6							
3-3	6.0	33.8 72.9	320.1	9.7	29.1					
4-4	12.0	72.9 29.0	611.4	9.7 1.7	68.4					
	8.0	29.0 0.0	116.0	1.7 0.0	6.8					
計	m 40.00		m3 1220.1		m3 104.3					

土 工 数 量 計 算 書										
STEP11 <埋戻し>									NO. 1	
測 点	距 離	埋戻 (1.0m未満)		埋戻 (1.0m以上4.0m未満)		埋戻 (4.0m以上)				摘 要
		断 面	数 量	断 面	数 量	断 面	数 量	断 面	数 量	
1-1	2.1	0.0 0.1	0.1	0.0 7.5	7.9	0.0 8.1	8.5			
2-2	11.1	0.1 0.1	1.1	0.7 0.7	7.8	62.9 62.9	698.2			
3-3	21.8	0.1 0.1	2.2	0.7 7.5	89.4	62.9 20.9	913.4			
4-4	5.5	0.1 0.0	0.3	7.5 0.0	20.6	20.9 12.8	92.7			
	6.3					12.8 0.0	40.3			
計	m 46.80		m3 3.7		m3 125.7		m3 1753.1			

土 工 数 量 計 算 書

STEP13 <BOXカルバート作業土工>

NO. 1

測 点	距 離	床掘A (土砂, H≤5m, 土留無)		床掘B (土砂, 5m<H≤20m, 切梁腹起)		床掘A (土砂, H≤5m, 自立式)		摘 要
		断 面	数 量	断 面	数 量	断 面	数 量	
0-0								
1-1	1.0	0.0		11.0	5.5	0.0 70.3	35.2	
2-2	13.4	0.0 69.9	468.3	11.0 37.8	327.0	70.3 0.0	471.0	
	4.6	69.9 0.0	160.8	37.8 0.0	86.9	0.0 0.0	0.0	
計	m 19.00		m3 629.1		m3 419.4		m3 506.2	

土 工 数 量 計 算 書										
STEP15 <県道南側擁壁施工> 起点側擁壁										NO. 1
測 点	距 離	床掘A (土砂, H≦5m, 土留無)		埋戻 (1.0未満)		埋戻 (1.0m以上4.0m未満)				摘 要
		断 面	数 量	断 面	数 量	断 面	数 量	断 面	数 量	
1-1	1.6	0.0		0.0		0.0				
		3.4	2.7	0.5	0.4	1.0	0.8			
	18.1	3.4		0.5		1.0				
		7.2	95.9	0.3	7.2	0.9	17.2			
2-2	1.6	7.2		0.3		0.9				
		0.0	5.8	0.0	0.2	0.0	0.7			
計	m 21.30		m3 104.4		m3 7.8		m3 18.7			

土 工 数 量 計 算 書										
STEP15 <県道南側擁壁施工> 終点側擁壁										NO. 2
測 点	距 離	床掘A (土砂, H≦5m, 土留無 1)		埋戻 (1.0未満)		埋戻 (1.0m以上4.0m未満)		埋戻 (4.0m以上)		摘 要
		断 面	数 量	断 面	数 量	断 面	数 量	断 面	数 量	
3-3	3.0	0.0		0.0		0.0				
		7.5	11.3	0.7	1.1	5.8	8.7			
4-4	29.1	7.5		0.7		5.8				
		11.7	279.4	0.7	20.4	6.9	184.8	2.7		
	1.4	11.7		0.7		6.9		2.7		
		0.0	8.2	0.0	0.5	0.0	4.8	0.0	1.9	
計	m 33.50		m3 298.9		m3 22.0		m3 198.3		m3 1.9	

地盤改良工 集計表

[illegible]

地盤改良工 内訳書

改良番号	工種	改良工種	展開面積	延長	平均高	平面面積	改良土量	改良強度	単位当り 添加量	添加量
			(㎡)	(m)	(m)	(㎡)	(m3)	(kN/m2)	(kg/m3)	(t)
-1	型擁壁中南線(右側)	中層混合処理	159.18	17.2	9.25	63.9	591.1	90	100	59.1
-2	型擁壁中南線(右側)	中層混合処理	151.39	16.64	9.1	101.3	921.8	90	100	92.2
-3	L型擁壁 県道南東側	中層混合処理	170.17	21.02	8.10	77.8	630.2	250	130	81.9
-4	L型擁壁 中南線(右側)	中層混合処理	35.45	4.00	8.86	29.3	259.6	790	230	59.7
-5	BOX	中層混合処理	105.45	19.00	5.55	228.3	1267.1	370	150	190.1
-6	BOX	中層混合処理	105.45	19.00	5.55	2.5	13.9	730	220	3.1
-7	BOX	中層混合処理	105.45	19.00	5.55	2.5	13.9	510	170	2.4
合計			832.5	115.9		505.6	3697.6			488.5

擁壁工

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	備 考	
擁壁工	プレキャストL型擁壁	町道擁壁 南東側 ロードウォールLR-3	2100×2000	本	2.0	天端加工	4-2.4-3 4m
			2100×1024	本	1.0	斜角 天端斜角	4-1 1.02m
			2200×2000	本	4.0	天端加工	4-4～4-7 8m
			2300×2000	本	2.0	天端加工	4-8.4-9 4m
			2400×2000	本	2.0	天端加工	4-10.4-11 4m
			擁壁 計	本	11.0		
		町道擁壁 南東側 ロードウォールLRT	H5500×2000	本	1.0		2m
		町道擁壁 南東側 ロードウォールLRT	H6500×2000	本	1.0		2m
			ロードウォールLRT 計	本	2.0		
			延長	m	25.024		
	L型擁壁基礎工	敷モルタル	1 : 3	m3	1.1		
		均しコンクリート	18-8-40BB t=100	m3	3.5		
		均しコンクリート	18-8-40BB t=150	m3	3.5		
		同上型枠		m2	5.0		
		基礎砕石	RC-40 t=200	m2	58.1		
		裏込砕石	RC-40 t=300	m3	8.0		
	ロードウォール基礎工	敷モルタル	1 : 3	m3	0.3		
		均しコンクリート	18-8-40BB t=200	m3	3.2		
		同上型枠		m2	1.6		
		基礎砕石	RC-40 t=200	m2	16.0		
		裏込砕石	RC-40 t=300	m3	5.1		
		現場打ちコンクリート	24-8-25	m3	0.2		
		同上型枠		m2	2.0		
		鉄筋(異形棒鋼)	SD345 D13	kg	1.9		

県道沿い①、④ L型擁壁数量計算書

一式当たり

名 称		算出式							数 量
製品 町道擁壁 南東側	製品番号	サ イ ズ			規格	数量	m	参考質量	使用型枠
		H	×	L					
	RPCA ロードウォールLR-3								
	4-2,4-3	2100	×	2000	天端加工	2 本	4,000	3,920 kg	H2800型
	4-1	2100	×	1024	天端斜角調整用	1 本	1,024	2,010 kg	H2800型
	4-4,4-5 4-6,4-7	2200	×	2000	天端加工	4 本	8,000	3,990 kg	H2800型
	4-8,4-9	2300	×	2000	天端加工	2 本	4,000	4,880 kg	H3100型
	4-10,4-11	2400	×	2000	天端加工	2 本	4,000	4,940 kg	H3100型
	合計 11 本 21,024								

名 称		算出式							数 量
敷きモルタル 1:3 t=20mm	擁壁	2.45	×	0.020	×	13.02	=	0.64	1.08 m3
		2.75	×	0.020	×	8.00	=	0.44	
		Σ =						1.08	
均しコン 18-8-40 t=100mm	擁壁	2.650	×	0.100	×	13.02	=	3.45	6.99 m3
均しコン 18-8-40 t=150mm	擁壁	2.950	×	0.150	×	8.00	=	3.54	
		合計						= 6.99	
同上型枠	擁壁	0.100	×	2	×	13.02	=	2.61	5.01 m2
		0.150	×	2	×	8.00	=	2.40	
		Σ =						5.01	
基礎砕石 RC-40 t=200mm	擁壁	2.65	×	13.02				= 34.51	58.11 m2
		2.95	×	8.00				= 23.60	
		Σ =						58.11	
裏込砕石 RC-40 t=300mm	擁壁④	26.751	×	0.300				= 8.025	8.03 m3

裏込砕石: 26.751m2

BOX取付部 L型擁壁数量計算書

一式当たり

名 称	算出式								数 量	
製品 町道擁壁 南東側	製品番号	サ イ ズ				規格	数量	参考質量	使用型枠	
		H × L								
	RPCAロードウォールLRT									
	3-1	6500	×	2000		標準	1 本	14,240 kg		
	3-2	5500	×	2000		差し筋	1 本	11,350 kg	D13 L=25 n=9	
	合計						2 本			
敷きモルタル 1:3 t=20mm	南東側	3.500	×	0.020	×	2.000		=	0.14	
		4.100	×	0.020	×	2.000		=	0.16	
								Σ	=	0.304
均しコンクリート 18-8-40 t=200mm	南東側	3.700	×	0.200	×	2.000		=	1.48	
		4.300	×	0.200	×	2.000		=	1.72	
								Σ	=	3.200
同上型枠	南東側	0.200	×	2	×	4.000		=	1.600	
								Σ	=	1.600
基礎砕石 RC-40 t=200mm	南東側	3.700	×	2.000					=	7.400
		4.300	×	2.000					=	8.600
								Σ	=	16.000
裏込砕石 RC-40 t=300mm	南東側	17.153	×	0.300					=	5.146
								Σ	=	5.146
現場打ちコンクリート 24-8-25	現場土工2	0.110×2.100						=	0.231	
								Σ	=	0.231
同上型枠	現場土工2	(0.345+0.255+0.350)×2.100						=	1.995	
								Σ	=	1.995
異形棒鋼 D13	現場土工2	1.900×0.995						=	1.891	
								Σ	=	1.891

1.県道沿い軽量盛土工集計表

名 称	細 別・規 格	単位	数 量	摘 要
軽量盛土工				
軽量盛土	EPS D-20	m3	135	
	ΣV =	m3	135	EPSブロック総計
	緊結金具	個	311	
	排水材	長繊維不織布 ODS,t=5mm	m2	107
コンクリート床版工				
コンクリート床版	t=150mm	m2	98	98×0.15=14.7
床版コンクリート	σck=24N/mm2	m3	15	
型 枠		式 (m2)	1 (2)	段差部
鉄 筋	SD345, D13 (150×150)	t	1.45	
鉄 筋	SD345, D13@150	t	0.09	段差部
目地材	t=20mm	m2	0.6	
床版専用埋設型枠	150×1000	枚	26	標準部
	150×1000	枚	1	段差部
基礎工				
基礎工		m	24	
コンクリート	σck=18N/mm2	m3	3	
型 枠		式 (m2)	1 (2)	均しコンクリート
目地材	t=10mm	m2	0.3	均しコンクリート
基礎碎石	RC-40, t=10cm	m2	27	
水抜きパイプ	VPφ100, L=1.925mm/箇所	m	23.1	※ 設置 N=12箇所
吸出防止材	t=50mm, 150×150	枚	12	0.15×0.15×2枚=0.045m2
敷砂	t=20mm	m2	29	
壁面工				
壁面材	t=15mm	m2	56.0	
軽量壁面材	980×480×15	枚	87	
	980×480×15	枚	10	
	730×480×15	枚	4	
	980×230×15	枚	3	
	980×230×15	枚	20	
	480×480×15	枚	4	
	480×230×15	枚	1	
	計	枚	129	
重力式擁壁工				
重力式擁壁		m	24	
コンクリート	σck=18N/mm2	m3	6	18-8-40BB
型 枠		m2	23	
目地材	t=10mm	m2	0.8	
足場工	単管	掛m2	53.0	
裏込碎石工				
裏込碎石	単粒度碎石 4号	m3	26	=合計数量
盛土高6.0m以下		m3	26	
盛土高6.0m超		m3	--	6.0m超の範囲無し

2.軽量盛土工

数量集計表

名 称	細 別・規 格	単位	数 量	摘 要
軽量盛土	EPS D-20	m3	135	
	$\Sigma V =$	m3	135	EPSブロック総計
緊結金具		個	311	
排水材	長繊維不織布 ODS,t=5mm	m2	107	

平均断面法 数量計算書

測 点	延 長 L (m)	軽量盛土 (EPS D-20)			摘 要 $V = A_m \times L$
		断面積 A (m2)	平 均 A_m (m2)	体 積 V (m3)	
No. 8 + 5.850	--	5.43	--	--	SP.1を流用
SP.1	5.474	5.43	5.430	29.72	
No. 9	8.790	5.43	5.430	47.73	
No. 9 + 5.210	5.260	5.43	5.430	28.56	No.9を流用
No. 23 + 8.610	4.700	6.64	6.035	28.36	※
		0.00			0.00
合 計	24.224			134.37	
$\Sigma V =$				135	(m3)
※ 始終点の数量は、隣接断面の数量との設置高の比率で算出する。 $\text{No.23 + 8.610} = 5.43 \text{ m2(隣接断面数量)} \times 2.75 \text{ m} / 2.25 \text{ m}$					

緊結金具

	$V \text{ (m3)} \times N \text{ (個/m3)}$	個数 N(個)
EPS D-20	$135 \times 2.3 = 311$	
	$\Sigma N = 311$	311 個

※ 表中の個数及び合計の値は、EPS現場加工等による増加分を考慮していません。

ここに、 V : 規格別EPSブロックの数量 (m3)

N : 2.3 個/m3

平均断面法 数量計算書

測 点	延 長 L (m)	排水材 (長繊維不織布 ODS,t=5mm)			摘 要 A = Lm × L
		長 さ La (m)	平 均 Lm (m)	面 積 A (m2)	
No. 8 + 5.850	--	4.33	--	--	SP.1を流用
SP.1	5.474	4.33	4.330	23.70	
No. 9	8.790	4.33	4.330	38.06	
No. 9 + 5.210	5.260	4.33	4.330	22.78	No.9を流用
No. 23 + 8.610	4.700	5.29	4.810	22.61	※
		0.00			0.00
合 計	24.224			107.15	
ΣA =				107	(m2)
※ 始終点の数量は、隣接断面の数量との設置高の比率で算出する。 No.23 + 8.610 = 4.33 m(隣接断面数量)× 2.75 m / 2.25 m					

3.コンクリート床版工

数量集計表

名 称	細 別・規 格	単位	数 量	摘 要
コンクリート床版	t=150mm	m2	97.8	
床版コンクリート	σck=24N/mm2	m3	15.0	
型 枠		式 (m2)	1 (2)	段差部
鉄 筋	SD345, D13 (150×150)	t	1.45	
鉄 筋	SD345, D13@150	t	0.09	段差部
目地材	t=20mm	m2	0.6	
床版専用埋設型枠	150×1000	枚	26	標準部
	150×1000	枚	1	段差部

< 床版部・t=150mm >

* 形状寸法

種 別	施工延長 L (m)	平面積 A (m2)	厚 さ t (m)			
上部床版	24.224	97.80	0.150			
合 計 Σ =	24.224	97.8		0	0	0

※ 「コンクリート床版平面図」を参照。

* 目地材 設置寸法

	設置幅 B(m)						
	上部床版						
1	4.115						
小計	4.115						
合計 ΣB =						4.115 (m)	

※ 目地材設置位置・設置幅は、「コンクリート床版平面図」を参照。

・ コンクリート (σck=24N/mm2)

	ΣA (m2)	×	t (m)		体積 V(m3)
床版部	97.8	×	0.150	=	14.67
段差部	(次頁 参照)			=	0.33
				ΣV =	15.0
					15 m3

・ 型 枠

			面積 A(m2)
段差部	(次頁 参照)	=	2.25
		ΣA =	2.25
			2 m2

※ 「コンクリート床版平面図」を参照。

・ 鉄 筋 (SD345, D13 (150×150))

(参考) 鉄筋金網の単位質量 $W_0 = 14.000 \text{ kg/m}^2$ (建設物価 P.75参照 2023年度版)

	$A2 \text{ (m}^2\text{)} \times W_0 \text{ (kg/m}^2\text{)} \div 1,000$	重量 $W \text{ (t)}$
床版部	$103.50 \times 14.000 \div 1,000$ $W = 1.45$	1.45 t

※ 表中の面積[A2(m²)]は、下式により求めた値とする。(国土交通省土木工事積算基準 R5年度版)

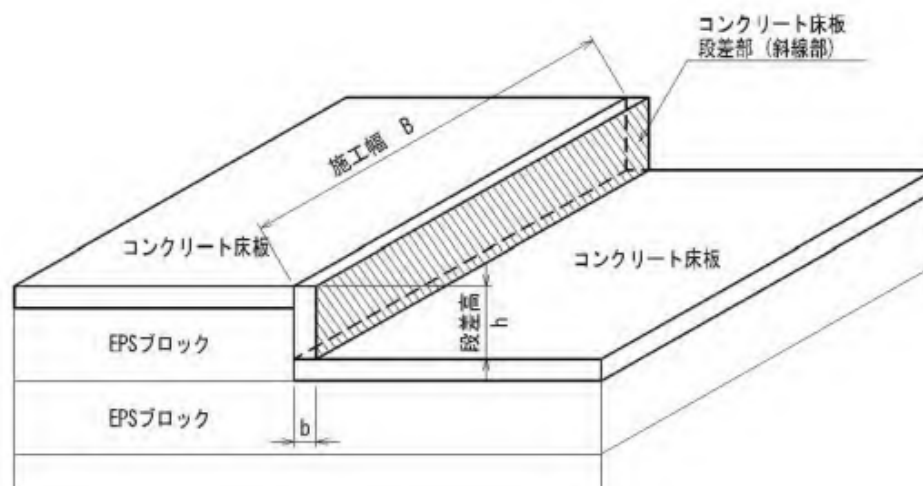
※ 溶接金網の材料ロスを参照。

$$A2 \text{ (m}^2\text{)} = V \text{ (m}^3\text{)} [\text{コンクリート体積}] \times 69 \text{ m}^2 \div 10 \text{ m}^3 \\ = 103.50 \text{ m}^2$$

・ 目地材 (t=20mm)

	$\Sigma B \text{ (m)} \times t \text{ (m)}$	面積 $A \text{ (m}^2\text{)}$
床版部	4.12×0.150 $A = 0.62$	0.6 m ²

< コンクリート床版段差部 >



・ 形状・寸法

	段差高 $h \text{ (m)}$	施工幅 $B \text{ (m)}$	部材幅 $b \text{ (m)}$	体 積 $V \text{ (m}^3\text{)}$	正面型枠 $A \text{ (m}^2\text{)}$	鉄 筋 $W \text{ (t)}$	摘 要
1	0.250	4.115	0.150	0.15	1.03	0.042	
2	0.250	4.865	0.150	0.18	1.22	0.050	
合 計 $\Sigma =$				0.33	2.25	0.092	

※ 体 積 $V \text{ (m}^3\text{)} = h \text{ (m)} \times B \text{ (m)} \times b \text{ (m)}$

正面型枠 $A \text{ (m}^2\text{)} = h \text{ (m)} \times B \text{ (m)}$

鉄 筋 $W \text{ (t)} = W_0 \text{ (kg/m)} \times B \text{ (m)} \div 1000$

・ 鉄筋質量

段差高 $H \text{ (mm)}$	規格・径・長さ	鉄筋質量 W_0		
		(kg/10m)	(kg/m)	
$h = 250 \text{ mm}$	SD345, D13@150	103.281	10.328	

※ 上記、寸法・数量は「軽量盛土工構造図 (2)」を参照。

・ 鉄 筋 (SD345, D13@150)

ΣW (t)	重量 W(t)
0.092 (前頁 参照)	0.00
ΣW = 0.092	0.09 t

< 床版専用埋設型枠 >

・ 標準部

名称	形 状 高さ × 幅 (mm)	数 量 N (枚)	摘 要
上部床版	150 × 1000	26	
合 計		26	

※ 上記数量は、「壁面工展開図」を参照。

・ 段差部

名称	形 状 高さ × 幅 (mm)	段差数 N (箇所)	数 量 N (枚)	摘 要
上部床版段差	150 × 1000	2	1	H=250mm,400×150mm
			0	
合 計		2	1	

※ 上記数量は、「壁面工展開図」を参照。

4.基礎工
数量集計表

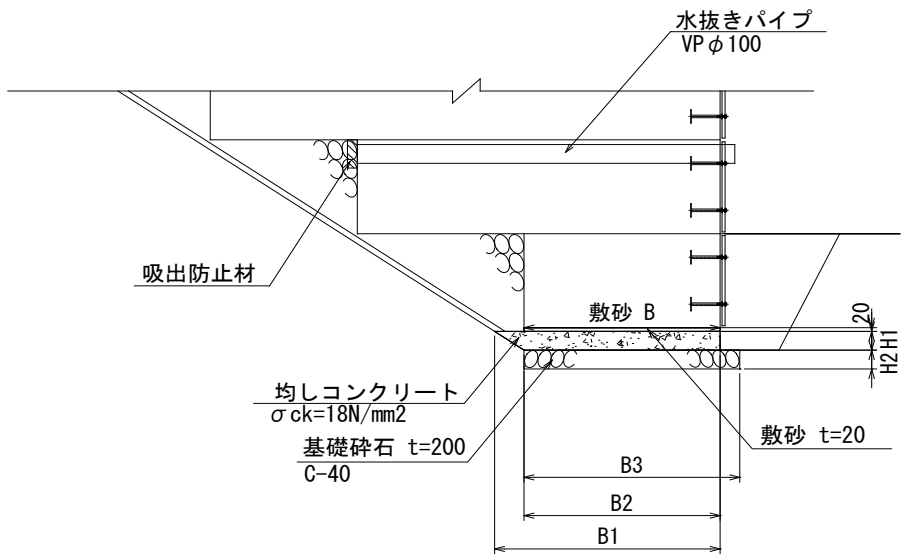
名 称	細 別・規 格	単位	数 量	摘 要
基礎工		m	24.0	
コンクリート	σck=18N/mm2	m3	3.0	
型 枠		式 (m2)	1 (2)	均しコンクリート
目地材	t= 10mm	m2	0.3	均しコンクリート
基礎碎石	C- 40, t= 10cm	m2	27.0	
水抜きパイプ	VPφ100, L=1.925mm/箇所	m	23.1	※ 設置 N= 12箇所
吸出防止材	t= 50mm, 150×150	枚	12	
敷砂	t= 20mm	m2	29.0	

< 数量集計表 >

名 称 ／ 細 別・規 格	単位	数 量				
		基礎部				合 計
コンクリート [σck=18N/mm2]	m3	3				3.0
型 枠	式 (m2)	1 (2)				1 (2)
目地材 [t=10mm]	m2	0.3				0.3
基礎碎石 [C- 40, t=10cm]	m2	27				27.0
水抜きパイプ [VPφ100, L=1.925mm/箇所]	m	23.1				23.1
吸出防止材 [t= 50mm, 150×150]	枚	12				12
敷砂 [t= 20mm]	m2	29				29.0

< 基礎部 >

断面図



* 形状寸法

均しコン高 H1 (m)	基礎砕石高 H2 (m)	均しコン幅		基礎砕石幅 B3 (m)	目地材 N(箇所)	水抜きパイプ N(箇所)	施工延長 L (m)
		B1 (m)	B2 (m)				
0.100	0.100	1.150	1.000	1.100	3	12	24.224

(均しコンクリート)

・ コンクリート (σck=18N/mm2)

