

上段:当初数量

下段:変更後数量

61号線 福与		計 算 式		数 量	単位
工 種	細 目				
準備工		撤去工・舗装復旧計算書より			
	舗装切断 t=5cm 15.0cm以下	= 41.20	41.00	m	
	舗装版撤去 t=5cm	= 12.20	12.00	m ²	
	ガードレール撤去 Gr-C-4E 支柱、袖壁含む	= 12.00	12.00	m	
	廃材運搬 As塊 L= 2.5 km 南重想定	12.2*0.05 = 0.61	0.60	m ³	
	廃材運搬 鋼材 L= 4.5 km キタニ想定	= 215.00	215	kg	
処分費	廃材処理 As塊	0.61*2.30/1.80 = 0.78	0.80	m ³	
土工		土工計算書より			
	道路土工 機械掘削	= 82.90	83.00	m ³	
	道路土工 盛土	= 22.50	23.00	m ³	
	道路土工 埋戻し ブロック積背面	= 47.30	47.00	m ³	
	作業土工 機械床掘	= 41.80	42.00	m ³	
	作業土工 良質発生土埋戻し	= 16.00	16.00	m ³	
	残土運搬 任意 2.0km	83.0+41.8-(47.3+16.0)/0.9 = 54.50	55.00	m ³	
	残土受入地整地	= 54.50	55.00	m ³	
	盛土法面整形	盛土法面整形計算書 = 67.80	68.00	m ²	
	切土法面整形 ブロック積裏法面	切土法面整形計算書 = 150.50	151.00	m ²	
参考	基面整正	構造物計算書 16.0+10.1+13.1+0.6+0.1 = 39.90	40.00	m ²	
ブロック積 擁壁		構造物計算書 =	1.00	式	
	コンクリートブロック積 控35cm 375kg/m ²	= 150.70	151.00	m ²	
	胴込コンクリート 0.19m ³ /m ² 18-8-25BB	= 28.63	28.60	m ³	
	裏込コンクリート t=10cm 18-8-25BB	= 4.35	4.40	m ³	

上段:当初数量

下段:変更後数量

61号線 福与

工 種	細 目	計 算 式	数 量	単位
	裏込コンクリート t=15cm 18-8-25BB	= 16.08	16.10	m3
	裏込材 RC40-0	= 57.10	57.10	m3
参考	水抜きパイプ VUφ50 L=650	有り = 49.00	49.00	m
参考	吸出し防止材 300*300 t=10 点在	有り = 76.00	76.00	枚
天端コン クリート工	天端コンクリートA	型枠は諸雑費に含む = 22.82	22.80	m
	コンクリート 18-8-25BB t=10cm	= 1.53	1.50	m3
	天端コンクリートB	型枠は諸雑費に含む = 16.91	16.90	m
	コンクリート 18-8-25BB t=10cm	= 1.01	1.00	m3
コンクリート 基礎工	35-B-Ⅲ	型枠は諸雑費に含む = 22.82	22.80	m
	コンクリート 18-8-40BB	= 3.19	3.20	m3
	基礎碎石 RC40-0 t=15cm	= 16.00	16.00	m2
	30-B-Ⅱ	型枠は諸雑費に含む = 16.91	16.90	m
	コンクリート 18-8-40BB	= 1.86	1.90	m3
	基礎碎石 RC40-0 t=15cm	= 10.10	10.00	m2
伸縮目 地工	エラストイト t=10mm	= 6.78	7.00	m2
小口止 工		= 2.00	2.00	基
	コンクリート 18-8-40BB	= 1.00	1.00	m3
	型枠	= 8.00	8.00	m2
	基礎碎石 RC40-0 t=15cm	= 0.60	0.60	m2
間詰コン クリート		= 39.73	39.70	m
	コンクリート 18-8-25BB	= 1.47	1.50	m3