(B1 (m) + B2 (m)) / 2 × H1 (m) × ΣL (m)	体積 V(m3)
(1.150 + 1.000) / 2 × 0.100 × 24.224 = 2.60	
V = 2.60	2.6 m3

・ 型 枠

H1 (m) × ΣL (m)	面積 A(m2)
0.100 × 24.224 = 2.42	
A = 2.42	2.0 m2

・ 目地材 (t=10mm)

(B1 (m) + B2 (m)) / 2 × H1 (m) × ΣN (箇所)	面積 A(m2)
(1.150 + 1.000) / 2 × 0.100 × 3 = 0.32	
A = 0.32	0.3 m2

(基礎砕石)

・ 基礎砕石 (C-40, t=10cm)

B3 (m) × ΣL (m)	面積 A(m2)
1.10 × 24.224 = 26.65	
A = 26.65	27.0 m2

(水抜きパイプ)

・ 水抜きパイプ (VPφ100, L=1.925mm/箇所)

N (箇所) × L (m)	長さ L(m)
12 × 1.925	
L = 23.10	23.1 m

・ 吸出防止材 (t=50mm, 150×150)

N (枚)	枚数 N(枚)
12 (= 水抜きパイプ設置箇所数)	
N = 12	12 枚

(敷砂)

・ 敷砂 (t=20mm)

B (m) × L (m)	面積 A(m2)
1.180 × 24.224	
A = 28.58	29.0 m2

5.壁面工

数量集計表

名 称	細 別・規 格	単位	数 量	摘 要
壁面材	t=15mm	m2	56.0	
軽量壁面材	980×480×15	枚	87	
	480×480×15	枚	4	
	980×230×15	枚	20	
	480×230×15	枚	1	
	730×480×15	枚	4	
	980×480×15	枚	10	
	980×230×15	枚	3	

・ 壁面材

名称	形 状 幅 × 高さ × 厚さ (mm)	数 量 N (枚)	摘 要
無印	980 × 480 × 15	87	規格品
A	480 × 480 × 15	4	規格品
B	980 × 230 × 15	20	規格品
C	480 × 230 × 15	1	規格品
D	730 × 480 × 15	4	規格品
X	980 × 480 × 15	10	規格品・現場カット用
Y	980 × 230 × 15	3	規格品・現場カット用
	合 計	129	

※ 設置位置等は、「壁面展開図」を参照。

・ 壁面積 (t=15mm)

A (m2)	面積 A(m2)
55.629	
A = 55.63	56.0 m2

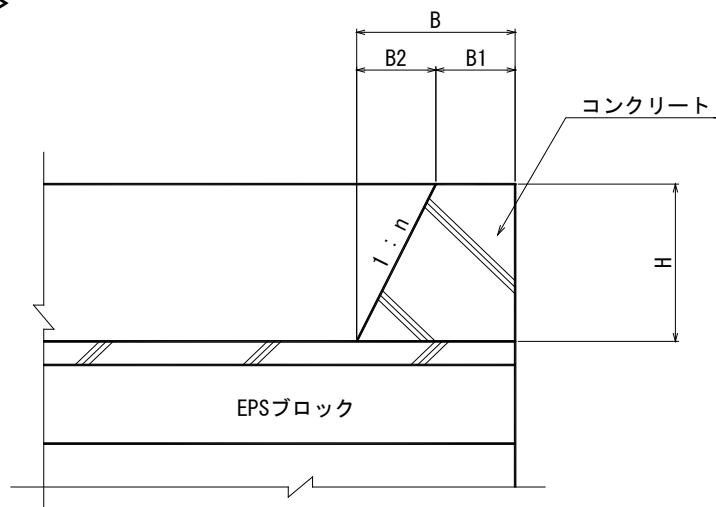
※ 壁面積は壁面展開図からのCAD計測値とする。

6.重力式擁壁

・数量集計表

名 称	細 別・規 格	単位	数 量	摘 要
重力式擁壁		m	24	
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m ³	6.0	
型 枠		m ²	23.0	
目地材	t=10mm	m ²	0.8	
足場工	単管	掛m ²	53.0	

< 防護柵基礎工 >



* 形状寸法

平均壁高 Hm (m)	背面勾配 1 : n	底版幅 B (m)	天端幅 B1 (m)	B2 (m)	断面積 A (m ²)	延 長 L (m)
0.480	1 : 0.5	0.64	0.40	0.24	0.25	24.2

※ 平均壁高 (Hm) は壁面工展開図からCADで求積を行った壁面積を防護柵基礎工の延長で除したものとする。（「軽量盛土工構造図(*)」を参照。）

$$\begin{aligned}
 H_n &= \text{壁面積} \div \text{延 長} \\
 &= 11.58 \div 24.22 = 0.48 \text{ m}
 \end{aligned}$$

・ 平均壁高による防護柵基礎断面積

$$\begin{aligned}
 A &= (B1 \text{ (m)} + B \text{ (m)}) \times Hm \text{ (m)} \div 2 \\
 &= (0.40 + 0.64) \times 0.48 \div 2 \\
 &= 0.25 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

* 目地材

規 格	箇所数 N (箇所)			摘 要
t=10mm	3			

・ コンクリート ($\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$)

A (m ²) × L (m)	体積 V(m ³)
0.250 × 24.224	
V = 6.06	6.0 m ³

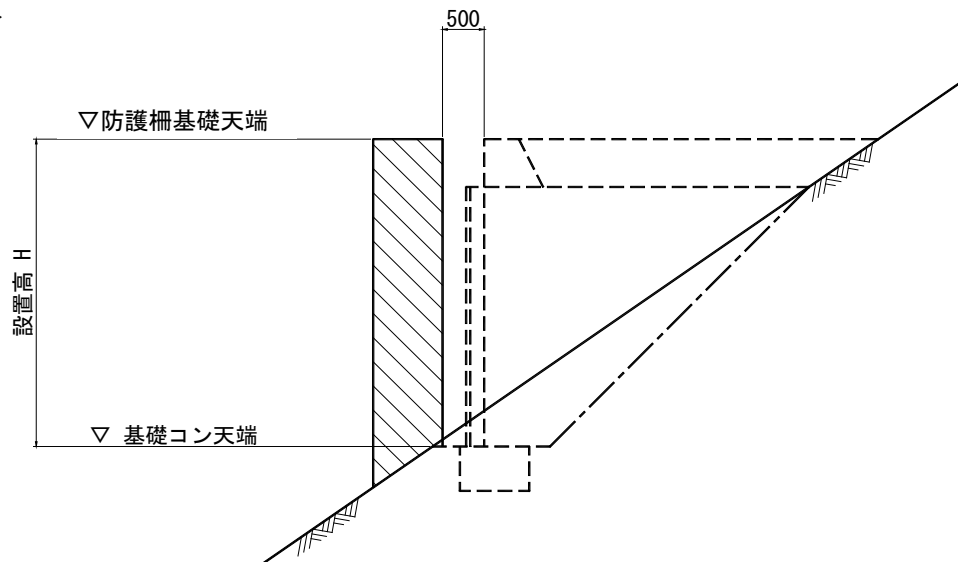
・ 型 枠

Hm (m) × 2 (両面) × L (m)	面積 A(m ²)
0.480 × 2 × 24.224	
ΣA = 23.26	23.0 m ²

・ 目地材 (t=10mm)

A (m ²) × N (箇所)	面積 A(m ²)
0.250 × 3	
A = 0.75	0.8 m ²

< 足場工 >



平均断面法 数量計算書

測 点	延 長 L (m)	足場工			摘 要 A = Hm × L
		設置高 H (m)	平 均 Hm (m)	面 積 A (掛m ²)	
No. 8 + 5.850	--	2.10	--	--	
SP.1	5.474	2.10	2.100	11.50	
No. 9	8.790	2.10	2.100	18.46	
No. 9 + 5.210	5.260	2.15	2.125	11.18	
No. 23 + 8.610	4.700	3.01	2.581	12.13	
				0	
				0	
合 計	24.224			53.3	
ΣV =				53	(掛m ²)

7.裏込碎石工

数量集計表

名 称	細 別・規 格	単位	数 量	摘 要
裏込碎石	単粒度碎石 4号	m3	26.0	=合計数量
盛土高6.0m以下		m3	26.0	
盛土高6.0m超		m3	--	6.0m超の範囲無し

平均断面法 数量計算書

測 点	延 長 L (m)	裏込碎石 (盛土高6.0m以下)			摘 要
		断面積 A (m2)	平 均 Am (m2)	体 積 V (m3)	
No. 8 + 5.850	--	1.05	--	--	SP.1を流用
SP.1	5.474	1.05	1.050	5.75	
No. 9	8.790	1.05	1.050	9.23	
No. 9 + 5.210	5.260	1.05	1.050	5.52	No.9を流用
No. 23 + 8.610	4.700	1.27	1.160	5.45	※
		0.00			0.00
合 計	24.224			25.95	
ΣV =				26	(m3)

※ 始終点の数量は、隣接断面の数量との設置高の比率で算出する。
No.23 + 8.610 = 1.05 m2(隣接断面数量)× 2.90 m / 2.40 m

プレキャストボックスカルバート工 数量集計表

種 別	規 格		単位	数量	摘 要
2連5分割ボックスカルバート	B (2050+7000) ×H5800×L1000	標準	組	13.0	
		差筋	組	1.0	
		差筋	組	1.0	
		差筋	組	1.0	
		差筋	組	1.0	
敷モルタル	1:03		m3	3.5	
均しコンクリート	18-8-40		m3	45.1	
同上型枠			m2	8.5	
基礎碎石	RC-40 t300		m2	180.2	
地覆コンクリート	24-8-25		m3	6.8	
同上型枠			m2	35.5	
異形棒鋼	D13		kg	143.9	

プレキャストボックスカルバート工

一式当たり

名 称	算出式								数 量		
製品 函渠部	製品番号	サ イ ズ				規格	数量	参考質量	使用型枠		
		B	×	H	×						L
	2連5分割ボックスカルバート										
		2050 +7000	×	5800	×	1000	標準	13 組	44760 kg		
		2050 +7000	×	5800	×	1000	差筋	1 組	44760 kg		D19 L=700 n=61
		2050 +7000	×	5800	×	1000	差筋	1 組	44760 kg		D19 L=700 n=27
		2050 +7000	×	5800	×	1000	差筋	1 組	44760 kg		D19 L=700 n=61
		2050 +7000	×	5800	×	1000	差筋	1 組	44760 kg		D19 L=700 n=27
	合計 17 組										
	敷きモルタル 1:3	10.400	×	0.020	×	17.000			= 3.536 Σ = 3.536		3.54 m3
均しコンクリート 18-8-40	10.600	×	0.250	×	17.000			= 45.050 Σ = 45.050	45.05 m3		
同上型枠	0.250	×	2	×	17.000			= 8.500 Σ = 8.500	8.50 m2		
基礎砕石 RC-40 t300	10.600	×	17.000					= 180.200 Σ = 180.200	180.20 m2		
地覆コンクリート 24-8-25	地覆工(1) 10.470×0.400×0.816 地覆工(2) 10.468×0.400×0.816							= 3.417 = 3.417 Σ = 6.834	6.83 m3		
同上型枠	地覆工(1) (10.470+0.403)×2×0.816 地覆工(2) (10.468+0.403)×2×0.816							= 17.745 = 17.741 Σ = 35.486	35.49 m2		
異形棒鋼 D13	地覆工(1) (10.250×6+0.400×27)×0.995 地覆工(2) (10.250×6+0.400×27)×0.995							= 71.939 = 71.939 Σ = 143.878	143.88 kg		

排水構造物工(県道復旧)

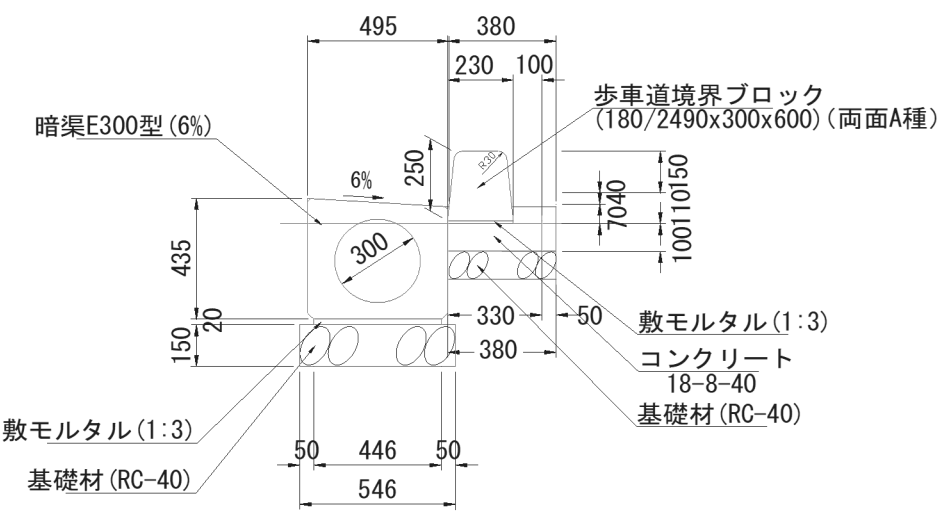
[illegible]

延長調書

街渠工A		街渠工A(集水型)		街渠枳G	
測 点	延長(m)	測 点	延長・箇所	測 点	箇所
No.4+15.2～No.6+1.2(北)	25.0	No.8+11.7(北)	1.0	No.4+14.8(北)	1.0
No.8+9.4(北)～No.12+14.3(北)	83.1	No.9+12.6(北)	1.0	No.6+1.6(北)	1.0
No.8+9.4(南)～No.12+14.3(南)	82.7	No.8+18(南)	1.0		
		No.9+5(南)	1.0		
		No.9+13.6(南)	1.0		
合 計	190.8	合 計	5.0	合 計	2.0

算式根拠となる構造図

名称： 街渠工A型 (10m当り)



※5m程度につき1箇所の水抜きブロックを設置する。

工 種	計 算 式	単位	数 量
基礎碎石	0.385×10.00		
RC-40,t=10cm	$= 3.850$	m2	3.85
基礎碎石	0.55×10.00		
RC-40,t=15cm	$= 5.500$	m2	5.50
コンクリート	$(0.18 \times 0.10 + 0.15 \times 0.16) \times 10.00$		
18-8-40	$= 0.420$	m3	0.42
型枠	0.16×10.00		
	$= 1.600$	m2	1.60
敷モルタル	$(0.19 \times 0.01 + 0.45 \times 0.02) \times 10.00$		
1:3	$= 0.109$	m3	0.11
歩車道境界ブロック	$10.00 \div 0.605$		
180/240×300×600	$= 16.529$	本	16.53
暗渠E300型	$10.00 \div 2.00$		
-6%	$= 5.000$	本	5.00
基面整正	$(0.385 + 0.55) \times 10.00$		
	$= 9.350$	m2	9.35

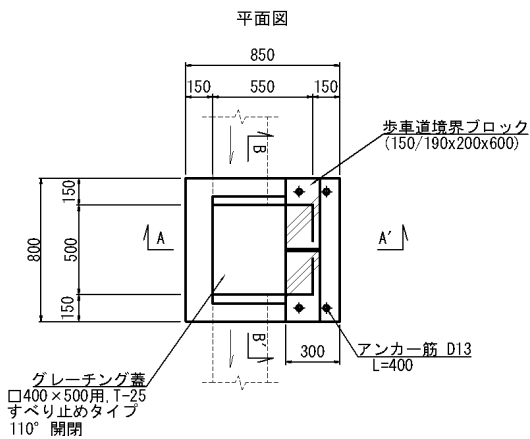
名称：街渠工A型(集水型) (1ヶ所当り)



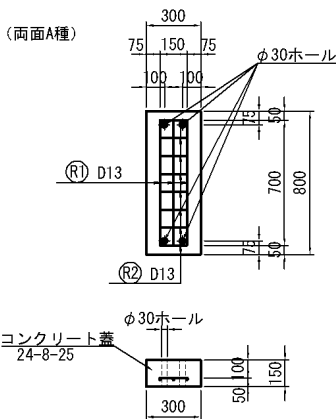
算式根拠となる構造図

名称：街渠柵G型

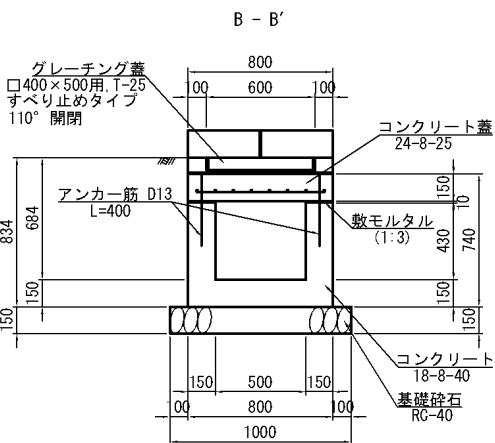
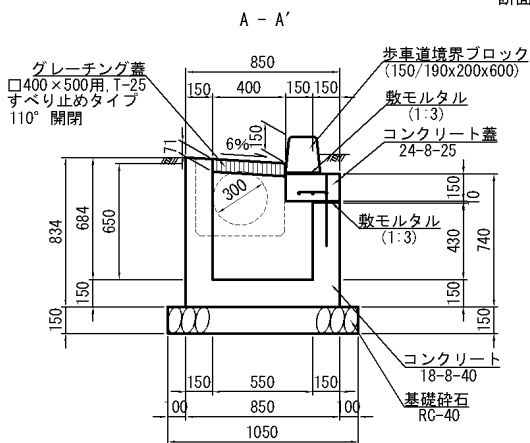
コンクリート蓋鉄筋質量表 (1箇所当り)						
名称	呼び径	単位鉄筋質量 (kg/m)	長さ (m)	本数	延長 (m)	質量 (kg)
(R1)	D13	0.995	0.700	3	2.100	2.090
(R2)	D13	0.995	0.150	8	1.200	1.194
アンカー筋	D13	0.995	0.400	4	1.600	1.592
合計						4.876



コンクリート蓋



断面図



AUTHOR'S ADDRESS:

[illegible]

構造物撤去工

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	備 考
構造物撤去工						
	防護柵撤去工	ガードレール	Gr-C-4E	m	180.4	町道30m 迂回路部150.4m
		防護柵(横断・転落防止柵)撤去		m	169.8	84.5+85.3
	構造物取壊し工	コンクリート構造物取壊し	無筋	m3	203.8	上部・下部除く
		車止め撤去		箇所	4.0	
		舗装版切断	t=15cm以下	m	138.5	
		舗装版破碎	t=4cm 歩道舗装	m2	653.1	
		舗装版破碎	t=10cm 車道舗装-1	m2	1489.8	
		舗装版破碎	t=5cm 車道舗装-2	m2	748.4	
排水構造物撤去工						
	管(函)渠型側溝撤去A	撤去	有筋	m	190.8	25+83.1+82.7 0.134*190.8=25.56
	街渠撤去B	撤去	無筋	m	8.7	8.7*0.97=8.4
	L型側溝撤去	撤去	有筋	m	13.9	1.22*13.6m=16.6
	プレキャストL型側溝撤去	撤去	有筋	m	17.5	0.73*17.9m=13.1
	集水柵撤去	80kgを超え200kg以下		基	7.0	
	U型側溝撤去	PU180		m	67.6	
	U型側溝撤去	PU240		m	29.0	
	蓋撤去	グレーチング蓋	28kg/枚	枚	7.0	28*7=196kg
	蓋撤去	グレーチング蓋	12kg/枚	枚	2.0	12*2=24kg
縁石撤去工						
	歩車道境界ブロック撤去		無筋	m	190.8	0.97*190.8=185.076

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	備 考
運搬処理工						
	殻運搬	無筋		m3	203.8	
	殻運搬	有筋		m3	30.2	
	殻運搬	殻運搬	As殻	m3	212.5	
	殻運搬	殻運搬	鋼材	m3	5058.2	
	殻処分	無筋		m3	203.8	
	殻処分	有筋		m3	30.2	
	殻処分	殻処分	As殻	m3	212.5	
	殻処分	殻処分	鋼材	kg	5058.2	スクラップ

撤去工集計

No.1

構造物取壊し	コンクリート取壊し (無筋構造物)	V = 5.73 m ³ 転落防止柵撤去				
		V = 0.22 m ³ 車止め撤去				
		V = 2.51 m ³ 植樹帯ブロック撤去				
		V = 12.84 m ³ 擁壁1撤去				
		V = 62.69 m ³ 擁壁2撤去				
		V = 25.06 擁壁3撤去				
		V = 73.08 m ³ 擁壁4撤去				
		Σ V = 182.13				
	Coガラ処分 (無筋)	V = 182.1 = 182.1 m ³				
	As舗装切断 (t=15cm以下)	L = 10.0 + 6.3 + 10.1				
		+ 8.8 + 43.6 + 14.6				
		+ 14.1 + 3.8 + 4.0				
		+ 0.8 + 21.6 0.8				
					= 138.5 m	
	As舗装版破碎	歩道舗装(t=4cm) A = 94.8 + 21.5				
		+ 267.8 + 269.0			= 653.1 m ²	
		車道舗装-1(t=10cm) A = 530.4 + 迂回路 635.4				
		324.0			= 1489.8 m ²	
		車道舗装-2(t=5cm) A = 81.5 + 迂回路 209.6 + 17.3 ※町道				
				= 748.4 m ²		
	As殻処分	V = 653.1 × 0.04				
		+ 1489.8 × 0.10				
		+ 748.4 × 0.05 = 212.5 m ³				
	鋼材撤去	転落防止柵 車止め				
V = 1867.8 + 84.0						
	ガードレール 2886.4					
				= 4838.2 kg		

排水構造物撤去

構造物取壊し
コンクリート取壊し
(無筋構造物)

$$\begin{aligned} V &= 0.97 \text{ m}^3 \text{ 街渠B} \\ V &= 18.51 \text{ m}^3 \text{ 歩車道境界ブロック} \\ V &= 2.25 \text{ m}^3 \text{ 街渠枳A} \\ V &= 0.18 \text{ m}^3 \text{ カーブミラー基礎} \\ \hline \Sigma V &= 21.7 \end{aligned}$$

Coガラ処分
(無筋)

$$V = 21.7 = 21.7 \text{ m}^3$$

コンクリート取壊し
(有筋構造物)

$$\begin{aligned} V &= 25.57 \text{ m}^3 \text{ 街渠A撤去(管(函)渠型側溝)} \\ V &= 1.62 \text{ m}^3 \text{ PU180撤去} \\ V &= 0.99 \text{ m}^3 \text{ PU240撤去} \\ V &= 1.25 \text{ m}^3 \text{ L型側溝撤去} \\ V &= 0.72 \text{ m}^3 \text{ プレキャストL型側溝-2撤去} \end{aligned}$$

$$\Sigma V = 30.2$$

Coガラ処分
(有筋)

$$V = 30.2 = 30.2 \text{ m}^3$$

鋼材撤去

$$\begin{aligned} &\text{グレーチング蓋} \qquad \text{側溝蓋} \\ V &= 196.0 + 24.0 \\ &= 220.0 \text{ kg} \end{aligned}$$

算式根拠となる構造図

名称： 転落防止柵撤去

(1式当り)

1100

450

300

転落防止柵撤去
H=1100

無筋コンクリート
300 x 500 x 450

名称： 転落防止柵撤去

(1式当り)

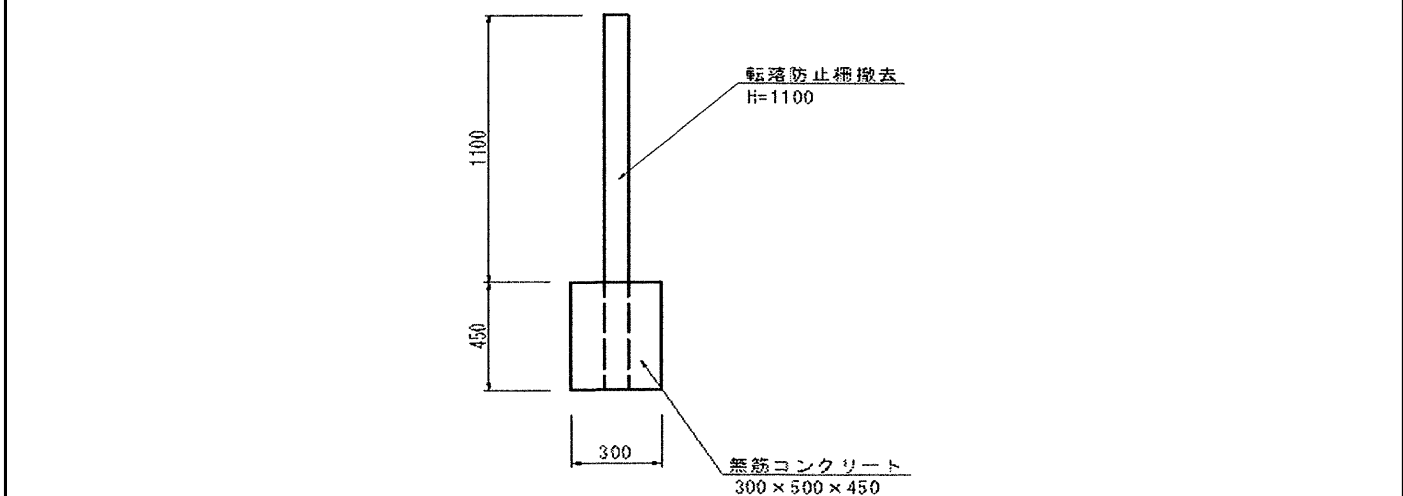
1100

450

300

転落防止柵撤去
H=1100

無筋コンクリート
300 x 500 x 450

[illegible]

算式根拠となる構造図

名称： 車止め撤去

(1式当り)

The drawing shows a cross-section of a vehicle stop. It consists of a U-shaped metal frame (車止め) with a weight of 21kg per unit. The frame is mounted on a base of unreinforced concrete (無筋コンクリート). The concrete base has a total width of 890 and a height of 250. The frame has an inner width of 700 and a height of 650. The ground level (GL) is indicated on the right side of the concrete base.

900

650

250

700

車止め
21kg/個

GL

890

B=250

無筋コンクリート

名称： 車止め撤去

(1式当り)

The drawing shows a cross-section of a vehicle stop. It consists of a U-shaped metal frame (車止め) with a weight of 21kg per unit. The frame is mounted on a base of unreinforced concrete (無筋コンクリート). The concrete base has a total width of 890 and a height of 250. The frame has an inner width of 700 and a height of 650. The ground level (GL) is indicated on the right side of the concrete base.

900

650

250

700

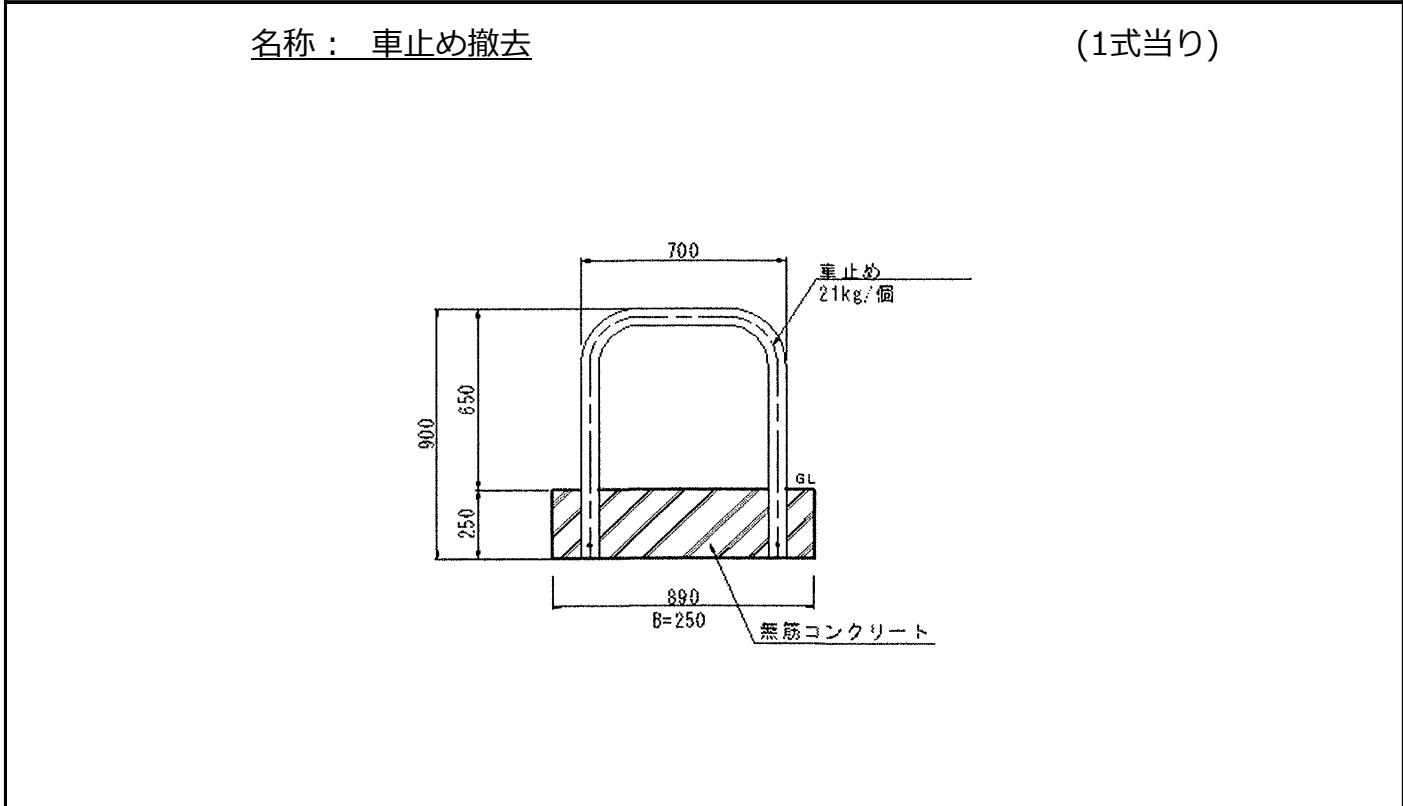
車止め
21kg/個

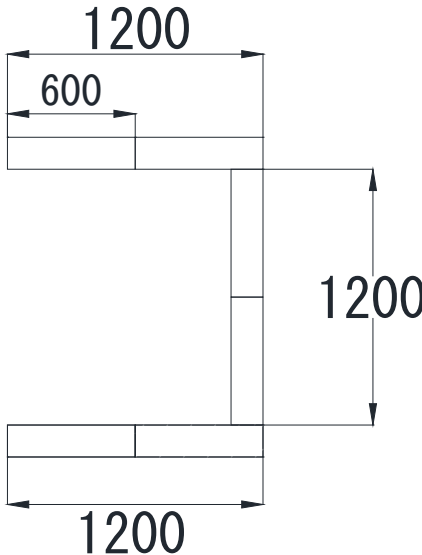
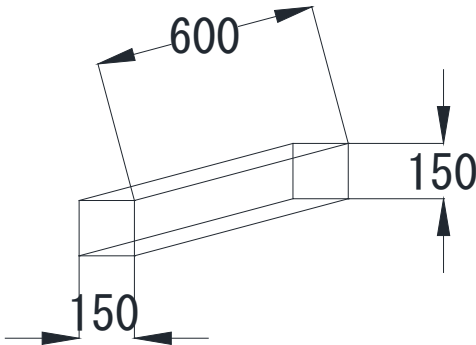
GL

890

B=250

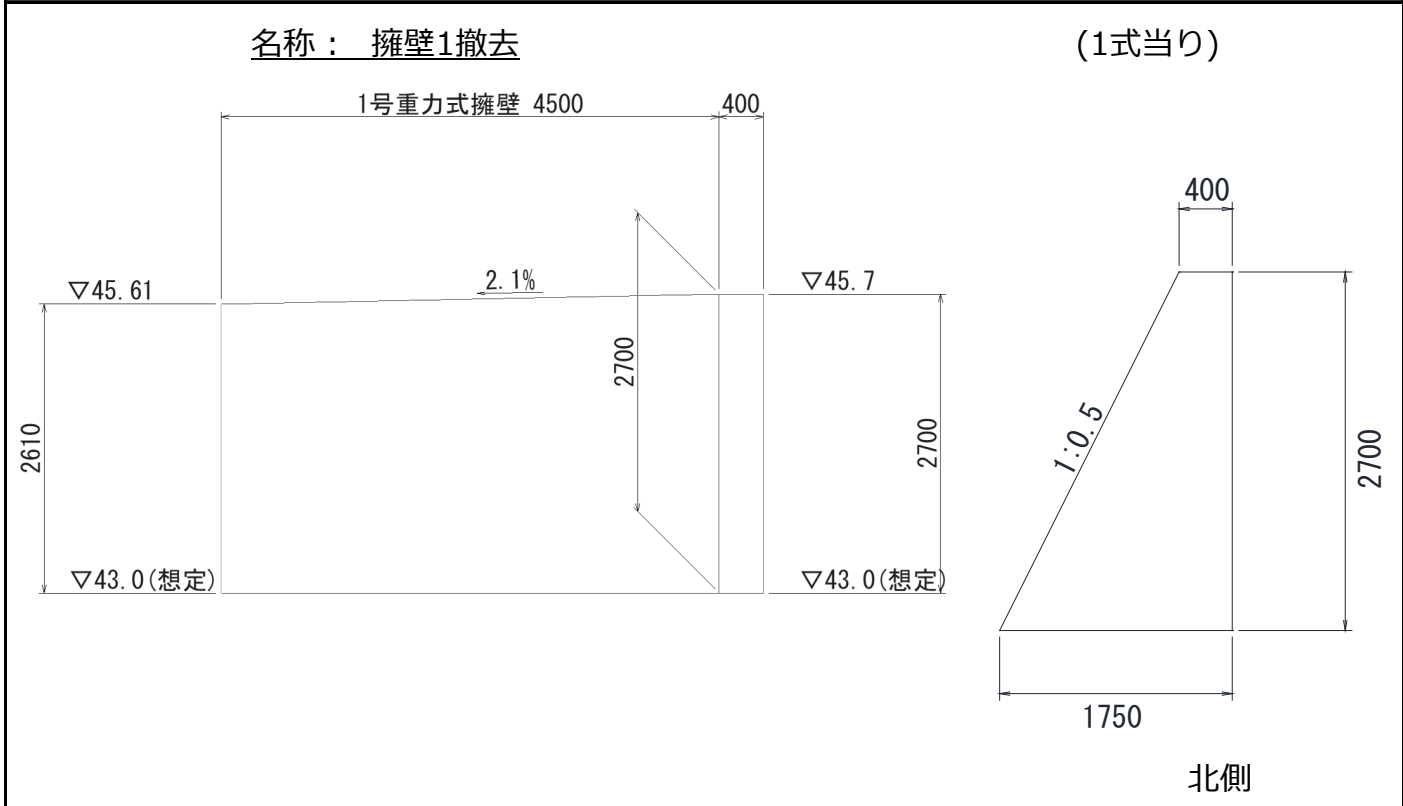
無筋コンクリート

[illegible]

算式根拠となる構造図									
名称： 植樹帯ブロック撤去						(1式当り)			
									
工 種	計 算 式						単位	数 量	
箇所	5 + 14 + 12						箇所	31	
コンクリート取壊し	0.15 × 0.15 × 0.60 × 6 = 0.08						m³	2.51	
無筋	0.08 × 31.00								

算式根拠となる構造図

(1式当り)



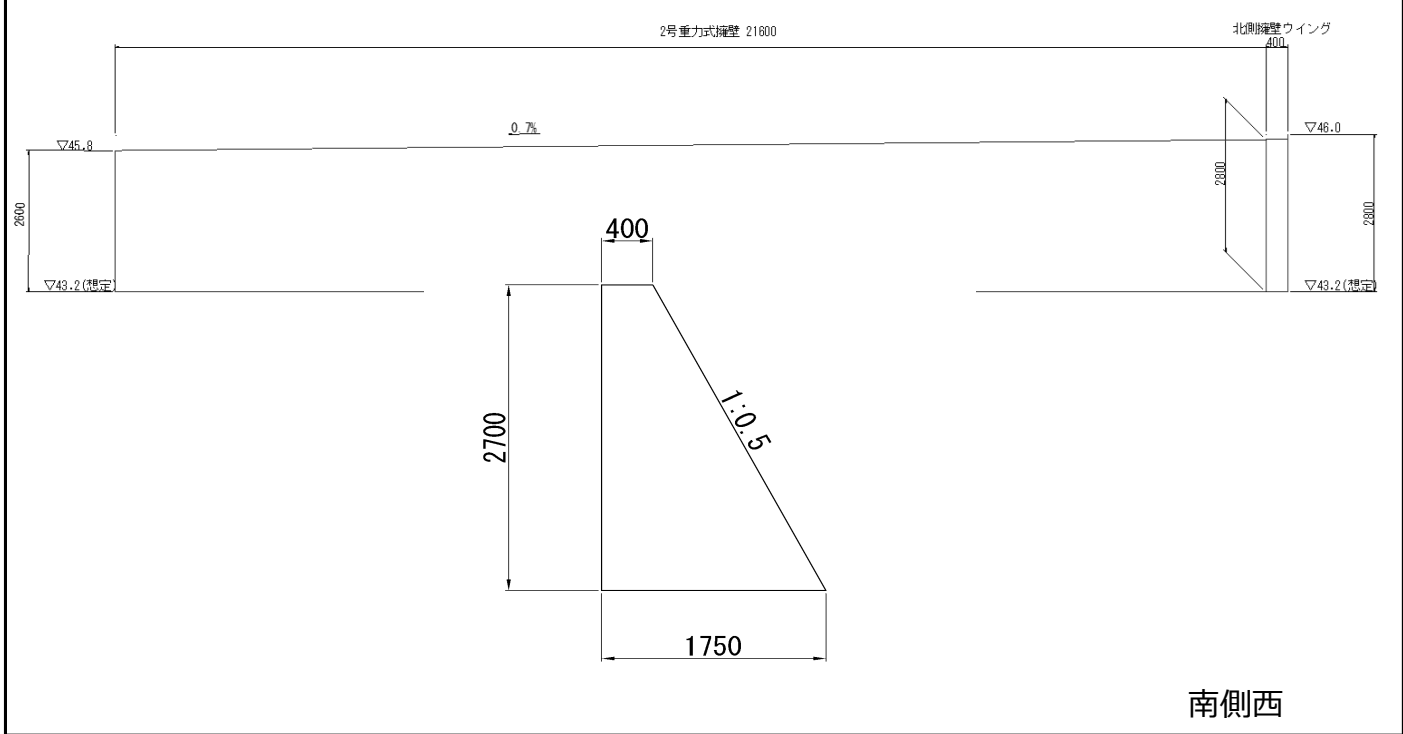
工 種	計 算 式	単位	数 量
-----	-------	----	-----

[illegible]

算式根拠となる構図

名称： 擁壁2撤去	(1式当り)
-----------	--------

名称： 擁壁2撤去	(1式当り)
-----------	--------

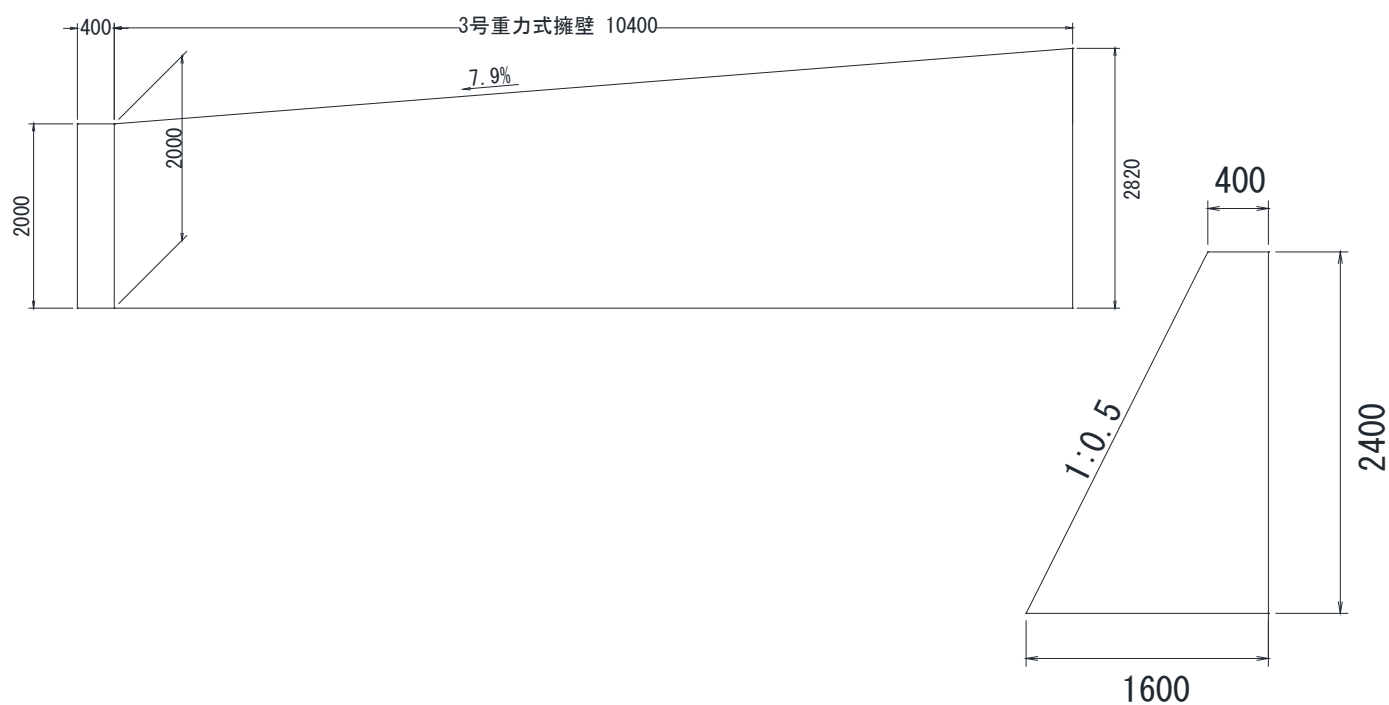


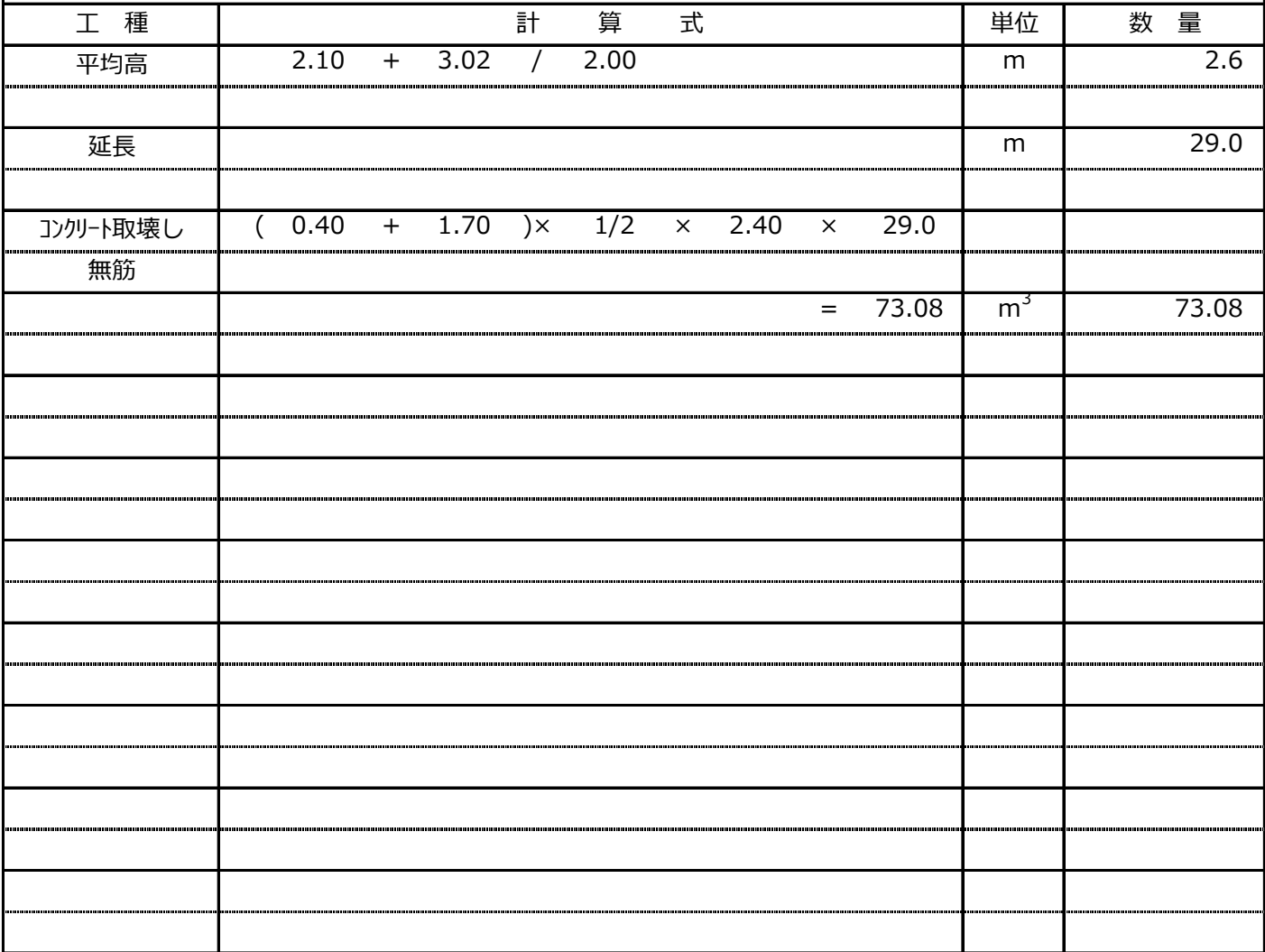
工 種	計 算 式	単位	数 量
-----	-------	----	-----

[illegible]

算式根拠となる構造図

(1式当り)

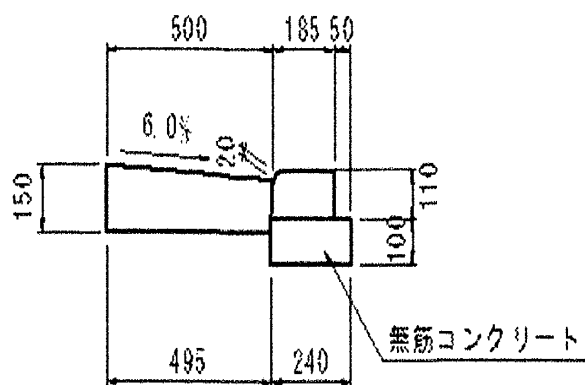
[illegible]