上段:当初数量

下段:変更後数量

61号線 福与				
工 種	細 目	計 算 式	数 量	単位
水路工	既設再利用・撤去・設置	=	1.00	式
	製品 車U360B L=1000 204kg/本	= 41.00	41.00	m
	基礎碎石 RC40-0 t=10cm	= 13.10	13.00	m2
縦排水工	高密度ポリエチレン管 φ 250	=	1.00	式
	シングルプレスト管 NPM-250	仮排水工より転用 = 8.00	8.00	m
舗装工		=	1.00	式
	下層路盤工 RC-40 t=25.0cm	= 12.20	12.00	m2
	上層路盤工 M-25 t=10.0cm	12.2+6.1 = 18.30	18.00	m2
	表層工 再生密粒度As20F t=5.0cm 61号線	= 12.20	12.00	m2
	表層工 再生密粒度As20F t=4.0cm 960号線	= 6.10	6.00	m2
	アスファルト工 再生細粒度As13	断面積=160cm2 0.48m3 = 30.30	30.00	m
法面保護工	植生シート 肥料袋無 標準品	盛土法面整形計算書 = 67.80	68.00	m2
仮設工	掘削法面補強工（仮設）	=	1.00	式
	鉄筋挿入工（仮設） 礫質土 D19×L2000 削孔径90mm	= 75.00	75.00	本
	ボールリンクマシン移設（アンカー）	= 6.00	6.00	回
	グラウト注入（アンカー） 普通ポルトランドセメント	0.039*75 = 2.93	2.90	m3
	足場（アンカー）	= 526.50	527.00	空m3
	単管傾斜足場（ブロック積）	= 141.10	141.00	掛m2
安全施設工	ガードレール Gr-C-4E 支柱、袖ビーム含む	= 32.00	32.00	m

61号線 福与 撤去工・舗装復旧 計 算 書

平面図・縦断図・横断図・構造図より

1) 舗装切断	t=5cm	$40.60 + 0.30 + 0.30$	=	41.2	m
2) 舗装版撤去		$(0.30 + 0.30) * 1/2 * 40.60$	=	12.2	m ²
3) 舗装復旧	61号線 全層	$(0.30 + 0.30) * 1/2 * 40.60$	=	12.2	m ²
4) アスファルト工	960号線 再生細粒度アスコン13 A=0.016 m ²		=	30.3	m
		$0.160 * 30.30 \div 10.00$	=	0.48	m ³
	960号線 舗装：表層+上層	$0.20 * 30.30$	=	6.1	m ²
5) 既設ガードレール撤去	Gr-C-4E	ヒール(32.5kg) 支柱(26.1kg) 袖ヒール(6.56kg) 含む	=	12.0	m
		$32.5 * 3.0 + 26.1 * 4.0 + 6.6 * 2.0$	=	215	kg

61号線 福与 作業土工 計算書											
測 点		床掘	埋戻し		平 均			点間 距離	床掘	埋戻し	
点 名	追加距離	C	R		C	R			C	R	
0.0-10.0	-9.93	1.0	0.4								
0.00	0.00	1.1	0.4		1.05	0.40		9.9	10.4	4.0	
6.00	5.96	1.1	0.4		1.10	0.40		6.0	6.6	2.4	
12.00	11.92	1.1	0.4		1.10	0.40		6.0	6.6	2.4	
17.00	16.89	1.0	0.4		1.05	0.40		5.0	5.3	2.0	
30.00	29.80	1.0	0.4		1.00	0.40		12.9	12.9	5.2	
小計								39.8	41.8	16.0	

61号線 福与 道路土工 計算書											
測 点		掘削	盛土	埋戻b	平 均			点間 距離	掘削	盛土	埋戻b
点 名	追加距離	C	B	R	C	B	R		C	B	R
0.0-10.0	-9.93	1.0		0.2							
0.00	0.00	4.4	0.0	2.2	2.70		1.20	9.9	26.7		11.9
6.00	5.96	3.8	0.6	2.0	4.10	0.30	2.10	6.0	24.6	1.8	12.6
6.00	5.96	2.7	0.6	2.0	3.25	0.60	2.00	0	0.0	0.0	0.0
12.00	11.92	1.9	1.1	2.3	2.30	0.85	2.15	6.0	13.8	5.1	12.9
17.00	16.89	0.3	2.3	0.1	1.10	1.70	1.20	5.0	5.5	8.5	6.0
17.00	16.89	1.3	1.1	0.4	0.80	1.70	0.25	0	0.0	0.0	0.0
30.00	29.80	0.6	0.0	0.2	0.95	0.55	0.30	12.9	12.3	7.1	3.9
小計								39.8	82.9	22.5	47.3

61号線 福与											
盛土法面整形				計算書							
測 点		盛土 法面整形			平 均			点間 距離	盛土 法面整形		
点 名	追加距離								m2		
p0.0-10.0	-9.93	0.8									
p0.0	0.00	1.8			1.30			9.9	12.9		
p6.0	5.96	1.4			1.60			6.0	9.6		
p12.0	11.92	2.0			1.70			6.0	10.2		
p17.0	16.89	3.0			2.50			5.0	12.5		
p30.0	29.80	0.5			1.75			12.9	22.6		
小計								39.8	67.8		