算式根拠となる構造図

名称： 街渠B撤去

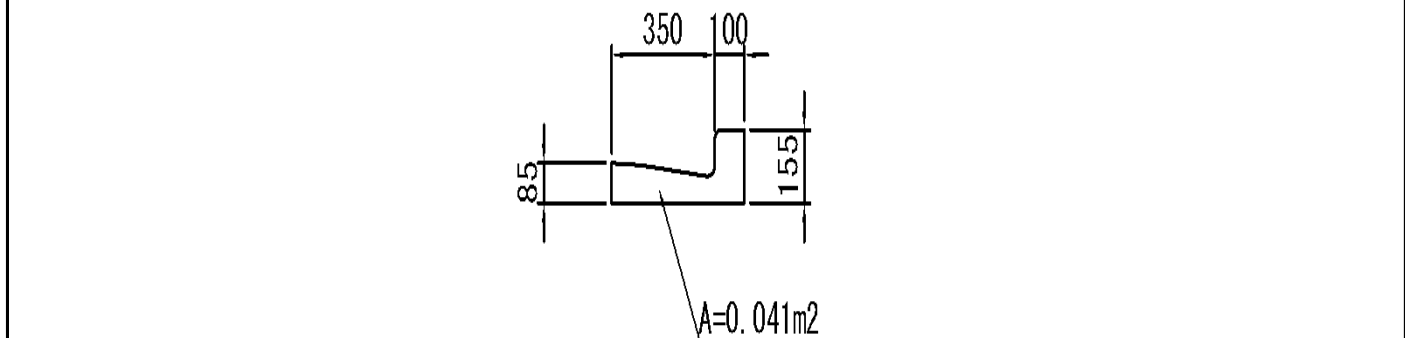
(1式当り)

[illegible]

算式根拠となる構図

名称：プレキャストL型側溝-2撤去	(1式当り)
-------------------	--------

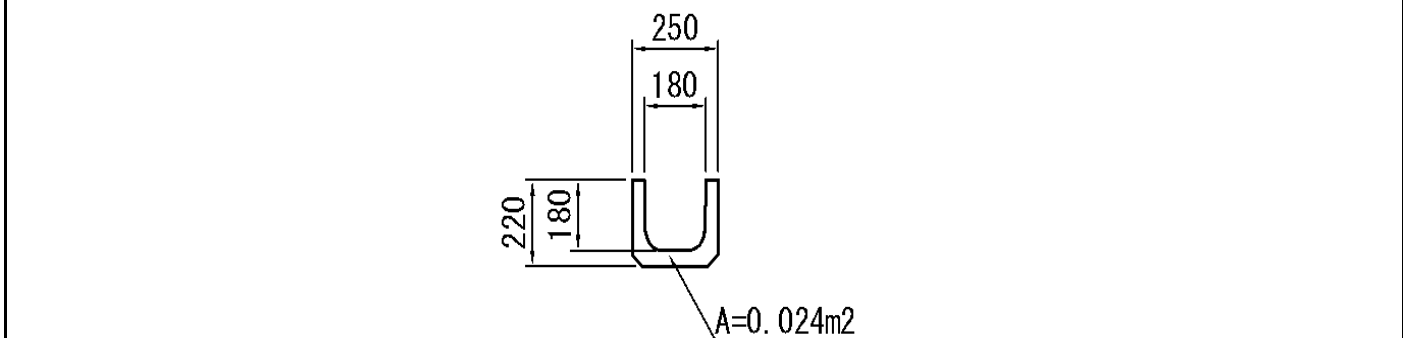
名称：プレキャストL型側溝-2撤去	(1式当り)
-------------------	--------

[illegible]

算式根拠となる構造図

名称： PU180撤去

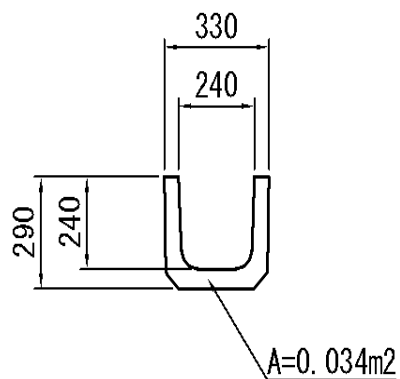
(1式当り)

[illegible]

算式根拠となる構図

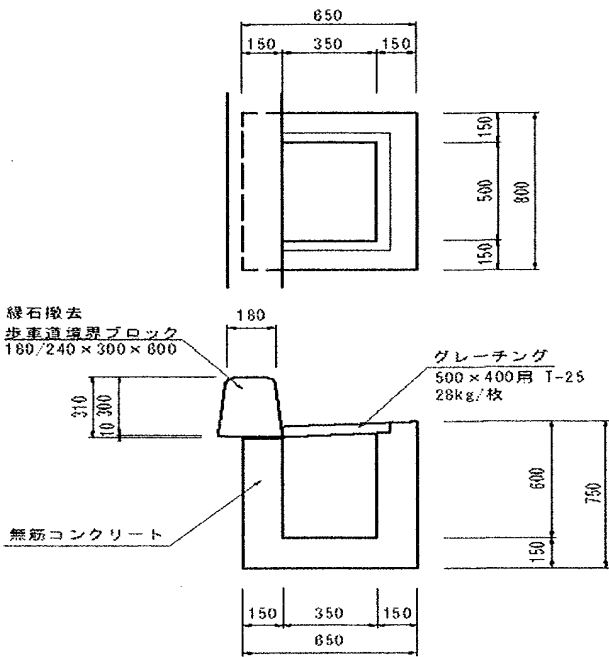
名称： PU240撤去

(1式当り)

[illegible]

算式根拠となる構造図

名称： 街渠枳A撤去 (1式当り)

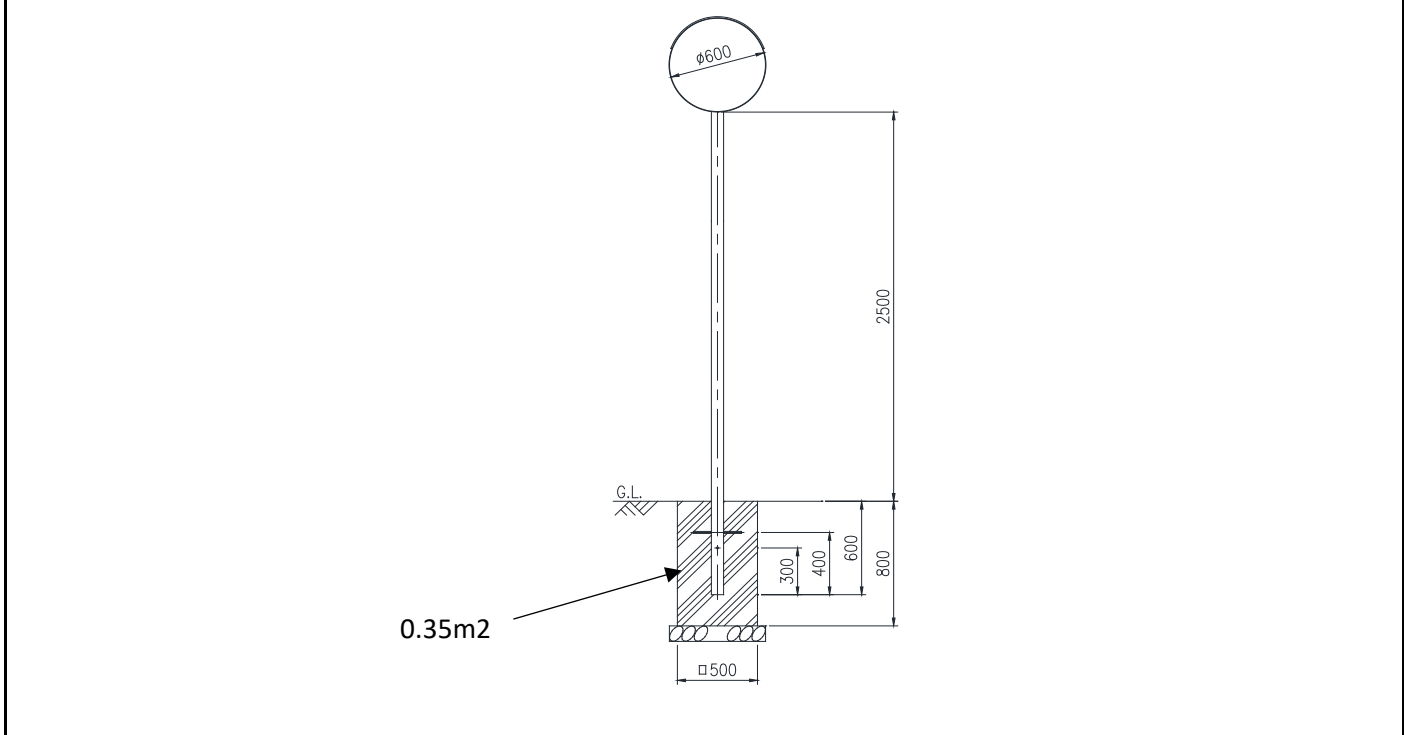


工 種	計 算 式	単位	数 量
箇所	2 + 2 + 3	箇所	7
コンクリート取壊し	{(0.18 + 0.24)× 1/2 × 0.30		
無筋	+ 0.01 × 0.24 }× 0.80 × 7 = 0.366		
平均高内側	(0.60 + 0.51)× 1/2 = 0.555		
	(0.80 × 0.65 × 0.705 - 0.35		
	× 0.50 × 0.555)× 7 = 1.886		
	= 2.252	m ³	2.25
蓋撤去	鋼材 グレーチング500×400用 参考重量 28kg/枚		
	28.0 × 7 = 196.00	kg	196.00

算式根拠となる構図

名称： <u>カーブミラー</u>	(1本当り)
-------------------	--------

名称： <u>カーブミラー</u>	(1本当り)
-------------------	--------

[illegible]

算式根拠となる構造図			
名称： <u>ガードレール撤去</u>		(10m当り)	
工 種	計 算 式	単位	数 量
延長	30.0	m	30.0
ガードレール Gr-C-4E	10.0 / 4.0 m	本	2.5
	※参考重量16kg/m		
鋼材	30.0 × 16	kg	480.0
迂回路部 延長	16.6 + 31.1 + 50.3 + 52.4	m	150.4
ガードレール Gr-C-4E	10.0 / 4.0 m	本	2.5
鋼材	150.4 × 16	kg	2406.4
鋼材 合計	480.0 + 2406.4	kg	2886.40

上部工撤去工数量集計表

種 別		規 格	単位	数 量	摘 要
1	地覆取壊し	鉄筋コンクリート	m3	3.1	
2	コアボーリング削孔	φ150 吊り用	m	4.2	
		φ50 ワイヤーソー用	m	2.8	
3	ワイヤーソーイング	区分C	m2	10.8	
4	主桁撤去 (25t吊ラフタークレーン)	撤去ブロック	本	7	
		実撤去重量	t	26.2	
5	コンクリート殻運搬	鉄筋コンクリート	m3	3.1	地覆取壊し
				10.5	主桁(桁ブロック)
	コンクリート殻処分	鉄筋コンクリート	m3	13.6	

既設上部工撤去工数量

1.コンクリート地覆撤去

(鉄筋コンクリート)

歩道部

$$A_{1-1} = 0.310 \times 0.400$$
$$A_{1-2} = 0.310 \times 0.400$$
$$L_1 = 9.55$$
$$V_1 = 0.248 \times 9.55$$

$$= 0.124 \text{ m}^2$$
$$= 0.124 \text{ m}^2$$
$$= 9.55 \text{ m}$$
$$= 2.37 \text{ m}^3$$

$$\Sigma A_1 = 0.248 \text{ m}^2$$

車道部

$$A_{2-1} = 0.330 \times 0.200$$
$$A_{2-2} = 0.330 \times 0.200$$
$$L_2 = 5.80$$
$$V_2 = 0.132 \times 5.80$$
$$V = 2.37 + 0.77$$

$$= 0.066 \text{ m}^2$$
$$= 0.066 \text{ m}^2$$
$$= 5.80 \text{ m}$$
$$= 0.77 \text{ m}^3$$
$$= 3.14 \text{ m}^3$$

$$\Sigma A_2 = 0.132 \text{ m}^2$$

2-1.コアボーリング削孔 (φ150 吊り用)

$$L = 0.350 \times 12.0$$

$$= 4.2 \text{ m}$$

2-2.アボーリング削孔 (φ50 ワイヤースー用)

$$L = 0.350 \times 8.0$$

$$= 2.8 \text{ m}$$

3.ワイヤースーイング工法C

(既設橋撤去計画図より)

$$\text{橋軸方向 } A_1 = 0.350 \times 4.000 \times 4.0$$
$$\text{橋軸直角方向 } A_2 = ((0.158 + 0.016) \times 14.0$$
$$+ 0.090 \times 2.0) \times 2.0$$

$$= 5.6 \text{ m}^2$$
$$= 5.2 \text{ m}^2$$

$$\Sigma A = 10.8 \text{ m}^2$$

4.桁撤去 (25 t 吊ラフタークレーン)

(既設上部工撤去計画図より)

$$\text{ブロックA } W_1 = 4.38 \text{ t/本 } , \quad N = 2.0 \text{ 本}$$
$$\text{ブロックB } W_2 = 3.48 \text{ t/本 } , \quad N = 5.0 \text{ 本}$$
$$\text{実撤去重量 } W = 4.38 \times 2.0 + 3.48 \times 5.0$$

$$= 26.2 \text{ t}$$

5.コンクリート殻運搬処理

鉄筋コンクリート

$$V = 3.14 + 10.46 \text{ (上部工撤去計画図より)}$$

$$= 13.6 \text{ m}^3$$

撤去ブロック重量集計表

ブロック	延長(m)	1個当り		数量	全体当り		備 考 (1個当り体積根拠式)
		体積 (m3)	重量 (t)		体積 (m3)	重量 (t)	
A	4.000	1.752	4.380	2	3.50	8.76	V1=(0.158+0.016)×4.000×2=1.392 V2=0.090×4.000=0.360 V=1.392+0.360=1.752
B	4.000	1.392	3.480	5	6.96	17.40	V=(0.158+0.016)×4.000×2=1.392
合 計				7	10.46	26.16	

2. コアボーリング工法

コアボーリング工法による削孔歩掛

名称	規格	単位	削孔径 (mm)			
			50.0	100.0	150.0	200.0
世話役		人	1.25	1.50	1.65	2.00
特殊作業員		人	2.50	3.00	3.30	4.00
普通作業員		人	1.25	1.50	1.65	2.00
コアービット	市場価格	個	2.8	2.6	2.6	2.8
コアーチューブ	市場価格	個	8.4	6.4	6.4	6.4
コアーアダプター	市場価格	個	1.0	0.8	0.8	0.8
諸雑費率	労務費の30%	式	1.0	1.0	1.0	1.0

3. 表※ ワイヤソーイング工法

名称	規格	単位	数量			
			A	B	C	D
世話役		人	0.5	1.0	1.5	3.0
特殊作業員		人	1.5	3.0	4.5	9.0
ワイヤソーイング駆動機械損料		日	1.0	2.0	3.0	6.0
ダイヤモンドワイヤー消耗費		m	10.0	12.0	15.0	18.0
諸雑費率	労務費・機械村棲合計額の25%	式	1.0	1.0	1.0	1.0

ワイヤソーイング工法関係損料

ワイヤソーイング駆動機械損料	ダイヤモンドワイヤー消耗費
(1日当たり)	(1m当たり)
¥ 42,000-	¥ 35,000-

吊孔削孔集計表

	削孔長さ(m)	箇所	削孔延長(m)
φ150	0.350	12	4.200
合 計		12	4.200

ワイヤソー通し穴削孔集計表

	削孔長さ(m)	箇所	削孔延長(m)
φ50	0.350	8	2.800
合 計		8	2.800

工種区分ごとの最大摘要面積

工種区分		最大摘要面積 (一断面)
A	無筋構造の下部工(重力式)	10.0m2以内
B	鉄筋構造の下部工(逆T式等)	5.0m2以内
C	高配筋構造の上部工	3.3m2以内
D	上記区分に関わらず1切断面積が0.2m2以下の切断	0.2m2以内

ワイヤソー切断面積集計表

	切断面積(m2)	箇所	全切断面積(m2)
経路方向	1.400	4	5.600
経路直角方向	2.616	2	5.232
合 計			10.832

1工事当たりの施工規模による加算・減算率の補正

補正基準	1工事当たりの施工規模が20m2以下の場合、または施工規模が100m2を越える場合は、表※で算出した金額に下段の加算・減算率で補正する。 ただし、施工区分ごとの数量が20m2以下の場合でも、施工総数量が20m2を越える場合は、加算率による補正はしない。
加算率 算出式	加工区分による差異はなく一律 + 30% (施工総量20m2以下) 表※による算出金額 × 130% = 補正金額
減算率 算出式	加工区分による差異はなく一律 + 10% (施工総量100m2超過) 表※による算出金額 × 90% = 補正金額

下部工撤去工数量集計表

種 別	規 格	単位	数 量						摘 要
			A1(北側)	A1(南側)	A2(北側)	A2(南側)	U型橋台	合計	
コンクリート取壊し	有筋	m ³	0.69	0.69	0.69	0.69	164.6	167.3	
	無筋	m ³	17.4	17.4	17.4	17.4	-	69.5	
上部工桁端部取壊し	有筋	m ³	1.7	1.7	1.7	1.7	0.5	7.3	
橋台前面擁壁取壊し	無筋	m ³	10.8	10.8	10.8	10.8	-	43.2	
既設コンクリート舗装取壊し	無筋	m ³	-	-	-	-	6.3	6.3	
既設アスファルト舗装取壊し		m ³	-	-	-	-	2.1	2.1	
Co殻 運搬処理	有筋	m ³	2.4	2.4	2.4	2.4	165.1	174.6	
	無筋	m ³	28.2	28.2	28.2	28.2	6.3	119.0	
As殻 運搬処理		m ³	-	-	-	-	2.1	2.1	

6. 3 既設下部工撤去工

1. A 1 橋台(北側)

1) A 1 橋台コンクリート取壊し

胸壁、橋座、止壁は鉄筋コンクリート、
躯体および底版は無筋コンクリートであるとして算出する。

(鉄筋コンクリート)

本体

$$A_1 = 0.350 \times 0.400 = 0.140 \text{ m}^2$$

$$V_1 = 0.140 \times 2.250 = 0.32 \text{ m}^3$$

止壁

$$A_2 = 0.850 \times 0.400 = 0.340 \text{ m}^2$$

$$V_2 = 0.340 \times 1.101 = 0.37 \text{ m}^3$$

合計

$$\Sigma V = 0.32 + 0.37 = 0.69 \text{ m}^3$$

(無筋コンクリート)

$$A = \frac{1}{2} \times (1.100 + 2.715) \times 3.230 + 0.500 \times 3.115 = 7.719 \text{ m}^2$$

$$V = 7.719 \times 2.250 = 17.37 \text{ m}^3$$

2) 上部工桁端部コンクリート取壊し

既設上部工構造図・上部工撤去計画図参照

地覆部コンクリート

$$A_1 = \text{既設上部撤去計画図より} = 0.090 \text{ m}^2$$

$$V_1 = 0.090 \times 2.775 = 0.25 \text{ m}^3$$

主桁

$$A_2 = \text{既設上部工構造図より} = 0.158 \text{ m}^2$$

$$V_2 = 0.158 \times 2.775 = 0.44 \text{ m}^3$$

間詰コンクリート

$$A_3 = \text{既設上部工構造図より} \quad 0.008 \times 4.00 = 0.032 \text{ m}^2$$

$$V_3 = 0.032 \times 2.775 = 0.09 \text{ m}^3$$

橋台部間詰コンクリート

$$A_4 = \text{既設上部工構造図より} \quad 0.175 \times 2.00 = 0.350 \text{ m}^2$$

$$V_3 = 0.350 \times 2.625 = 0.92 \text{ m}^3$$

桁端部合計

$$V = 0.25 + 0.44 + 0.09 + 0.92 = 1.70 \text{ m}^3$$

3) 橋台前面擁壁取壊し

(無筋コンクリート)

$$A_{1-1} = \frac{1}{2} \times (1.824 + 0.855) \times 3.230 + 0.655 \times 0.500 = 4.654 \text{ m}^2$$

$$A_{1-2} = 0.250 \times 0.400 \times 2.0 + 2.250 \times 0.500 = 1.325 \text{ m}^2$$

$$V_{1-1} = 4.654 \times 2.250 = 10.47 \text{ m}^3$$

$$V_{1-2} = 1.325 \times 0.250 = 0.33 \text{ m}^3$$

$$\Sigma V = 10.80 \text{ m}^3$$

4) コンクリート殻運搬処理

(鉄筋コンクリート)

	A1橋台	桁端部	
V	= 0.69	+ 1.70	= 2.4 m ³

(無筋コンクリート)

	A1橋台	橋台前面擁壁	
V	= 17.37	+ 10.80	= 28.2 m ³

2. A 1 橋台(南側)

1) A 1 橋台コンクリート取壊し

胸壁、橋座、止壁は鉄筋コンクリート、
躯体および底板は無筋コンクリートであるとして算出する。

(鉄筋コンクリート)

本体

$$A_1 = 0.350 \times 0.400 = 0.140 \text{ m}^2$$

$$V_1 = 0.140 \times 2.250 = 0.32 \text{ m}^3$$

止壁

$$A_2 = 0.850 \times 0.400 = 0.340 \text{ m}^2$$

$$V_2 = 0.340 \times 1.101 = 0.37 \text{ m}^3$$

合計

$$\Sigma V = 0.32 + 0.37 = 0.69 \text{ m}^3$$

(無筋コンクリート)

$$A = \frac{1}{2} \times (1.100 + 2.715) \times 3.230 + 0.500 \times 3.115 = 7.719 \text{ m}^2$$

$$V = 7.719 \times 2.250 = 17.37 \text{ m}^3$$

2) 上部工桁端部コンクリート取壊し

既設上部工構造図・上部工撤去計画図参照

地覆部コンクリート

$$A_1 = \text{既設上部撤去計画図より} = 0.090 \text{ m}^2$$

$$V_1 = 0.090 \times 2.775 = 0.25 \text{ m}^3$$

主桁

$$A_2 = \text{既設上部工構造図より} = 0.158 \text{ m}^2$$

$$V_2 = 0.158 \times 2.775 = 0.44 \text{ m}^3$$

間詰コンクリート

$$A_3 = \text{既設上部工構造図より} \quad 0.008 \times 4.00 = 0.032 \text{ m}^2$$

$$V_3 = 0.032 \times 2.775 = 0.09 \text{ m}^3$$

橋台部間詰コンクリート

$$A_4 = \text{既設上部工構造図より} \quad 0.175 \times 2.00 = 0.350 \text{ m}^2$$

$$V_3 = 0.350 \times 2.625 = 0.92 \text{ m}^3$$

桁端部合計

$$V = 0.25 + 0.44 + 0.09 + 0.92 = 1.70 \text{ m}^3$$

3) 橋台前面擁壁取壊し

(無筋コンクリート)

$$A_{1-1} = \frac{1}{2} \times (1.824 + 0.855) \times 3.230 + 0.655 \times 0.500 = 4.654 \text{ m}^2$$

$$A_{1-2} = 0.250 \times 0.400 \times 2.0 + 2.250 \times 0.500 = 1.325 \text{ m}^2$$

$$V_{1-1} = 4.654 \times 2.250 = 10.47 \text{ m}^3$$

$$V_{1-2} = 1.325 \times 0.250 = 0.33 \text{ m}^3$$

$$\Sigma V = 10.80 \text{ m}^3$$

4) コンクリート殻運搬処理

(鉄筋コンクリート)

$$V = \begin{array}{cc} \text{A1橋台} & \text{桁端部} \\ 0.69 & + & 1.70 \end{array} = 2.4 \text{ m}^3$$

(無筋コンクリート)

$$V = \begin{array}{cc} \text{A1橋台} & \text{橋台前面擁壁} \\ 17.37 & + & 10.80 \end{array} = 28.2 \text{ m}^3$$

3. A 2 橋台(北側)

1) A 2 橋台コンクリート取壊し

胸壁、橋座、止壁は鉄筋コンクリート、
躯体および底板は無筋コンクリートであるとして算出する。

(鉄筋コンクリート)

本体

$$A_1 = 0.350 \times 0.400 = 0.140 \text{ m}^2$$

$$V_1 = 0.140 \times 2.250 = 0.32 \text{ m}^3$$

止壁

$$A_2 = 0.850 \times 0.400 = 0.340 \text{ m}^2$$

$$V_2 = 0.340 \times 1.101 = 0.37 \text{ m}^3$$

合計

$$\Sigma V = 0.32 + 0.37 = 0.69 \text{ m}^3$$

(無筋コンクリート)

$$A = \frac{1}{2} \times (1.100 + 2.715) \times 3.230 + 0.500 \times 3.115 = 7.719 \text{ m}^2$$

$$V = 7.719 \times 2.250 = 17.37 \text{ m}^3$$

2) 上部工桁端部コンクリート取壊し

既設上部工構造図・上部工撤去計画図参照

地覆部コンクリート

$$A_1 = \text{既設上部撤去計画図より} = 0.090 \text{ m}^2$$

$$V_1 = 0.090 \times 2.775 = 0.25 \text{ m}^3$$

主桁

$$A_2 = \text{既設上部工構造図より} = 0.158 \text{ m}^2$$

$$V_2 = 0.158 \times 2.775 = 0.44 \text{ m}^3$$

間詰コンクリート

$$A_3 = \text{既設上部工構造図より} \quad 0.008 \times \text{###} = 0.032 \text{ m}^2$$

$$V_3 = 0.032 \times 2.775 = 0.09 \text{ m}^3$$

橋台部間詰コンクリート

$$A_4 = \text{既設上部工構造図より} \quad 0.175 \times \text{###} = 0.350 \text{ m}^2$$

$$V_3 = 0.350 \times 2.625 = 0.92 \text{ m}^3$$

桁端部合計

$$V = 0.25 + 0.44 + 0.09 + 0.92 = 1.70 \text{ m}^3$$

3) 橋台前面擁壁取壊し

(無筋コンクリート)

$$A_{1-1} = 1/2 \times (1.824 + 0.855) \times 3.230 + 0.655 \times 0.500 = 4.654 \text{ m}^2$$

$$A_{1-2} = 0.250 \times 0.400 \times 2.0 + 2.250 \times 0.500 = 1.325 \text{ m}^2$$

$$V_{1-1} = 4.654 \times 2.250 = 10.47 \text{ m}^3$$

$$V_{1-2} = 1.325 \times 0.250 = 0.33 \text{ m}^3$$

$$\Sigma V = 10.80 \text{ m}^3$$

4) コンクリート殻運搬処理

(鉄筋コンクリート)

$$V = \begin{array}{cc} \text{A2橋台} & \text{桁端部} \\ 0.69 & + & 1.70 \end{array} = 2.4 \text{ m}^3$$

(無筋コンクリート)

$$V = \begin{array}{cc} \text{A2橋台} & \text{橋台前面擁壁} \\ 17.37 & + & 10.80 \end{array} = 28.2 \text{ m}^3$$

4. A 2 橋台(南側)

1) A 2 橋台コンクリート取壊し

胸壁、橋座、止壁は鉄筋コンクリート、
躯体および底板は無筋コンクリートであるとして算出する。

(鉄筋コンクリート)

本体

$$A_1 = 0.350 \times 0.400 = 0.140 \text{ m}^2$$

$$V_1 = 0.140 \times 2.250 = 0.32 \text{ m}^3$$

止壁

$$A_2 = 0.850 \times 0.400 = 0.340 \text{ m}^2$$

$$V_2 = 0.340 \times 1.101 = 0.37 \text{ m}^3$$

合計

$$\Sigma V = 0.32 + 0.37 = 0.69 \text{ m}^3$$

(無筋コンクリート)

$$A = \frac{1}{2} \times (1.100 + 2.715) \times 3.230 + 0.500 \times 3.115 = 7.719 \text{ m}^2$$

$$V = 7.719 \times 2.250 = 17.37 \text{ m}^3$$

2) 上部工桁端部コンクリート取壊し

既設上部工構造図・上部工撤去計画図参照

地覆部コンクリート

$$A_1 = \text{既設上部撤去計画図より} = 0.090 \text{ m}^2$$

$$V_1 = 0.090 \times 2.775 = 0.25 \text{ m}^3$$

主桁

$$A_2 = \text{既設上部工構造図より} = 0.158 \text{ m}^2$$

$$V_2 = 0.158 \times 2.775 = 0.44 \text{ m}^3$$

間詰コンクリート

$$A_3 = \text{既設上部工構造図より} \quad 0.008 \times \text{###} = 0.032 \text{ m}^2$$

$$V_3 = 0.032 \times 2.775 = 0.09 \text{ m}^3$$

橋台部間詰コンクリート

$$A_4 = \text{既設上部工構造図より} \quad 0.175 \times \text{###} = 0.350 \text{ m}^2$$

$$V_3 = 0.350 \times 2.625 = 0.92 \text{ m}^3$$

桁端部合計

$$V = 0.25 + 0.44 + 0.09 + 0.92 = 1.70 \text{ m}^3$$

3) 橋台前面擁壁取壊し

(無筋コンクリート)

$$A_{1-1} = 1/2 \times (1.824 + 0.855) \times 3.230 + 0.655 \times 0.500 = 4.654 \text{ m}^2$$

$$A_{1-2} = 0.250 \times 0.400 \times 2.0 + 2.250 \times 0.500 = 1.325 \text{ m}^2$$

$$V_{1-1} = 4.654 \times 2.250 = 10.47 \text{ m}^3$$

$$V_{1-2} = 1.325 \times 0.250 = 0.33 \text{ m}^3$$

$$\Sigma V = 10.80 \text{ m}^3$$

4) コンクリート殻運搬処理

(鉄筋コンクリート)

$$V = \begin{array}{cc} \text{A2橋台} & \text{桁端部} \\ 0.69 & + & 1.70 \end{array} = 2.4 \text{ m}^3$$

(無筋コンクリート)

$$V = \begin{array}{cc} \text{A2橋台} & \text{橋台前面擁壁} \\ 17.37 & + & 10.80 \end{array} = 28.2 \text{ m}^3$$

5. U型橋台

1) U型橋台コンクリート取壊し

(鉄筋コンクリート)

本体

$$\begin{aligned} A_{1-1} &= (0.350 \times 0.500 + 1.151 \times 0.500 \\ &\quad + 1/2 \times (1.151 + 0.951) \times 0.300 \\ &\quad + 0.951 \times 4.970) \times 2 &= 11.585 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} A_{1-2} &= (1/2 \times (1.100 + 1.000) \times 0.350) \times 2 \\ &\quad + 4.204 \times 1.000 &= 4.939 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

$$\Sigma A_1 = 16.524 \text{ m}^2$$

$$V_1 = 16.524 \times 9.960 = 164.58 \text{ m}^3$$

2) 上部工桁端部コンクリート取壊し

既設上部工構造図・上部工撤去計画図参照

地覆部コンクリート

$$A_1 = \text{既設上部撤去計画図より} = 0.090 \text{ m}^2$$

$$V_1 = 0.090 \times 0.900 = 0.08 \text{ m}^3$$

主桁

$$A_2 = \text{既設上部工構造図より} = 0.158 \text{ m}^2$$

$$V_2 = 0.158 \times 0.900 = 0.14 \text{ m}^3$$

間詰コンクリート

$$A_3 = \text{既設上部工構造図より} \quad 0.008 \times \text{###} = 0.032 \text{ m}^2$$

$$V_3 = 0.032 \times 0.900 = 0.03 \text{ m}^3$$

橋台部間詰コンクリート

$$A_4 = \text{既設上部工構造図より} \quad 0.175 \times \text{###} = 0.350 \text{ m}^2$$

$$V_3 = 0.350 \times 0.650 = 0.23 \text{ m}^3$$

桁端部合計

$$V = 0.08 + 0.14 + 0.03 + 0.23 = 0.48 \text{ m}^3$$

3) 既設コンクリート舗装取壊し

(無筋コンクリート)

$$V = 4.244 \times 9.960 \times 0.150 = 6.34 \text{ m}^3$$

4) 既設アスファルト舗装取壊し

$$V = 4.244 \times 9.960 \times 0.050 = 2.11 \text{ m}^3$$

桁端部合計

$$V = 0.080 + 0.140 + 0.030 + 0.230 = 0.48 \text{ m}^3$$

5) コンクリート殻運搬処理

(鉄筋コンクリート)

$$V = \begin{array}{cc} \text{U型橋台} & \text{桁端部} \\ 164.58 & + 0.48 \end{array} = 165.06 \text{ m}^3$$

(無筋コンクリート)

$$V = \text{既設コンクリート舗装取壊しより} = 6.34 \text{ m}^3$$

6) アスファルト殻運搬処理

(アスファルト舗装)

$$V = \text{既設アスファルト舗装取壊しより} = 2.11 \text{ m}^3$$

仮橋上部工数量集計表

種 別	規 格	単位	数 量	摘 要
主部材	(SS400)			
H形鋼	594×302×14×23	kg	31,354	=19284+12070
溝形鋼	250×90×9×13	kg	5,152	=2915+2237
	主部材 計	kg	36,506	
副部材A	(SS400)			
PL	t=31	kg	8	
〃	t=28	kg	331	
〃	t=27	kg	164	
〃	t=22	kg	423	
〃	t=16	kg	294	
〃	t=9	kg	654	=390+264
	副部材A 計	kg	3,306	=1187+2119
副部材B	(F10T)			
H.T.B (1-NT,2-PW付)	〃 ×115	kg	68	
〃	〃 ×110	kg	33	=1+32
〃	〃 ×105	kg	32	
〃	〃 ×90	kg	48	
〃	〃 ×60	kg	239	=135+104
	小計	kg	420	=252+168
	(SS400)			
TW	M22用 □44 (i%)	kg	9	
〃	M22用 □44 (5°)	kg	9	
	小計	kg	18	
	副部材B 計	kg	438	

上部工首下長さ別B.N.本数

種 別	規 格	単位	数 量	摘 要
	(F10T)			
H.T.B (1-NT,2-PW付)	〃 ×115	本	98	
〃	〃 ×110	本	50	=2+48
〃	〃 ×105	本	48	
〃	〃 ×90	本	78	
〃	〃 ×60	本	456	=258+198
	小計	本	730	=436+294

仕訳表（橋軸方向）

種別	断面(mm)	長さ (mm)	単位質量 (kg/m)	1 本当り 質量(kg)	本数	質量 (kg)	摘 要	材質
	主部材							
H	594×302×14×23					19,284		SS400
[250×90×9×13					2,915		〃
	計					22,199		
	副部材 A							
PL	t=31					8		SS400
〃	t=28					331		〃
〃	t=26					164		〃
〃	t=16					294		〃
〃	t=9					390		〃
	計					1,187		
	副部材 B							
H.T.B	M22	115			98	68	1-NT,2-PW付	F10T
〃	〃	110			2	1	〃	〃
〃	〃	90			78	48	〃	〃
〃	〃	60			258	135	〃	〃
	小計				436	252		
TW	M22用 □44 (i%)				100	9		SS400
〃	M22用 □44 (5°)				96	9		〃
	小計				196	18		
	計					270	252+18	
	主部材					22,199		
	副部材 A					1,187		
	副部材 B					270		
	合 計					23,656		

(1) 橋軸方向主桁

1) 鋼重

[illegible]

種別	断面(mm)	長さ (mm)	単位質量 (kg/m)	1 本当り 質量(kg)	本数	質量 (kg)	摘 要	材質
	副部材 B							
H.T.B	M22(1-NT,2-PW付)	90		0.615	78	48	主桁連結部	F10T
"	"	60		0.525	258	135	横桁連結部	"
"	"	115		0.689	24	17	ソールPL L1	"
"	"	115		0.689	26	18	ソールPL L2	"
"	"	115		0.689	26	18	ソールPL L3	"
"	"	115		0.689	20	14	ソールPL L4	"
"	"	110		0.674	2	1	ソールPL L5	"
"	"	115		0.689	2	1	ソールPL L6	"
	小計				436	252		
TW	M22用 □44 (i%)	中心厚≒6mm		0.091	100	9	ソールPL L1~L5	SS400
"	M22用 □44 (5°)	中心厚≒6mm		0.091	96	9	ソールPL L1~L4	"
	小計				196	18		
	計					270		
	主部材					22,199		
	副部材 A					1,187		
	副部材 B					270		
	合 計					23,656		

首下長さ別B.N.本数

高力ボルト

M22×115	98 本
" ×110	2 "
" ×90	78 "
" ×60	258 "
<hr/>	
計	436 本

首下長さ別B.N.本数

高力ボルト

M22×115	98 本
〃 ×110	2 〃
〃 ×90	78 〃
〃 ×60	258 〃
<hr/>	
計	436 本

仕訳表（橋軸直角方向）

種別	断面(mm)	長さ (mm)	単位質量 (kg/m)	1 本当り 質量(kg)	本数	質量 (kg)	摘 要	材質
	主部材							
H	594×302×14×23					12,070		SS400
[250×90×9×13					2,237		〃
	計					14,307		
	副部材A							
PL	t=22					423		SS400
〃	t=17					811		〃
〃	t=13					621		〃
〃	t=9					264		〃
	計					2,119		
	副部材B							
H.T.B	M22	110			48	32	1-NT,2-PW付	F10T
〃	〃	105			48	32	〃	〃
〃	〃	60			198	104	〃	〃
	計				294	168		
首下長さ別B.N.本数								
高力ボルト								
M22×110						48 本		
〃 ×105						48 〃		
〃 ×60						198 〃		
計						294 本		

2. 上部工数量

(2) 橋軸直角方向主桁

1) 鋼重

種別	断面(mm)	長さ (mm)	単位質量 (kg/m)	1本当り 質量(kg)	本数	質量 (kg)	摘 要	材質
	主部材							
H	594×302×14×23	6,000	170	1,020	6	6,120	K 1～K 6	SS400
"	"	6,500	170	1,105	1	1,105	K7	"
"	"	6,500	170	1,105	1	1,105	K8	"
"	"	5,500	170	935	4	3,740	K 9～K12	"
[250×90×9×13	1,960	34.6	67.8	33	2,237	横桁	"
	計				45	14,307		
	副部材A							
PL	90× 9	548	6.359	3.48	76	264	補剛材	SS400
"	100× 13	980	10.21	10.01	62	621	デーパーPL 起点側PL	"
"	100× 17	980	13.35	13.08	62	811	デーパーPL 終点側PL	"
"	300× 22	330	51.81	17.10	12	205	ソールPL	"
"	300× 22	350	51.81	18.13	12	218	杭頭部 ソールPL 橋台部	"
	計				224	2,119		
	副部材B							
H.T.B	M22(1-NT,2-PW付)	60		0.525	198	104	横桁連結部	F10T
"	"	105		0.659	48	32	ソールPL 杭頭部	"
"	"	110		0.674	48	32	ソールPL 橋台部	"
	計				294	168		
	主部材					14,307		
	副部材 A					2,119		
	副部材 B					168		
	合 計					16,594		

首下長さ別B. N. 本数

高力ボルト

M22×110	48 本
〃 ×105	48 〃
〃 ×60	198 〃
<hr/>	
計	294 本

仮橋橋面工数量集計表(1)

種 別	規 格	単位	数量			摘 要
			橋軸	橋軸直角	合計	
覆工板	締結式 1000×2000×208	枚	86	62	148	
		m ²	172.0	124.0	296.0	
覆工板ずれ止め材 (等辺山形綱)	L-100×100×10	kg	47.7	62.6	110.3	

仮橋橋面工数量集計表(2)

種 別	規 格	単位	数量	合計	摘 要
転落防止柵 (設置・撤去)		m	48.0	48.0	
	スタンション材 (F1型)	本	26	26	
	鋼管 (φ48.6×2.3)	kg	252.5	252.5	STK400
仮設 (設置・撤去) ガードレール	H-300×300×10×15	kg		7,952	
	L-100×100×10	kg		87	
	Gr-C-2B-2,支柱H= 950	m		85.5	
	デリネーターφ100	個		60.0	

仮橋橋面工数量

(1) 橋軸方向桁 (G1~G6) 覆工板
参照) . 覆工板配置図, 上部工構造図(その1)より

1) 覆工板 (締結式, 1000×2000×208)

G1-G2間	6 × 1 =	6 枚	
G2-G3間	18 × 1 =	18 "	
G3-G5間	24 × 2 =	48 "	
G5-G6間	14 × 1 =	14 "	
	N =	86 枚	
A =	86 × 1.000 × 2.000		= 172.0 m ²

2) 覆工板ずれ止め材 (L-100×100×10、L=200mm)

N =	16 個	
W =	16 × 0.200 × 14.9 kg/m	= 47.7 kg

(2) 橋軸直角方向桁 (K1~K12) 覆工板
参照) . 覆工板配置図, 上部工構造図(その1)より

1) 覆工板 (締結式, 1000×2000×208)

K 1-K 8間	6 × 7 =	42 枚	
K 8-K12間	5 × 4 =	20 "	
	N =	62 枚	
A =	62 × 1.000 × 2.000		= 124.0 m ²

2) 覆工板ずれ止め材 (L-100×100×10、L=200mm)

N =	21 個	
W =	21 × 0.200 × 14.9 kg/m	= 62.6 kg

(3) 転落防止柵

転落防止柵 延長

L =	36.0 + 12.0	= 48.0 m
-----	-------------	----------

スタンション材 (F1型)

N =	4 + 6 + 3 + 2 + 4 +	
	2 + 2 + 1 + 2	= 26 本

鋼管 (φ48.6×2.3、STK400)

2 × 6.0 m +	4 × 6.0 m +	
2 × 6.0 m +	2 × 4.0 m +	
2 × 8.0 m +	4 × 2.0 m +	
2 × 4.0 m +	2 × 1.0 m +	
2 × 3.0 m		= 96 m

W =	96 m × 2.63 kg/m	= 252.5 kg
-----	------------------	------------

舗装厚一覧表

		P1	P2	P3	P4	P5	P5+4	P5+1
覆工板上面高 EL1		47,042	47,390	47,624	47,804	47,990	48,120	48,380
覆工板勾配(%)		5,800%	5,800%	3,900%	3,000%	3,100%	3,250%	3,250%
L1	路面高 EL1	47,108	47,473	47,681	47,860	48,044	48,178	48,439
	舗装厚 t	66	83	57	56	54	58	59
CL	路面高 EL1	47,204	47,485	47,774	47,962	48,154	48,281	-
	舗装厚 t	162	95	150	158	164	161	-
R1	路面高 EL1	47,183	47,558	47,751	47,948	-	-	-
	舗装厚 t	141	168	127	144	-	-	-
G6	路面高 EL1	-	47,565	47,764	47,952	48,083	-	-
	舗装厚 t	-	175	140	148	93	-	-
fk+13	路面高 EL1	-	-	-	47,950	48,151	48,274	48,470
	舗装厚 t	-	-	-	146	161	154	90

	P1	P2	P3	P4	P5	P5+4	P5+12
距離	→	6.0m	6.0m	6.0m	6.0m	4.0m	8.0m
	46.5	39.1	44.1	40.2	18.7	20.8	
	24.5	24.8	25.3	25.8	17	20.8	
L1 t	66	83	57	56	54	58	59
レベリング	16	33	7	6	4	8	9
	600.3	496.0	164.5	129.0	102.0	176.8	
	22.0	14.3	18.8	14.4	1.7		
CL	162	95	150	158	164	161	
レベリング	112	45	100	108	114	111	
	####	1037	####	1598	191.3		

36 m

209 m2

16.7 m3

65.1 m3

※覆工板なし

上層路盤RM-30 計

81.8 m3

R1 141 168 127 144
 91 118 77 94

G6 175 140 148 93
 125 90 98 43

fk+13 146 161 154 90
 96 111 104 40

(3) 転落防止柵

転落防止柵 延長

$$L = 36.0 + 12.0 = 48.0 \text{ m}$$

スタンション材 (F1型)

$$N = \begin{array}{ccccccc} 4 & + & 6 & + & 3 & + & 2 & + & 4 & + \\ & & 2 & + & 2 & + & 1 & + & 2 & \end{array} = 26 \text{ 本}$$

鋼管 ($\phi 48.6 \times 2.3$ 、STK400)

$$\begin{array}{l} 2 \times 6.0 \text{ m} + 4 \times 6.0 \text{ m} + \\ 2 \times 6.0 \text{ m} + 2 \times 4.0 \text{ m} + \\ 2 \times 8.0 \text{ m} + 4 \times 2.0 \text{ m} + \\ 2 \times 4.0 \text{ m} + 2 \times 1.0 \text{ m} + \\ 2 \times 3.0 \text{ m} \end{array} = 96 \text{ m}$$

$$W = 96 \text{ m} \times 2.63 \text{ kg/m} = 252.5 \text{ kg}$$

(1) 北側 転落防止柵

3) 転落防止柵

$$L = 36.0 + 12.0 = 48.0 \text{ m}$$

スタンション材 (F1型)

$$N = \begin{array}{cccccc} 4 & + & 6 & + & 3 & + & 2 & + & 4 & + \\ & & 2 & + & 2 & + & 1 & + & 2 \end{array} = 26 \text{ 本}$$

鋼管 (φ48.6×2.3、STK400)

$$N = 96 \text{ 本}$$

$$W = 96 \text{ m} \times 2.63 \text{ kg/m} = 252.5 \text{ kg}$$

4) 土留板(t=20mm)

$$A = (\text{土留板配置図より}) = 66.6 \text{ m}^2$$

5) 間詰材

$$V = (\text{土留板配置図より}) = 5.4 \text{ m}^3$$

防護柵（ガードレール）数量集計表

種 別	規 格	単位	数 量	摘 要
主部材（覆工板）				
H鋼	300×300×10×15	kg	4,883	
L鋼(等辺山形鋼)	100×100×10	kg	51	
	計		4,934	
ガードレール	Gr-C-2B-2,支柱H= 950cm	m	52.5	
	デリネーターφ100	個	60	
主部材(県道西側)				
H鋼	300×300×10×15	kg	3,069	上部工構造図より
L鋼(等辺山形鋼)	100×100×10	kg	36	〃
	計		3,105	
ガードレール	Gr-C-2B-2,支柱H= 950cm	m	33.0	

仮設ガードレール数量

(4) ガードレール(覆工板部)