61号線 福与

構造物

計 算 書

平面図・縦断図・横断図・構造図より

1) 練ブ ロック積擁壁

間知ブ ロック(粗面) 控え35cm 参考重量375kg/m² 無筋co 2350kg/m³ 占有体積=375/2350=0.16m³/m²

裏込コンクリート t=10cm	(1.79 + 3.35)*	1/2 * 4.00	=	10.3	m ²
	(3.35 + 1.79)*	1/2 * 12.91	=	33.2	m ²
			合計 =	43.5	m ²
裏込コンクリート t=15cm	(3.35 + 5.25)*	1/2 * 5.93	=	25.5	m ²
	(5.25 + 5.59)*	1/2 * 5.96	=	32.3	m ²
	(5.59 + 4.47)*	1/2 * 5.96	=	30.0	m ²
	(4.47 + 3.35)*	1/2 * 4.97	=	19.4	m ²
			合計 =	107.2	m ²

間知ブ ロック面積 = 150.7 m²

胴込コンクリート	18-8-25BB	0.35-0.16=0.19m3/m2	150.7	*	0.19	=	28.63	m3		
裏込コンクリート	t=10cm	18-8-25BB	43.50	*	0.10	=	4.35	m3		
裏込コンクリート	t=15cm	18-8-25BB	107.20	*	0.15	=	16.08	m3		
裏込材	RC40~0	裏込礫計算書より				=	57.1	m3		
水抜きパイプ	有り	VUφ50 L=650	150.70	÷	2.00	*	0.65	=	49.0	m
吸出し防止材	有り	t=10mm 9.8KN/m 300*300	150.70	÷	2.00	=	76	枚		

天端コンクリートA								L =	22.82	m
	コンクリート 18-8-25BB		0.67	*	22.82	÷	10.00	=	1.53	m3
	型枠（諸雑費に含む）	参考	1.00	*	22.82	÷	10.00	=	2.28	m2
天端コンクリートB			4.00	+	12.91			=	16.91	m
	コンクリート 18-8-25BB		0.60	*	16.91	÷	10.00	=	1.01	m3
	型枠（諸雑費に含む）	参考	1.00	*	16.91	÷	10.00	=	1.69	m2

コンクリート基礎工	35-B-Ⅲ					L =	22.82	m
コンクリート	18-8-40BB		0.14	*	22.82	=	3.19	m ³
型枠 (諸雑費に含む)		参考	0.50	*	22.82	=	11.4	m ²
基礎碎石	RC40~0 t=15cm		0.70	*	22.82	=	16.0	m ²
基面整正			0.70	*	22.82	=	16.0	m ²
コンクリート基礎工	30-B-Ⅱ					L =	16.91	m
コンクリート	18-8-40BB		0.11	*	16.91	=	1.86	m ³
型枠 (諸雑費に含む)		参考	0.40	*	16.91	=	6.8	m ²
基礎碎石	RC40~0 t=15cm		0.60	*	16.91	=	10.1	m ²
基面整正			0.60	*	16.91	=	10.1	m ²

間詰コンクリート工	22.82	+	16.91	=	39.73	m
コンクリート 18-8-25BB	0.037	*	39.73	=	1.47	m3

伸縮目地工	エラストイト t=10mm	3箇所	縦断図より	=	6.78	m2
-------	---------------	-----	-------	---	------	----

2) 既設側溝再利用撤去 敷モルタルの材工含む

車U360B L=1000 204kg/本	40.6	÷	=	41.0	m
基礎碎石 RC40-0 t=10cm	3.20	*	41.00 ÷ 10.00	=	13.1 m2
基面整正	3.20	*	41.00 ÷ 10.00	=	13.1 m2

3) 小口止工	t=0.3m			=	2	基
コンクリート 18-8-40BB	0.50	*	2	=	1.00	m3
型枠	4.00	*	2	=	8.0	m2
基礎碎石RC40~0 t=15cm	0.30	*	2	=	0.6	m2
基面整正	0.30	*	2	=	0.6	m2

4) 縦排水工	高密度ポリエチレン管φ250					
	ねじ込み式シングルプレート管 NPM-250			=	8.0	m

5) コンクリート巻立工				=	1	基
コンクリート 18-8-25BB				=	0.03	m3
型枠				=	0.5	m2
基礎碎石RC40~0 t=10cm				=	0.1	m2
基面整正				=	0.1	m2