1) 鋼重

種別	断面(mm)	長さ (mm)	単位質量 (kg/m)	1本当り 質量(kg)	本数	質量 (kg)	摘 要	材質
	主部材							
H形鋼	300×300×10×15	5,000	93	465	7	3,255	北側地覆 5m	SS400
〃	〃	3,000	93	279	1	279	北側地覆 3m	〃
〃	〃	5,000	93	465	2	930	南側地覆 5m	〃
〃	〃	3,500	93	326	1	326	南側地覆 3.5m	〃
	〃	1,000	93	93	1	93	南側地覆 1m	〃
	計				12	4,883		
L鋼(等辺山形鋼)	100×100×10	200	14.9	3.0	17	51	ずれ止め	〃
	主部材					4,934		
	合 計					4,934		

仕訳表

種別	断面(mm)	長さ (mm)	単位質量 (kg/m)	1本当り 質量(kg)	本数	質量 (kg)	摘 要	材質
	主部材							
H鋼	300×300×10×15					4,883		SS400
L鋼(等辺山形鋼)	100×100×10					51		〃
	計					4,934		

2) ガードレール (地覆桁へ溶接して仮設ガードレールとする)

路側用(構造物用) Gr-C-2B-2 , 支柱H= 950

北側地覆	5m ×	×	7	=	35	m
〃	3m ×	×	1	=	3	〃
南側地覆	5m ×	×	2	=	10	〃
〃	3.5m ×	×	1	=	3.5	〃
〃	1m ×	×	1	=	1	〃
計						L= 52.5 m

3) デリネーター (差し込み式、φ100)

地覆桁溶接ガードレール1本につき1個設置

N= 60 個

仮橋支持杭施工数量集計表

種 別	規 格	単位	数 量	摘 要
①掘削径φ550				
H形鋼杭	H-350×350×12×19	本	42	
	1本長さ	m	16.4	
プレボーリング工	掘削径φ550			
1本当り平均掘削長	砂質土	m	6.3	
	礫質土	m	0.7	
	粘性土	m	3.5	
	合計	m	10.5	
砂充填工		m ³	105.2	
支持杭撤去		本	42	

支持杭施工数量

1. プレボーリング工 掘削径φ550

(1) 対象杭本数

$$N = 42 \text{ 本}$$

(2) 砂質土

$$L = 6.3 \text{ m}$$

(3) 礫質土

$$L = 0.7 \text{ m}$$

(4) 粘性土

$$L = 3.5 \text{ m}$$

(5) 孔内充填

1) 砂充填

$$V = \pi/4 \times 0.55^2 \times 10.539 \times 42 = 105.2 \text{ m}^3$$

支持杭施工数量

1. プレボーリング工 掘削径φ550

(1) 対象杭本数

$$N = 42 \text{ 本}$$

(2) 砂質土

$$L = 6.3 \text{ m}$$

(3) 礫質土

$$L = 0.7 \text{ m}$$

(4) 粘性土

$$L = 3.5 \text{ m}$$

(5) 孔内充填

1) 砂充填

$$V = \pi/4 \times 0.550^2 \times 10.539 \times 42 = 105.2 \text{ m}^3$$

支持杭鋼重數量集計表

[illegible]

支持杭鋼重

橋軸方向

種別	断面(mm)	長さ (mm)	単位質量 (kg/m)	1本当り 質量(kg)	本数	質量 (kg)	摘 要	材質
	主部材							
H	350×350×12×19	15000	135	2,025	6	12,150	杭11、13、15、 17、19、111	SS400
〃	350×350×12×19	15500	135	2,093	11	23,023	杭12、14、16、 18、110、21～26	〃
〃	350×350×12×19	16500	135	2,228	6	13,368	杭32～36、46	〃
〃	350×350×12×19	17000	135	2,295	4	9,180	杭42～45	〃
〃	350×350×12×19	17500	135	2,363	3	7,089	杭53～55	〃
	計				30	64,810	kg	
	副部材 A							
PL	330×16	350	41.4	14.5	1	15	トッププレート	SS400
〃	100×13	350	10.2	3.6	5	18	〃	〃
	計				6	33	kg	
	合 計					64,843	kg	

仕訳表

種別	断面(mm)	長さ (mm)	単位質量 (kg/m)	1本当り 質量(kg)	本数	質量 (kg)	摘 要	材質
	主部材							
H	350×350×12×19					64,810		SS400
	計					64,810	kg	
	副部材 A							
PL	t=16					33		SS400
〃	t=13					18		〃
	計					51	kg	

支持杭鋼重

橋軸直角方向

種別	断面(mm)	長さ (mm)	単位質量 (kg/m)	1 本当り 質量(kg)	本数	質量 (kg)	摘 要	材質
	主部材							
H	350×350×12×19	16500	135	2,228	1	2,228	杭a1	SS400
"	350×350×12×19	17000	135	2,295	2	4,590	杭a2、a3	"
"	350×350×12×19	17500	135	2,363	4	9,452	杭a4～a7	"
"	350×350×12×19	18000	135	2,430	5	12,150	杭a8～a12	"
	計				12	28,420	kg	
	副部材 A							
PL	330×16	350	41.4	14.5	12	174	トッププレート	SS400
	計				12	174	kg	
	合 計					28,594	kg	

仕訳表

種別	断面(mm)	長さ (mm)	単位質量 (kg/m)	1 本当り 質量(kg)	本数	質量 (kg)	摘 要	材質
	主部材							
H	350×350×12×19					28,420		SS400
	計					28,420	kg	
	副部材 A							
PL	t=16					174		SS400
	計					174	kg	

つなぎ材数量集計表

種 別	規 格	単位	数量			摘 要
			橋軸方向	橋軸直角方向	合計	
主部材	(SS400)					
形鋼	[-250×90×9×13	kg	5,674	2,636	8,310	
	L-100×100×10	kg	3,738	1,614	5,352	
	計	kg	9,412	4,250	13,662	
副部材 B	(F10T)					
H.T.B	M22	kg	343	145	488	
	計	kg	343	145	488	

つなぎ材首下長さ別B.N.本数

種 別	規 格	単位	数量			摘 要
			橋軸方向	橋軸直角方向	合計	
M22×60	F10T	本	12	72	84	
M22×70	F10T	本	608	192	800	

橋軸方向杭つなぎ材（横断方向）

[illegible]

高力ボルト

M22×70	596	本
<hr/>		
計	596	本

橋軸方向杭つなぎ材（縦断方向）

種別	断面(mm)	長さ (mm)	単位質量 (kg/m)	1本当り 質量(kg)	本数	質量 (kg)	摘 要	材質
主部材								
[250×90×9×13	2450	34.6	85	1	85	水平継材	SS400
L	100×100×10	250	14.9	4	4	16	ネコ材（水平継材用）	〃
〃	100×100×10	2300	14.9	34	1	34	垂直プレス	〃
〃	100×100×10	200	14.9	3	4	12	ネコ材（垂直プレス用）	〃
	計				10	147	kg	
副部材B								
H.T.B		60		0.525	8	4	水平継材	F10T
〃	〃	70		0.555	8	4	〃	〃
〃	〃	60		0.525	4	2	垂直プレス	〃
〃	〃	70		0.555	4	2	〃	〃
	計				24	12	kg	

仕訳表

種別	断面(mm)	長さ (mm)	単位質量 (kg/m)	1本当り 質量(kg)	本数	質量 (kg)	摘 要	材質
主部材								
[250×90×9×13					85		SS400
L	100×100×10					62		〃
	計					147	kg	
副部材B								
H.T.B	M22	60		0.525	8	4	水平継材	F10T
〃	〃	70		0.555	8	4	〃	〃
〃	〃	60		0.525	4	2	垂直プレス	〃
〃	〃	70		0.555	4	2	〃	〃
	計				24	12	kg	
	合 計					159	kg	

高力ボルト

M22×60 12 本

M22×70 12 本

計 24 本

橋軸直角方向杭つなぎ材

種別	断面(mm)	長さ (mm)	単位質量 (kg/m)	1本当り 質量(kg)	本数	質量 (kg)	摘 要	材質
主部材								
[250×90×9×13	2350	34.6	81	4	324	水平継材	SS400
"	"	6350	34.6	220	4	880	"	"
"	"	10350	34.6	358	4	1,432	"	"
L	100×100×10	2400	14.9	83	6	498	垂直プレス	"
"	"	2700	14.9	93	12	1,116	"	"
	計				30	4,250	kg	
副部材B								
H.T.B	M22	70		0.555	192	107	水平継材	F10T
"	"	60		0.525	72	38	垂直プレス	"
	計				264	145	kg	
	合 計					4,395	kg	

仕訳表

種別	断面(mm)	長さ (mm)	単位質量 (kg/m)	1本当り 質量(kg)	本数	質量 (kg)	摘 要	材質
主部材								
[250×90×9×13					2,636		SS400
L	100×100×10					1,614		"
	計					4,250	kg	
副部材B								
H.T.B	M22					145		F10T
	計					145	kg	

高力ボルト

M22×60

72 本

M22×70

192 本

計

264 本

仮橋橋台基礎コンクリート数量集計表

種 別	規 格	単位	12箇所			摘 要
			K1～K6	K7～K12	合計	
コンクリート	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	m^3	6.24	6.38	12.6	
型枠	一般	m^2	11.8	12.1	24.0	
鉄筋(SD345)	D13	kg	103	103	206	
基礎碎石	RC-40, t=100mm	m^2	16.4	16.4	32.8	
打込式アンカー	M22×200	本	36	36	72	
		kg	35	35	70	
土留板	t=20	m^2	-	27.9	27.9	
間詰コンクリート	t=20	m^3	0.36	0.36	0.72	

K1～K6

1) コンクリート($\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$)

面積

$$\begin{aligned}A_{1-1} &= 0.300 \times 1.750 &= 0.525 \text{ m}^2 \\A_{1-2} &= 0.360 \times 2.000 &= 0.720 \text{ m}^2 \\A_{1-3} &= 0.420 \times 2.000 &= 0.840 \text{ m}^2 \\A_{1-4} &= 0.482 \times 2.000 &= 0.964 \text{ m}^2 \\A_{1-5} &= 0.544 \times 2.000 &= 1.088 \text{ m}^2 \\A_{1-6} &= 0.606 \times 1.750 &= 1.061 \text{ m}^2 \\A_1 &= 5.20 \text{ m}^2\end{aligned}$$

体積

$$V_1 = 5.198 \times 1.200 = 6.24 \text{ m}^3$$

2) 型枠 (一般)

$$A_1 = 5.198 \times 2 = 10.40 \text{ m}^2$$

(側面)

$$\begin{aligned}A_{2-1} &= 0.300 \times 1.200 &= 0.36 \text{ m}^2 \\A_{2-2} &= 0.606 \times 1.200 &= 0.73 \text{ m}^2\end{aligned}$$

(段差部)

$$\begin{aligned}A_{3-1} &= 0.060 \times 1.200 &= 0.072 \text{ m}^2 \\A_{3-2} &= 0.060 \times 1.200 &= 0.072 \text{ m}^2 \\A_{3-3} &= 0.062 \times 1.200 &= 0.074 \text{ m}^2 \\A_{3-2} &= 0.062 \times 1.200 &= 0.074 \text{ m}^2 \\A_{3-3} &= 0.062 \times 1.200 &= 0.074 \text{ m}^2 \\A &= 11.85 \text{ m}^2\end{aligned}$$

3) 鉄筋 (SD345)

(配筋図より)

$$D13 \quad 103 \text{ kg}$$

4) 基礎砕石(RC-40,t=100mm)

$$A = 11.700 \times 1.400 = 16.38 \text{ m}^2$$

5) 打込式アンカー (M22×200)

$$\begin{aligned}N &= 36 \text{ 本} \\W &= 0.973 \times 36 &= 35 \text{ kg}\end{aligned}$$

6) 間詰コンクリート

$$\begin{aligned}A &= 0.208 \times 0.151 &= 0.031 \text{ m}^2 \\V &= 0.031 \times 11.500 &= 0.36 \text{ m}^3\end{aligned}$$

K7～K12

1) コンクリート($\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$)

面積

$$A_{1-1} = 0.300 \times 1.750 = 0.525 \text{ m}^2$$

$$A_{1-2} = 0.365 \times 2.000 = 0.730 \text{ m}^2$$

$$A_{1-3} = 0.430 \times 2.000 = 0.860 \text{ m}^2$$

$$A_{1-4} = 0.495 \times 2.000 = 0.990 \text{ m}^2$$

$$A_{1-5} = 0.560 \times 2.000 = 1.120 \text{ m}^2$$

$$A_{1-6} = 0.625 \times 1.750 = 1.094 \text{ m}^2$$

$$A_1 = 5.319 \text{ m}^2$$

体積

$$V_1 = 5.319 \times 1.200 = 6.38 \text{ m}^3$$

2) 型枠 (一般)

$$A_1 = 5.319 \times 2 = 10.64 \text{ m}^2$$

(側面)

$$A_{2-1} = 0.300 \times 1.200 = 0.36 \text{ m}^2$$

$$A_{2-2} = 0.625 \times 1.200 = 0.75 \text{ m}^2$$

(段差部)

$$A_{3-1} = 0.065 \times 1.200 = 0.078 \text{ m}^2$$

$$A_{3-2} = 0.065 \times 1.200 = 0.078 \text{ m}^2$$

$$A_{3-3} = 0.065 \times 1.200 = 0.078 \text{ m}^2$$

$$A_{3-2} = 0.065 \times 1.200 = 0.078 \text{ m}^2$$

$$A_{3-3} = 0.065 \times 1.200 = 0.078 \text{ m}^2$$

$$A = 12.14 \text{ m}^2$$

3) 鉄筋 (SD345)

(配筋図より)

$$D13 \quad 103 \text{ kg}$$

4) 基礎碎石(RC-40,t=100mm)

$$A = 11.700 \times 1.400 = 16.38 \text{ m}^2$$

5) 打込式アンカー (M22×200)

$$N = 36 \text{ 本}$$

$$W = 0.973 \times 36 = 35 \text{ kg}$$

6) 土留板(t=20)

$$L_1 = 23.0 \text{ m}$$

$$A_1 = 23.000 \times 1.124 = 25.852 \text{ m}^2$$

$$L_2 = 0.9 \text{ m}$$

$$A_2 = 0.900 \times 1.124 \times 2 = 2.023 \text{ m}^2$$

$$A = 27.88 \text{ m}^2$$

7) 間詰コンクリート

$$A = 0.208 \times 0.151 = 0.031 \text{ m}^2$$

$$V = 0.031 \times 11.500 = 0.36 \text{ m}^3$$

仮締切工数量集計表

種 別	規 格	単位	数 量	摘 要
本数	H-350×350×12×19	本	11	SS400
質量		kg	18,293	生材
削孔長	砂質土	m	90.1	
削孔径φ500mm	粘性土	m	52.4	
中詰材充填 (砂充填)	砂質土削孔部	m ³	17.7	
	粘性土削孔部	m ³	10.3	
引 抜 長		m	142.5	
横矢板	あかまつ等,80mm厚	m ²	113.8	設置・撤去

仮締切工
親杭工

(1) 親杭 (H-350×350×12×19,生材)

N = 11 本
W = 135.0 kg/m × (13.00 × 3.0 + 12.50 × 1.0 + 12.00 × 7.0) = 18293 kg

(2) 削孔長 (削孔径φ550mm)

1) 砂質土
L 1 = 5.3 × 8.0 + 5.3 × 9.0 = 90.1 m
2) 粘性土
L 2 = 4.6 × 2.0 + 4.8 × 9.0 = 52.4 m

(3) 中詰材充填 (砂充填)

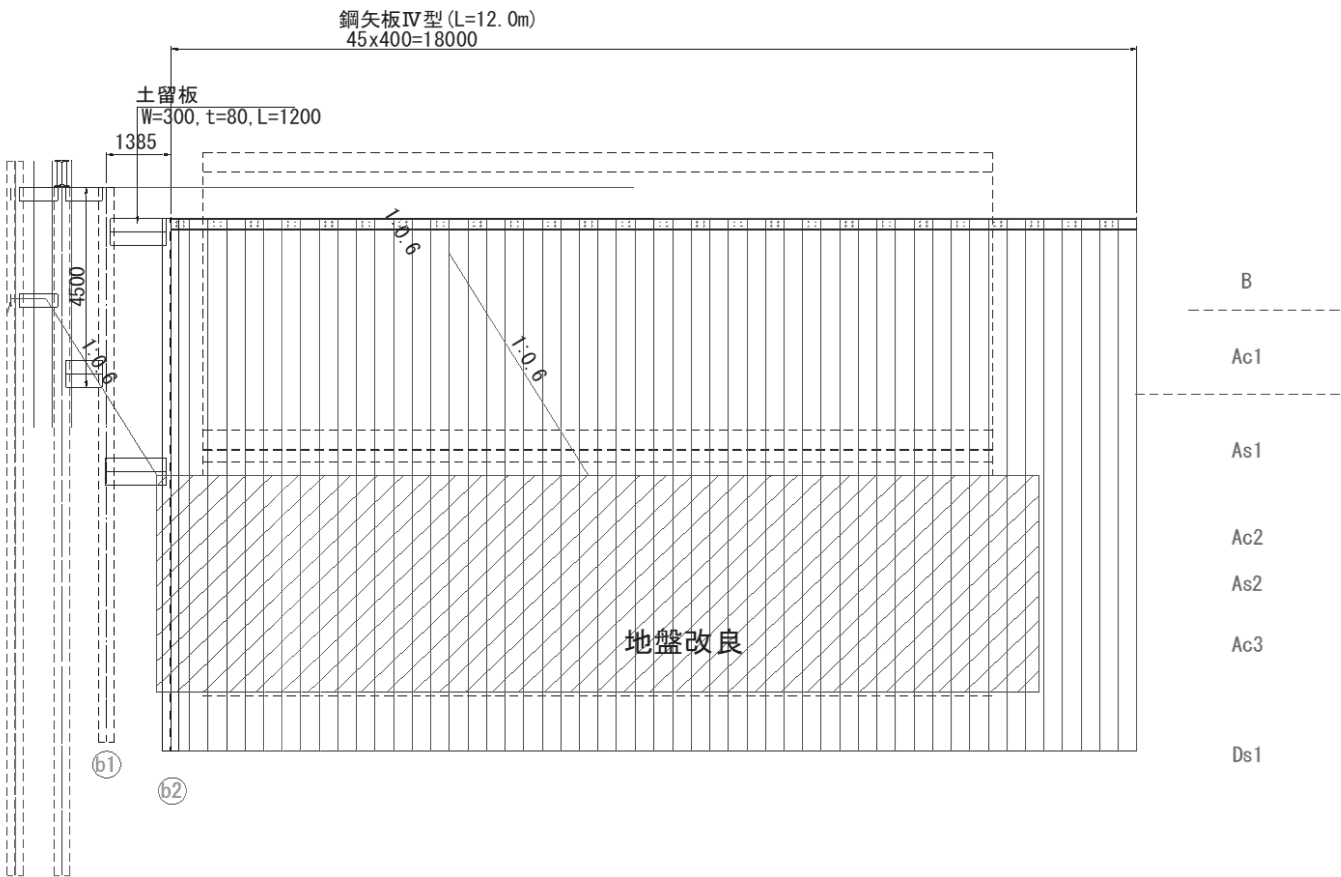
1) 砂質土削孔部
V = π/4 × 0.50² × 90.1 = 17.7 m³
2) 粘性土削孔部
V = π/4 × 0.50² × 52.4 = 10.3 m³

(4) 引抜き長

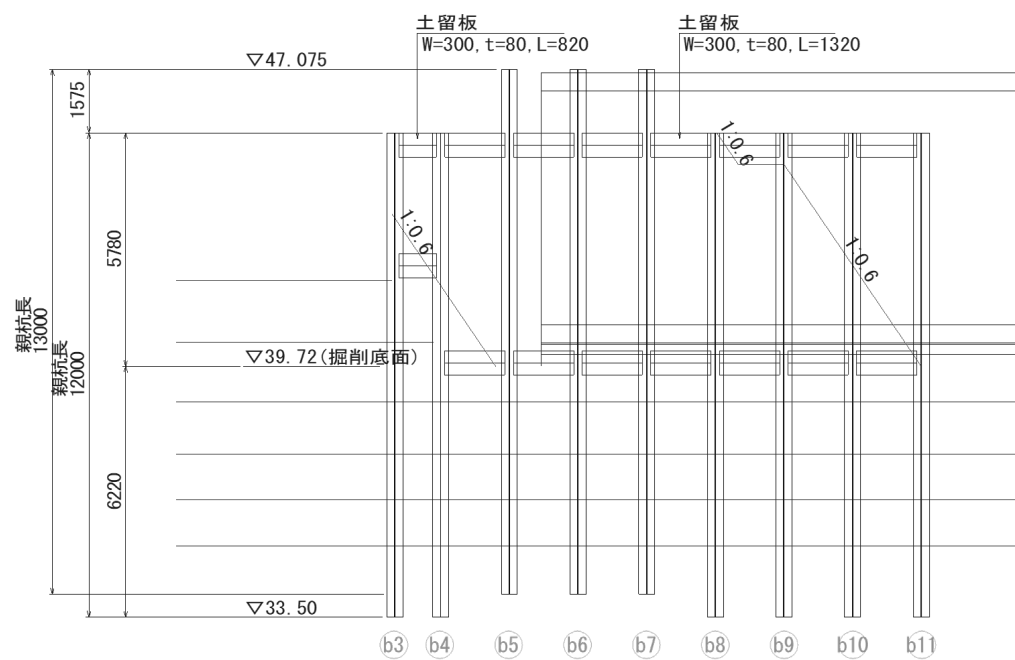
L = 90.1 + 52.4 = 142.5 m

(5) 横矢板 (あかまつ等,80mm厚)

起点側



終点側



(起点側)

$$A_1 = 1.32 \times 6.00 \times 7 = 55.4 \text{ m}^2$$

(終点側)

$$A_2 = 1.32 \times 6.00 \times 7 + 0.82 \times 3.60 \times 1 = 58.4 \text{ m}^2$$

$$\Sigma A = 113.8 \text{ m}^2$$

仮締切り工 鋼矢板集計表

		規 格		単 位	数 量		摘 要
					県道土留	合計	
南北	L=12.0m/枚 (SY295)	施工延長		m	36.0	36.0	リース材
		枚数		枚	90	90	
		施工質量		t	81.9	81.9	
鋼矢板 Ⅳ型 L=11.5m	打込長 (Nmax≤50)	12m以下	1枚当り	m	11.50		油圧圧入引抜
			枚数	枚	90	90	
			全長	m	11.5	11.5	
	引抜長	12m以下	1枚当り	m	11.50		
			枚数	枚	90	90	
			全長	m	275.0	275.0	
東西	L=12.0m/枚 (SY295)	施工延長		m	14.6	14.6	リース材
		枚数		枚	37	37	
		施工質量		t	33.2	33.2	
鋼矢板 Ⅳ型 L=11.5m	打込長 (Nmax≤50)	12m以下	1枚当り	m	11.50		油圧圧入引抜
			枚数	枚	25	25	
			全長	m	264.5	264.5	
	引抜長	12m以下	1枚当り	m	11.50		
			枚数	枚	25	25	
			全長	m	264.5	264.5	

(1) 鋼矢板 IV型, L= 11.5 m/枚
 1) 鋼矢板 IV型 (矢板長 L = 12 m/枚 , W = 0.0761 t/m)
 1枚当たり質量 W = 12 × 0.0761 = 0.91 t

	施工延長(m)	枚数	施工質量(t)
	18.0	45	40.95
	18.0	45	40.95
合計	36.0	90	81.9

2) 鋼矢板打込長（パイプロ,Nmax≦50）
 （12m以下）

平均打込長(m)	11.5	11.5	132.25
	11.5	11.5	132.25
加重平均打込長(m)		11.5	264.50
延べ打込長(m)		264.5	

3) 鋼矢板引抜長（油圧圧入）
 （12m以下）

平均引抜長(m)	11.5
枚数	90
延べ引抜長(m)	264.5

※打込長と同数

(1) 鋼矢板 IV型, L= 11.5 m/枚
 1) 鋼矢板 IV型 (矢板長 L = 12 m/枚 , W = 0.0761 t/m)
 1枚当たり質量 W = 12 × 0.0761 = 0.91 t

	施工延長(m)	枚数	施工質量(t)
	5.6	14	12.74
	9.0	22.5	20.48
合計	14.6	37	33.2

2) 鋼矢板打込長（パイプロ,Nmax≦50）
 （12m以下）

平均打込長(m)	11.5	11.5	132.25
	11.5	11.5	132.25
加重平均打込長(m)		11.5	264.50
延べ打込長(m)		264.5	

3) 鋼矢板引抜長（油圧圧入）
 （12m以下）

平均引抜長(m)	11.5
枚数	37
延べ引抜長(m)	264.5

※打込長と同数

仮締切部路面覆工数量集計表

種 別	規 格	単位	数 量	摘 要
主部材	(SS400)			
H形鋼	350×350×12×19	kg	540	
〃	200×200×8×12	kg	3,108	
〃	150×150×7×10	kg	3,941	
PL	t=19	kg	2,488	
〃	t=12	kg	928	
	主部材 計	kg	11,005	
副部材A	(SS400)			
PL	t=34	kg	9	
〃	t=10	kg	1	
〃	t=9	kg	416	
	副部材A 計	kg	426	
副部材B	(F10T)			
H.T.B (1-NT,2-PW付)	M22×115	kg	1	
〃	〃 ×110	kg	1	
〃	〃 ×85	kg	1	
〃	〃 ×75	kg	76	
〃	〃 ×70	kg	134	
	小計	kg	213	
	(SS400)			
TW	M22用 □44 (i%)	kg	1	
	小計	kg	1	
	副部材B 計	kg	214	

上部工首下長さ別B.N.本数

種 別	規 格	単位	数 量	摘 要
	(F10T)			
H.T.B (1-NT,2-PW付)	M22×115	本	1	
〃	〃 ×110	本	1	
〃	〃 ×85	本	1	
〃	〃 ×75	本	134	
〃	〃 ×70	本	242	
	小計	本	379	

仮締切部路面覆工数量

1) 鋼重

種別	断面(mm)	長さ (mm)	単位質量 (kg/m)	1本当り 質量(kg)	本数	質量 (kg)	摘 要	材質
	主部材							
H	350×350×12×19	4,000	135	540	1	540	U2	SS400
"	150×150×7×10	1,217	31.1	37.85	83	3,141	h1~h83 平均長	"
"	150×150×7×10	1,029	31.1	32	25	800	h84~h108 平均長	"
"	200×200×8×12	4,443	49.9	222	14	3,108	h109~h122 平均長	"
	計				123	7,589		
PL	350× 19	3,650	52.20	190.5	2	381	U1	"
"	303× 12	3,650	28.54	104.18	1	104	"	"
"	350× 19	12,689	52.20	662.40	1	662	U3	"
"	406× 12	12,692	38.25	485.41	1	485	"	"
"	350× 19	12,672	52.20	661.52	1	662	"	"
"	350× 19	7,500	52.20	391.52	1	392	U4	"
"	479× 12	7,507	45.12	338.73	1	339	"	"
"	350× 19	7,481	52.20	390.53	1	391	"	"
	計				9	3,416		
	副部材 A							
PL	120× 9	310	8.48	2.60	6	16	垂直補剛材 U1	SS400
"	120× 9	303	8.48	2.57	6	15	"	"
"	120× 9	312	8.48	2.65	6	16	垂直補剛材 U2	"
"	120× 9	330	8.48	2.80	2	6	垂直補剛材 U3	"
"	120× 9	334	8.48	2.83	2	6	"	"
"	120× 9	352	8.48	2.98	2	6	"	"
"	120× 9	363	8.48	3.08	2	6	"	"
"	120× 9	358	8.48	3.04	2	6	"	"
"	120× 9	333	8.48	2.82	2	6	"	"
"	120× 9	308	8.48	2.61	2	5	"	"
"	120× 9	303	8.48	2.57	2	5	"	"
"	120× 9	330	8.48	2.80	2	6	垂直補剛材 U4	"
"	120× 9	372	8.48	3.15	2	6	"	"
"	120× 9	414	8.48	3.51	2	7	"	"
"	60× 9	130	4.24	0.55	432	238	垂直補剛材 h1~h108	"
"	65× 9	176	4.59	0.81	82	66	垂直補剛材 h112~h122	"
"	130× 34	251	34.70	8.71	1	9	ソールPL h84	"
"	120× 10	130	9.42	1.22	1	1	"	"
	計				556	426		
	副部材B							

種別	断面(mm)	長さ (mm)	単位質量 (kg/m)	1本当り 質量(kg)	本数	質量 (kg)	摘 要	材質
H.T.B	M22(1-NT,2-PW付)	70		0.555	242	134	h1~h83 h85~h122	F10T
"	"	75		0.570	134	76	"	"
"	"	85		0.600	1	1	h84	"
"	"	110		0.674	1	1	"	"
"	"	115		0.689	1	1	"	"
	小計				379	213		
TW	M22用 □44 (3%)	中心厚≒6mm		0.091	2	1	h84	SS400
	小計				2	1		
	計					214	213+1	
	主部材					11,005		
	副部材 A					426		
	副部材 B					214		
	合 計					11,645		

仕訳表

種別	断面(mm)	長さ (mm)	単位質量 (kg/m)	1本当り 質量(kg)	本数	質量 (kg)	摘 要	材質
	主部材							
H	350×350×12×19					540		SS400
"	200×200×8×12					3,108		"
"	150×150×7×10					3,941		"
PL	t=19					2,488		"
"	t=12					928		"
	計					11,005		
	副部材 A							
PL	t=34					9		SS400
"	t=10					1		"
"	t=9					416		"
	計					426		
	副部材 B							
H.T.B	M22	115			1	1	h1~h83 h85~h122	F10T
"	"	110			1	1	"	"
"	"	85			1	1	h84	"
"	"	75			134	76	"	"
"	"	70			242	134	"	"
	小計				379	213		
TW	M22用 □44 (3%)				2	1	h84	SS400
	小計					1		
	計					214	213+1	

首下長さ別B.N.本数

高力ボルト

M22×115	1	本
" ×110	1	"
" ×85	1	"
" ×75	134	"
" ×70	242	"
計	379	本

フランジ

H150×150×7×10	mm	金額	重量(kg)
h1	1,937	23,380	61.0
h2	1,920	23,180	60.5
h3	1,902	22,970	59.9
h4	1,884	22,760	59.3
h5	1,867	22,560	58.8
h6	1,849	22,350	58.2
h7	1,832	22,150	57.7
h8	1,814	21,940	57.1
h9	1,797	21,750	56.6
h10	1,779	21,540	56.0
h11	1,761	21,330	55.5
h12	1,744	21,130	54.9
h13	1,726	20,920	54.4
h14	1,709	20,720	53.8
h15	1,691	20,510	53.3
h16	1,674	20,310	52.7
h17	1,656	20,100	52.2
h18	1,638	19,890	51.6
h19	1,621	19,690	51.1
h20	1,603	19,490	50.5
h21	1,586	19,290	50.0
h22	1,568	19,080	49.4
h23	1,551	18,880	48.9
h24	1,533	18,670	48.3
h25	1,515	18,460	47.7
h26	1,498	18,260	47.2
h27	1,480	18,050	46.6
h28	1,463	17,850	46.1
h29	1,445	17,640	45.5
h30	1,428	17,450	45.0
h31	1,410	17,240	44.4
h32	1,392	17,030	43.8
h33	1,375	16,830	43.3
h34	1,357	16,620	42.7
h35	1,340	16,420	42.2
h36	1,322	16,210	41.6
h37	1,305	16,010	41.1
h38	1,287	15,800	40.5
h39	1,269	15,590	40.0
h40	1,252	15,390	39.4
h41	1,234	15,180	38.9
h42	1,217	14,990	39.3
h43	1,199	14,780	37.8
h44	1,182	14,580	37.2
h45	1,164	14,370	36.7
h46	1,146	14,160	36.1
h47	1,129	13,960	35.6
h48	1,111	13,750	35.0
h49	1,094	13,550	34.5
h50	1,076	13,340	33.9
h51	1,059	13,150	33.4
h52	1,041	12,940	32.8
h53	1,023	12,730	32.2
h54	1,006	12,530	31.7
h55	988	12,320	31.1
h56	971	12,120	30.6
h57	953	11,910	30.0
h58	936	11,710	29.5
h59	918	11,500	28.9
h60	900	11,290	28.3
h61	883	11,090	27.8
h62	865	10,880	27.2
h63	848	10,690	26.7
h64	830	10,480	26.1
h65	813	10,280	25.6
h66	795	10,070	25.0
h67	777	9,860	24.5
h68	760	9,660	23.9
h69	742	9,450	23.4
h70	725	9,250	22.8
h71	707	9,040	22.3
h72	690	8,850	21.7
h73	672	8,640	21.2
h74	654	8,430	20.6
h75	637	8,230	20.1
h76	619	8,020	19.5
h77	602	7,820	19.0
h78	584	7,610	18.4
h79	567	7,410	17.9
h80	549	7,200	17.3
h81	531	6,990	16.7
h82	514	6,790	16.2
h83	496	6,580	15.6
合計		1,243,620	3,181.69

H150×150×7×10	mm	金額	重量(kg)
h84	1,240	15,250	39.055

H150×150×7×10	mm	金額	重量(kg)
h85	1,223	15,060	38.52
h86	1,205	14,850	37.953
h87	1,187	14,640	37.386
h88	1,170	14,440	36.85
h89	1,152	14,230	36.283
h90	1,135	14,030	35.748
h91	1,117	13,820	35.181
h92	1,100	13,620	34.646
h93	1,082	13,410	34.079
h94	1,064	13,200	33.512
h95	1,047	13,010	32.976
h96	1,029	12,800	32.409
h97	1,012	12,600	31.874
h98	994	12,390	31.307
h99	977	12,190	30.772
h100	959	11,980	30.205
h101	941	11,770	29.638
h102	924	11,570	29.102
h103	906	11,360	28.535
h104	889	11,160	28
h105	871	10,950	27.433
h106	854	10,760	26.898
h107	836	10,550	26.331
h108	818	10,340	25.764
合計		304,730	771.40

H150×150×7×10	mm	金額	重量(kg)
合計		1,563,600	3,992.15

H200×200×8×12	受桁長さ(mm)L3	金額	重量(kg)
h109	685	13550	34.182
h110	1,263	24220	63.024
h111	1,841	34890	91.866
h112	2,419	45570	120.709
h113	2,997	56240	149.551
h114	3,576	66930	178.443
h115	4,154	77600	207.285
h116	4,732	88270	236.128
h117	5,310	98940	264.970
h118	5,888	109610	293.812
h119	6,466	120370	322.654
h120	7,045	131149	351.546
h121	7,623	141908	380.389
h122	8,201	152668	409.231
合計		1,161,915	3,103.79

仮橋端部土留工数量集計表

種 別			規 格	単位	数 量	摘 要
鋼 矢 板	施工延長		III型 L=6.0m	m	10.4	リース材
	枚数			枚	24	
	施工質量			kg	8.6	
	打込長 (Nmax≤50)	9m以下	1枚当り	m	10.4	油圧圧入引抜
			枚数	m	24.0	
			全長	m ³	249.6	
	引 抜 長	9m以下	1枚当り	m ³	10.4	
			枚数	m	24.0	
			全長	m	249.6	
横矢板		あかまつ等,30mm厚	m ²	25.8	設置・撤去	

仮橋端部土留鋼材数量集計表

種 別	規 格	単位	数 量	摘 要
主部材	(SS400)			
H形鋼	200×200×8×12	kg	2,076	
溝形鋼	250×90×9×13	kg	720	
PL	t=36	kg	318	
H.T.B	M22×60	kg	55	
	計	kg	3,169	

上部工首下長さ別B.N.本数

種 別	規 格	単位	数 量	摘 要
	(F10T)			
H.T.B	M22×60	本	104	
	計	本	104	

(1) 鋼矢板 Ⅲ型, L= 6.0 m/枚

1) 鋼矢板 Ⅲ型 (矢板長 L = 6.0 m/枚 , W = 0.0600 t/m)

1枚当たり質量 W = 6.0 × 0.0600 = 0.36 t

	施工延長(m)	枚数	施工質量(t)
	10.4	24	8.64

2) 鋼矢板打込長 (パイプロ, Nmax≤50)

(9m以下) 3m

打込長(m)		10.4
枚数	前面	24
	合計	24
延べ打込長(m)		249.6

3) 鋼矢板引抜長 (パイプロ)

(9m以下) 3m

引抜長(m)	10.4
枚数	24
延べ引抜長(m)	249.6

※打込長と同数

(2) 横矢板 (あかまつ等, 30mm厚)

$$A_1 = 0.82 \times 2.70 \times 10 + 0.82 \times 4.50 = 25.8 \text{ m}^2$$

(3) 仮締切部路面覆工数量

1) 鋼重

[illegible]

仮橋橋台基礎コンクリート数量集計表

種 別	規 格	単位				摘 要
			K1～K6	K7～K12	合計	
コンクリート	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	m^3	6.2	6.4	12.6	
型枠	一般	m^2	10.4	10.6	21.0	
鉄筋(SD345)	D13	kg	103	103	206	
基礎碎石	RC-40, t=100mm	m^2	16.4	16.4	32.8	
打込式アンカー	M22×200	本	36	36	72	
		kg	35	35	70	
土留板	t=20	m^2	-	27.9	27.9	
間詰コンクリート	t=20	m^3	0.4	0.4	0.7	

K1～K6

1) コンクリート($\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$)

面積

$$A_{1-1} = 0.300 \times 1.750 = 0.525 \text{ m}^2$$

$$A_{1-2} = 0.360 \times 2.000 = 0.720 \text{ m}^2$$

$$A_{1-3} = 0.420 \times 2.000 = 0.840 \text{ m}^2$$

$$A_{1-4} = 0.482 \times 2.000 = 0.964 \text{ m}^2$$

$$A_{1-5} = 0.544 \times 2.000 = 1.088 \text{ m}^2$$

$$A_{1-6} = 0.606 \times 1.750 = 1.061 \text{ m}^2$$

$$A_1 = 5.198 \text{ m}^2$$

体積

$$V_1 = 5.198 \times 1.200 = 6.24 \text{ m}^3$$

2) 型枠 (一般)

$$A_1 = 5.198 \times 2 = 10.396 \text{ m}^2$$

(側面)

$$A_{2-1} = 0.300 \times 1.200 = 0.360 \text{ m}^2$$

$$A_{2-2} = 0.606 \times 1.200 = 0.727 \text{ m}^2$$

(段差部)

$$A_{3-1} = 0.060 \times 1.200 = 0.072 \text{ m}^2$$

$$A_{3-2} = 0.060 \times 1.200 = 0.072 \text{ m}^2$$

$$A_{3-3} = 0.062 \times 1.200 = 0.074 \text{ m}^2$$

$$A_{3-2} = 0.062 \times 1.200 = 0.074 \text{ m}^2$$

$$A_{3-3} = 0.062 \times 1.200 = 0.074 \text{ m}^2$$

$$A = 11.85 \text{ m}^2$$

3) 鉄筋 (SD345)

(配筋図より)

$$D13 \quad 103 \text{ kg}$$

4) 基礎碎石(RC-40,t=100mm)

$$A = 11.700 \times 1.400 = 16.380 \text{ m}^2$$

5) 打込式アンカー (M22×200)

$$N = 36 \text{ 本}$$

$$W = 0.973 \times 36 = 35 \text{ kg}$$

6) 間詰コンクリート

$$A = 0.208 \times 0.151 = 0.031 \text{ m}^2$$

$$V = 0.031 \times 11.500 = 0.36 \text{ m}^3$$

K7~K12

1) コンクリート($\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$)

面積

$$\begin{aligned} A_{1-1} &= 0.300 \times 1.750 &= 0.525 \text{ m}^2 \\ A_{1-2} &= 0.365 \times 2.000 &= 0.730 \text{ m}^2 \\ A_{1-3} &= 0.430 \times 2.000 &= 0.860 \text{ m}^2 \\ A_{1-4} &= 0.495 \times 2.000 &= 0.990 \text{ m}^2 \\ A_{1-5} &= 0.560 \times 2.000 &= 1.120 \text{ m}^2 \\ A_{1-6} &= 0.625 \times 1.750 &= 1.094 \text{ m}^2 \\ \hline A_1 &= 5.319 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

体積

$$V_1 = 5.319 \times 1.200 = 6.38 \text{ m}^3$$

2) 型枠 (一般)

$$A_1 = 5.319 \times 2 = 10.638 \text{ m}^2$$

(側面)

$$\begin{aligned} A_{2-1} &= 0.300 \times 1.200 &= 0.360 \text{ m}^2 \\ A_{2-2} &= 0.625 \times 1.200 &= 0.750 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

(段差部)

$$\begin{aligned} A_{3-1} &= 0.065 \times 1.200 &= 0.078 \text{ m}^2 \\ A_{3-2} &= 0.065 \times 1.200 &= 0.078 \text{ m}^2 \\ A_{3-3} &= 0.065 \times 1.200 &= 0.078 \text{ m}^2 \\ A_{3-2} &= 0.065 \times 1.200 &= 0.078 \text{ m}^2 \\ A_{3-3} &= 0.065 \times 1.200 &= 0.078 \text{ m}^2 \\ \hline A &= 12.14 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

3) 鉄筋 (SD345)

(配筋図より)

$$D13 \quad 103 \text{ kg}$$

4) 基礎碎石(RC-40,t=100mm)

$$A = 11.700 \times 1.400 = 16.380 \text{ m}^2$$

5) 打込式アンカー (M22×200)

$$N = 36 \text{ 本}$$

$$W = 0.973 \times 36 = 35 \text{ kg}$$

6) 土留板(t=20)

$$L_1 = 23.0 \text{ m}$$

$$A_1 = 23.000 \times 1.124 = 25.852 \text{ m}^2$$

$$L_2 = 0.9 \text{ m}$$

$$\begin{aligned} A_2 &= 0.900 \times 1.124 \times 2 &= 2.023 \text{ m}^2 \\ \hline A &= 27.88 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

7) 間詰コンクリート

$$A = 0.208 \times 0.151 = 0.031 \text{ m}^2$$

$$V = 0.031 \times 11.500 = 0.36 \text{ m}^3$$

県水道管移設部締切工数量集計表

		規 格		単 位	数 量			摘 要
					締切部	町道土留	合計	
鋼矢板 Ⅲ型 L=14.5m	L=15.0m/枚 (SY295)	施工延長		m	25.6	-	25.6	リース材
		枚数		枚	64	-	64	
		施工質量		t	64.0	-	64.0	
	打込長 (Nmax≤50)	15m以下	1枚当り	m	14.5	-		油圧圧入引抜
			枚数	枚	64	-	64	
			全長	m	928.0	-	928.0	
	引抜長	15m以下	1枚当り	m	14.50	-		
			枚数	枚	64	-	64	
			全長	m	928.0	-	928.0	
鋼矢板 Ⅳ型 L=11.5m	L=12.0m/枚 (SY295)	施工延長		m	-	11.6	11.6	リース材
		枚数		枚	-	275	275	
		施工質量		t	-	250.3	250.3	
	打込長 (Nmax≤50)	12m以下	1枚当り	m	-	11.50		油圧圧入引抜
			枚数	枚	-	275	275	
			全長	m	-	3162.5	3162.5	
	引抜長	12m以下	1枚当り	m	-	11.50		
			枚数	枚	-	275	275	
			全長	m	-	3162.5	3162.5	

(1) 鋼矢板 Ⅲ型, L= 14.5 m/枚

1) 鋼矢板 Ⅲ型 (矢板長 L = 15.0 m/枚 , W = 0.0600 t/m)

1枚当たり質量 W = 15.0 × 0.0600 = 0.90 t

	施工延長(m)	枚数	施工質量(t)
前面	8.4	21	18.90
背面	8.4	21	18.90
起点側	4.4	11	9.90
終点側	4.4	11	9.90
合計	25.6	64	57.6

2) 鋼矢板打込長 (パイプロ, Nmax≤50)

(15m以下)

平均打込長(m)	前面	14.5
	背面	14.5
	起点側	14.5
	終点側	14.5
加重平均打込長(m)		14.5
枚数	前面	21
	背面	21
	起点側	11
	終点側	11
	合計	64
延べ打込長(m)		928.0

3) 鋼矢板引抜長 (パイプロ)

(15m以下)

引抜長(m)	14.5
枚数	64
延べ引抜長(m)	928.0

※打込長と同数

(2) 鋼矢板 Ⅳ型, L= 11.5 m/枚

1) 鋼矢板 Ⅳ型 (矢板長 L = 12.0 m/枚 , W = 0.0761 t/m)

1枚当たり質量 W = 12.0 × 0.0761 = 0.91 t

	施工延長(m)	枚数	施工質量(t)
	8.8	22	20.02
	28.0	72	65.52
	3.2	8	7.28
	16.0	40	36.40
	2.4	6	5.46
	18.0	45	40.95
	2.8	7	6.37
	24.0	60	54.60
	6.0	15	13.65
合計	109.2	275	250.3

2) 鋼矢板打込長 (パイプロ, Nmax≤50)

(12m以下)

平均打込長(m)	22	11.5	253
	72	11.5	828
	8	11.5	92
	40	11.5	460
	6	11.5	69
	45	11.5	517.5
	7	11.5	80.5
	60	11.5	690
	15	11.5	172.5
加重平均打込長(m)		11.5	3162.50
延べ打込長(m)		3162.5	

3) 鋼矢板引抜長 (油圧圧入)

(12m以下)

平均引抜長(m)	11.5
枚数	275
延べ引抜長(m)	3162.5

※打込長と同数

仮橋端部土留鋼材数量集計表

種 別	規 格	単位	数 量	摘 要
主部材	(SS400)			
H形鋼	350×350×12×19	kg	3,132	
"	300×300×10×15	kg	673	
副部材(A)	主部材×22%	kg	837	
副部材(B)	主部材×4%	kg	152	
	計	kg	4,794	

1) 鋼重

種別	断面(mm)	長さ (mm)	単位質量 (kg/m)	1本当り 質量(kg)	本数	質量 (kg)	摘 要	材質
	主部材							
H形鋼(腹起し)	350×350×12×19	7,450	135	1,006	2	2,012	SS400	リース材
H形鋼(腹起し)	350×350×12×19	4,150	135	560	2	1,120	"	"
					4	3,132		
H形鋼 (切梁)	300×300×10×15	3,450	93	321	1	321	SS400	リース材
H形鋼(隅火打ち)	300×300×10×15	950	93	88	4	352	SS400	リース材
					5	673		
	主部材					3,805		
	副部材 A		主部材×22%			837		
	副部材 B		主部材×4%			152		
	合 計					4,794		

仮締切排水工数量集計表

種 別	規 格	単位	数 量	摘 要
工事用水中 モーターポンプ	普通型（潜水ポンプ） 口径200mm	台	1.0	全揚程10m 270日
発動発電機	定格容量45kVA	台	1.0	全揚程10m 330日

舗装工_集計表

工 種	種 別	細 別	規 格	数量区分	単位	数 量	備 考
舗装工	車道舗装 t=10cm アスファルト舗装	表層	再生密粒度アスコン	t=5cm	m2	854. 4	
	県道	基層	再生粗粒度アスコン	t=5cm	m2	854. 4	
		上層路盤	再生粒度調整碎石	t=10cm	m2	854. 4	
		下層路盤	再生クラッシャーラン	t=25cm	m2	854. 4	
	歩道(県道)舗装 t=4cm アスファルト舗装	表層	再生細粒度アスコン	t=4cm	m2	705. 7	
		上層路盤	再生クラッシャーラン	t=10cm	m2	705. 7	
	車道舗装 t=5cm アスファルト舗装	表層	再生密粒度アスコン	t=5cm	m2	98. 8	
	町道	上層路盤	再生粒度調整碎石	t=10m	m2	98. 8	
		下層路盤	再生クラッシャーラン	t=15cm	m2	98. 8	
	車道舗装 t=10cm アスファルト舗装	表層	再生密粒度アスコン	t=5cm	m2	635. 4	
	迂回路	基層	再生粗粒度アスコン	t=5cm	m2	635. 4	
		上層路盤	再生粒度調整碎石	t=10cm	m2	635. 4	
		下層路盤	再生クラッシャーラン	t=25cm	m2	635. 4	
	覆工板舗装 t=5cm アスファルト舗装	表層	再生密粒度アスコン	t=5cm	m2	209. 6	
	迂回路部	下層路盤	再生粒度調整碎石	t=平均36mm	m2	81. 8	
	車道舗装 t=5cm アスファルト舗装	表層	再生密粒度アスコン	t=5cm	m2	440. 0	
	迂回路車道上						
防護柵工	防護柵	転落防止柵			m	74. 9	
		添架型投物防止柵 鋼製車両用防護柵			m	20. 96	
区画線工	区画線		車道外側線	白色実線t=15cm	m	257. 3	
			車道中央線	黄色実線t=15cm	m	128. 6	
			車道外側線	白色破線t=30cm	m	85. 1	
			迂回路部 車道外側線	白色実線t=15cm	m	163. 5	

舗装工 延長調書

				No.1		No.1	
県道；：車道アスファルト舗装 t=10cm		町道：車道アスファルト舗装 t=5cm		町道：車道アスファルト舗装 t=5cm		県道：歩道アスファルト舗装 t=4cm	
測 点	面積			測 点	面積	測 点	面積
5：5：10：25		5:10:15		No.7+4.6～No.7+11付近（南側）	228.5	4:10（再生細粒土AC+RC-40）	
No.4+14.4～No.6+17.8	324.0	No.22+6.1～No.23+6.6	81.5	※表層のみ		※No.4+14.4～No.6+18.0	104.5
No.8+9.4～No.12+14.3	530.4	No.8+5.6～No.9+7.8付近	17.3			No.6+16.24～No.7+7.4	21.5
						※No.8+9.4～No.12+14.3付近（北	290.4
						※No.8+9.4～No.12+14.3付近（南	289.3
						※植樹帯ブロックも舗装	
合 計	854.4	合 計	98.8	合 計	228.5	合 計	705.7

迂回路部：車道アスファルト舗装 t=10cm		迂回路部：車道アスファルト舗装 t=5cm		迂回路部：車道アスファルト舗装 t=5cm			
測 点	延長	測 点	延長	測 点	延長		
迂回路 5：5：10：25		迂回路：覆工板舗装		(本線)4+14.4～No.6+17付近	325.2		
No.4+14.4～迂回路No.4+14	419.8	迂回路No.4+14～No.10+2.2(本線)	209.6	(本線)No.12～No. 12+14.3	114.8		
No.10+2.5(本線)～No.12	215.6	5：バリアク厚		※表層のみ			
合 計	635.4	合 計	209.6	合 計	440.0	合 計	0.0

車道外側線(白色実線t=15cm)		車道中央線(黄色実線t=15cm)		車道中央線(白色破線t=30cm)		迂回路部：車道外側線(白色実線t=15cm)	
測 点	延長	測 点	延長	測 点	延長	測 点	延長
No.4+14.4～No.6+17.8(北)	43.5	No.4+14.4～No.6+17.8	43.5				163.5
No.4+14.4～No.6+17.8(南)	43.6	No.8+9.4～No.12+14.3	85.1	No.8+9.4～No.12+14.3	85.1		
No.8+9.4～No.12+14.3(左)	84.9						
No.9+9.4～No.12+14.3(右)	85.3						
合 計	257.3	合 計	128.6	合 計	85.1	合 計	163.5

				No.2		No.2	
転落防止柵		添架型投物防止柵		鋼製車両用防護柵		鋼製車両用防護柵	
測 点	延長・箇所	測 点	延長・箇所	測 点	延長・箇所	測 点	延長・箇所
No.8+9.4～No.9+9.5(南：西)	20.2	No.9+9.5～No.9+19.9(北)	10.48	No.9+9.5～No.9+19.9(北)	10.48	No.9+9.5～No.9+19.9(北)	10.48
No.9+19.9～No.12+14.3(南：東)	54.7	No.9+9.5～No.9+19.9(南)	10.48	No.9+9.5～No.9+19.9(南)	10.48	No.9+9.5～No.9+19.9(南)	10.48
合 計	74.9	合 計	20.96	合 計	20.96	合 計	20.96

日数計算表

132／141

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数量	日当り 作業量	施工日数	備 考
土工	掘削工	掘削（土砂）	5000m3未満	m3	1,140	230	5.0	I-14-④-6
		掘削(盛土撤去)		m3	270	230	1.2	I-14-④-14
	路体盛土工	路体盛土	2.5m未満	m3	130	50	2.6	I-14-④-13
		路体盛土	2.5m以上4.0m未満	m3	80	86	0.9	I-14-④-13
		路体盛土	4.0m以上	m3	1,200	350	3.4	I-14-④-13
	残土処理工	土砂等運搬	仮置き地	m3	1,000	56	17.9	I-14-④-10
		土砂等運搬			2,473	21	117.8	I-14-④-10
	固結工	中層混合処理						
			1.添加量130(kg/m3)	m3	630	274	2.3	Ⅱ-2-⑩-47
			2.添加量230(kg/m3)	m3	260	274	1.0	Ⅱ-2-⑩-47
			3.添加量150(kg/m3)	m3	1,267	274	4.6	Ⅱ-2-⑩-47
			4.添加量220(kg/m3)	m3	14	274	0.1	Ⅱ-2-⑩-47
			5.添加量200(kg/m3)	m3	14	274	0.1	Ⅱ-2-⑩-47
	擁壁工	プレキャスト擁壁		m	25	17	1.5	I-14-④-24
			6500×2000	本	1			
			5500×2000	本	1			
			2100×2000	本	2			
			2100×1024	本	1			
			2200×2000	本	4			
			2300×2000	本	2			
			2400×2000	本	2			
			基礎工	式	1			
			敷モルタル 1：3	m3	1	1	0.8	I-14-④-54
			均しコンクリート 18-8-40BB t=100	m3	3	69	0.1	I-14-④-54
			均しコンクリート 18-8-40BB t=150	m3	4	69	0.1	I-14-④-54
			同上型枠	m2	5	38	0.1	I-14-④-54
			基礎砕石RC-40 t=200mm	m2	58	155	0.4	I-14-④-20
			裏込砕石RC-40 t=300mm	m3	8	38	0.2	I-14-④-20
			ロードウォールLRT基礎工	式	1			
			現場打ちコンクリート 24-8-25	m3	0.23	102	0.0	I-14-④-45
			同上型枠	m2	2	38	0.1	I-14-④-54
			鉄筋 SD345 D13	t	0.002	3.5	0.000	I-14-⑤-1
	軽量盛土工	軽量盛土		m3	135	42	3.2	I-14-④-44
		緊結金具	150×150	個	311			
		排水材	長繊維不織布 ODS,t= 5mm	m2	107	107	1.0	I-14-④-50

日数計算表

133／141

		床版工		式	1			
		床版専用埋設型枠	撤去しない埋設型枠	m2	4	100	0.0	I -14-④-54
		基礎工		式	1			
		壁面工		m2	56	65	0.9	I -14-④-44
		重力式擁壁	18-8-40BB	m3	6	5	1.3	I -14-④-24
		裏込碎石	単粒土碎石4号 (S-40)	m3	26	38	0.7	I -14-④-44
		足場	単管	掛m3	53	71	0.8	I -14-④-56
	プレキャストカーポート工	プレキャストボックス		m	17	2	8.5	I -14-④-28
		2連5分割ボックスカーポート施工費						
		ボックスカーポート基礎工	敷モルタル	m3	7	1	5.1	I -14-④-54
			均しコンクリート18-8-40	m3	45	69	0.7	I -14-④-54
			基礎碎石 t = 300	m2	180	155	1.2	I -14-④-20
			地覆コンクリート	m3	7	69	0.1	I -14-④-54
			型枠	m2	44	38	1.2	I -14-④-54
		側溝工	管(函)渠型側溝 円形側溝	m	192.0	25.0	7.7	I -14-④-29
		集水柵・マンホール工	現場打ち街渠柵G 18-8-40BB	箇所	2.0	4.0	0.5	I -14-④-33
			異形棒鋼 D13 L=400	箇所	0.0080	3.5	0.0	I -14-⑤-1
			プレキャスト街渠柵A	箇所	5.0	125.0	0.0	I -14-④-29
			蓋 街渠柵G(ゲレーチング蓋)T-25滑り止めタイプ	枚	2.0			
			蓋 コンクリート蓋	枚	2.0			
			蓋 街渠柵Aゲレーチング	枚	5.0			
		防護柵撤去工	防護柵撤去(ガードレール)	m	180	250	0.7	I -14-⑤-5
			防護柵撤去(ガードパイプ)	m	170	75	2.3	I -14-⑤-9
		構造物取壊し工	コンクリート構造物取壊し Co無筋 機械施工	m3	198	21	9.4	I -14-⑤-39
			既設上部工撤去 Co有筋 機械施工	m3	14	21	0.7	I -14-⑤-39
			既設下部工撤去 Co無筋 機械施工	m3	119	21	5.7	I -14-⑤-39
			既設下部工撤去 Co有筋 機械施工	m3	175	21	8.3	I -14-⑤-39
			車止め撤去	箇所	4			
			カーブミラー撤去 撤去・再設置	本	1			
			舗装版切断 15cm以下	m	139	203	0.7	I -14-④-115
			舗装版破碎 t = 4 c m	m2	653	484	1.4	I -14-④-115
			舗装版破碎 t = 10 c m	m2	854	484	1.8	I -14-④-115
			舗装版破碎 t = 5 c m	m2	308	484	0.6	I -14-④-115
			舗装版破碎 (既設下部) t = 5 c m	m2	42	484	0.1	I -14-④-115

日数計算表

134／141

		排水構造物撤去工	L型側溝撤去	m	14	21	0.7	I-14-⑤-39
			ﾌﾟﾚｷﾞｽﾄL型側溝-2	m	18	21	0.8	I-14-⑤-39
			街渠B撤去	m	9	21	0.4	I-14-⑤-39
			管(函)渠型側溝撤去	m	192	21	9.1	I-14-⑤-39
			集水桝撤去	基	7	250	0.03	I-14-④-29
			U型側溝撤去 PU180	m	68	21	3.2	I-14-⑤-39
			U型側溝撤去 PU240	m	29	21	1.4	I-14-⑤-39
			蓋版撤去	枚				
			蓋版撤去 500×400用	枚				
			蓋版撤去 400×300用	枚				
		縁石撤去工	歩車道境界ﾌﾞﾛｯｸ撤去 180/240×300×600	m	192	200	1.0	I-14-④-108
		伐木除根工	伐木・伐竹 幹周50cm	本	16	20	0.8	I-14-⑤-15
			防草シート撤去	m2	365	440	0.8	I-14-⑤-28
		運搬処理工	殻運搬 Co無筋	m3	317	25	12.7	I-14-④-46
			殻運搬 Co有筋	m3	218	20	10.9	I-14-④-46
			殻運搬 As殻	m3	213	12	17.8	I-14-④-49
			殻運搬 金属	kg	5,058			
			殻運搬 廃ﾌﾞﾗ	m3	3			
			殻運搬 伐木	m3	5			
	作業土工	床掘	土砂 H≦5m,土留無	m3	3,432	220	15.6	I-14-④-16
		床掘	土砂 H≦5m,自立式	m3	976	220	4.4	I-14-④-16
		床掘	土砂 H≦5m,切梁式	m3	162	220	0.7	I-14-④-16
		床掘	土砂 5≦H≦20m,切梁	m3	628	200	3.1	I-14-④-16
		埋戻し	最小埋戻し幅4m以上	m3	0	270	0.0	I-14-④-17
		埋戻し	最大埋戻し幅4m以上	m3	3,600	89	40.5	I-14-④-17
		埋戻し	最大埋戻し幅1m以上4m未満	m3	1,200	53	22.6	I-14-④-17
		埋戻し	最大埋戻し幅1m未満	m3	30	33	0.9	I-14-④-17
		碎石埋戻し		m3	20	89	0.2	I-14-④-17
	管敷設工	県水道管	配水管移設	m	134	8	17.4	I-14-④-31
		大和平野農水管復旧工	大和平野農水管復旧 φ300	m	165	50	3.3	I-14-④-30
		水道管復旧工	水道管復旧	m	108	50	2.2	I-14-④-30
		下水道管復旧工	下水道管復旧 φ200	枚	90	50	1.8	I-14-④-30

日数計算表

135／141

			鋼矢板 L=15.0m	Ⅲ型 L=8m 引抜長15m以下			20	0.0	Ⅱ-5-②-8
	工事用道路工	土のう	製作・設置	袋	52	133	0.4	I-14-④-57	
		土のう	撤去	袋	14	333	0.0	I-14-④-57	
	仮橋上部工	橋軸方向主桁							
		(主部材)	H鋼 594×302×14×23	t	19				
			〔鋼 250×90×9×13	t	3				
		(副部材A)	PL(プレート)300×16	t	0				
			90×9	t	0				
			100×26	t	0				
			100×28	t	0				
			100×31	t	0				
		(副部材B)	H・T・B M22×90	本	78				
			H・T・B M22×60	本	258				
			H・T・B M22×110	本	2				
			H・T・B M22×115	本	98				
			TW M22用	本	196				
		橋軸直角方向主桁		式	1				
		(主部材)	H鋼 594×302×14×23	t	12				
			〔鋼 250×90×9×13	t	2				
		(副部材A)	PL(プレート)90×9	t	0				
			100×13	t	1				
			100×17	t	1				
			300×22	t	0				
		(副部材B)	H・T・B M22×60	本	104				
			H・T・B M22×105	本	32				
			H・T・B M22×110	本	32				
	仮橋橋面工	覆工板設置	覆工板 締結式	m2	296	109	2.7	I-14-④-58	
		覆工板撤去	撤去	m2	296	185	1.6	I-14-④-58	
		覆工板ズレ止め		t	0.11				
		転落防止柵		m	48				
		スタンション材(F1型)		本	26				
		鋼管	φ48.6×2.3、STK400)	m	96				
		土留板	t=20mm	m2	67				
		間詰め材		m3	5				
		(仮設)ガードレール	Gr-C-4E	m	150	130	1.2	I-14-⑤-4	

日数計算表

136/141

		仮設ガードレール設置	Gr-C-2B-2	m	54	40	1.4	I-14-⑤-4
			Gr-C-2B-2	m	33	40	0.8	I-14-⑤-4
			H300×300×10×15	kg	26,087			
			L100×100×10	kg	195			
		デリネーター		個	60	100	0.6	I-14-⑤-24
		仮設ガードレール撤去	Gr-C-2B-2	m	87	200	0.4	I-14-⑤-5
	仮橋支持杭綱	H綱杭	H300×300×10×15:13m	本	42			
		充填砂		m3	105			
	仮橋・仮棧橋工	仮橋橋台基礎	24-8-25(20)	箇所	12			
		基礎砕石	RC-40	m2	33	155	0.2	I-14-④-20
		鉄筋	SD345:D13	kg	0.21	3.5	0.1	I-14-⑤-1
		型枠	一般型枠	m2	24	38	0.6	I-14-④-54
		コンクリート	24-8-25	m3	13	69	0.2	I-14-④-54
		打込み式アンカー	M22×200	本	72			
		土留め板	t = 20	m2	28			
		間詰めコンクリート	モルタル	m3	1	1	0.5	I-14-④-54
	仮締切工	H綱杭	H350	本	11	50	0.2	II-5-②-19
		充填砂		m3	33			
		横矢板	t=80mm	m2	114			
	仮締切部路面覆工							
		H形綱	H350×350×12×19	t	0.5			
		H形綱	H200×200×8×12	t	3.1			
		H形綱	H150×150×7×10	t	3.9			
		プレート	プレート t=34	kg	9.0			
		プレート	プレート t=10	kg	1.0			
		プレート	プレート t=9	kg	416.0			
		ハテンションボルト	ハテンションボルト M22×115	本	1			
		ハテンションボルト	ハテンションボルト M22×110	本	1			
		ハテンションボルト	ハテンションボルト M22×85	本	1			
		ハテンションボルト	ハテンションボルト M22×75	本	1,334			
		ハテンションボルト	ハテンションボルト M22×70	本	242			
	仮橋端部土留工	鋼矢板	Ⅲ型 L=6m 引抜長9m以下	枚	24	19	1.3	II-5-②-13

日数計算表

137/141

		横矢板	t=30mm	m2	26			
		仮橋端部土留鋼材		式	1			
		H形鋼	H200×200×8×12	kg	2,076.0			
		横形鋼	250×90×9×13	kg	720.0			
		プレート	100×36	kg	318.0			
		ハイテンションボルト	M22×60	本	104			
		土留め		式	1			
	県水道管移設部仮締切	鋼矢板 L=15.0m	Ⅲ型 L=8m 引抜長15m以下	枚	64	13	4.9	Ⅱ-5-②-13
		鋼矢板 L=12.0m	Ⅳ型 L=11.5m 引抜長12m以下	枚	275	16	17.2	Ⅱ-5-②-13
	水替工	ポンプ排水	施工時排水	日	90			
			常時排水	日	210			
	大和平野農水管敷設工	大和平野農水管敷設工	φ900	m	134.0	33	4.1	I-14-④-31
		大和平野農水管撤去工	φ900	m	134.0	66	2.0	I-14-④-31
		水道管布設工	φ75	m	165.0	250	0.7	I-14-④-29
		水道管撤去工	φ75	m	165.0	500	0.3	I-14-④-29
		下水道管敷設工	φ75	m	108.0	250	0.4	I-14-④-29
		下水道管撤去工	φ75	式	1.0	500	0.0	I-14-④-29
	アスファルト舗装工	下層路盤(車道・路肩部)	RC-40 t=250mm	m2	975	940	1.0	I-14-⑤-101
		上層路盤(車道・路肩部)	Rm-30 t=100mm	m2	975	230	4.2	I-14-⑤-101
		基層(車道・路肩部)	再生粗粒度アスコン(20)t=50mm	m2	975	2,300	0.4	I-14-⑤-102
		表層(車道・路肩部)	再生密粒度アスコン(20)t=50mm	m2	975	2,300	0.4	I-14-⑤-102
		上層路盤(歩道部)	RC-40 t=100mm	m2	560	268	2.1	I-14-⑤-101
		表層(歩道部)	再生密粒度アスコン(20)t=40mm	m2	560	250	2.2	I-14-⑤-102
	迂回路舗装	下層路盤(車道・路肩部)	RC-40 t=250mm	m2	861	940	0.9	I-14-⑤-101
		上層路盤(車道・路肩部)	Rm-30 t=100mm	m2	861	230	3.7	I-14-⑤-101
		基層(車道・路肩部)	再生粗粒度アスコン(20)t=50mm	m2	861	2,300	0.4	I-14-⑤-102
		表層(車道・路肩部)	再生密粒度アスコン(20)t=50mm	m2	861	2,300	0.4	I-14-⑤-102
	覆工板部舗装	表層(車道・路肩部)	再生密粒度アスコン(20)t=50mm	m2	209	2,300	0.1	I-14-⑤-102
		上層路盤(車道・路肩部)	Rm-30 平均 t =36mm	m3	82	250	0.3	I-14-⑤-101
	町道復旧	下層路盤(車道・路肩部)	RC-40 t=150mm	m2	99	940	0.1	I-14-⑤-101

日数計算表

138／141

		上層路盤(車道・路肩部)	Rm-30 t=100mm	m2	99	230	0.4	I-14-⑤-101
		表層(車道・路肩部)	再生密粒度ｱｽﾌﾙﾄ(20)t=50mm	m2	99	2,300	0.0	I-14-⑤-102
		表層(車道・路肩部)	再生密粒度ｱｽﾌﾙﾄ(20)t=50mm	m3	229	2,300	0.1	I-14-⑤-102
	縁石工	歩車道境界ブロック (西側)	180/240×300×600	m	23	22	1.1	I-14-④-108
		歩車道境界ブロック (西側)	180/240×300×600(水抜き)	m	3	22	0.1	I-14-④-108
		歩車道境界ブロック (東側)	180/240×300×600	m	146	22	6.6	I-14-④-108
		歩車道境界ブロック (東側)	180/240×300×600(水抜き)	m	20	22	0.9	I-14-④-108
	防止柵工	転落防止柵		m	149	140	1.1	I-14-⑤-9
		基礎ブロック		個	23	22	1.1	I-14-⑤-104
		添架型投物防止柵	ボックスカルバート部	m	21	27	0.8	I-14-④-107
		鋼製車両用防護柵	ボックスカルバート部	m	21	27	0.8	I-14-④-107
		区画線工	熔融式区画線 実線15cm 白	m	257	1,000	0.3	VI-1-①-2
			熔融式区画線 実線15cm 黄	m	129	1,000	0.1	VI-1-①-2
			熔融式区画線 破線30cm 白	m	86	550	0.2	VI-1-①-2
			熔融式区画線 (迂回路部) 実線15cm 白	m	164	1,000	0.2	VI-1-①-2
		植生工	防草シート設置工	m2	365	440	0.8	I-14-⑤-28
合計(日数)							469.12	
							470	丸め
仮設工								
	交通管理							
		交通誘導警備員	B 昼間 交替要員あり	人日			1880	4名/日

工事用道路 集計表

[illegible]

土工計算書

測点番号	距離	掘削 土砂			掘削 地盤改良部		
		断面積	平均断面積	立積	断面積	平均断面積	立積
No.21+6.5		0.0	-	-	0.0	-	-
No.22	13.50	6.5	3.25	43.9	11.6	5.80	78.3
KA.3-2	15.27	5.7	6.10	93.1	31.3	21.45	327.5
No.23	4.73	6.6	6.15	29.1	35.7	33.50	158.5
No.23+2.17	2.17	6.6	6.60	14.3	35.7	35.70	77.5
合計	35.67			180.4			641.8

名称： 転落防止柵	(10m当り)
-----------	---------

(10m当り)

