

7号線 松島 南町

工 種	細 目	計 算 式	数 量	単位
準備工		撤去工計算書より		
	舗装切断 t=5cm 15.0cm以下	= 17.40	17.00	m
	舗装版撤去 t=5cm	= 974.10	974.00	m2
	構造物取壊工 コンクリート二次製品 取壊し	= 15.80	16.00	m3
	構造物取壊工 無筋コンクリート 取壊し	= 2.90	3.00	m3
	廃材運搬 As塊 L= 4.7km 南重想定	974.1*0.05 = 48.71	49.00	m3
	構造物取壊殻運搬 コンクリート二次製品 L=4.7km 南重想定	= 15.80	16.00	m3
	構造物取壊殻運搬 無筋コンクリート L=4.7km 南重想定	= 2.90	3.00	m3
	鋼材撤去運搬 L=5.2km キタニ想定	= 480.00	480.00	kg
処分費				
	廃材処理 As塊	48.71*2.30/1.80 = 62.24	62.00	m3
	廃材処理 コンクリート二次製品	15.80*2.50/1.80 = 21.94	22.00	m3
	廃材処理 無筋コンクリート	2.90*2.35/1.80 = 3.79	4.00	m3
土工		土工計算書より		
	道路土工 機械掘削	301.9+28.8+182.5 = 513.20	513.00	m3
	作業土工 機械床掘	74.9+12.2 = 87.10	87.00	m3
	作業土工 良質発生土埋戻し	30.2+5.8-13.4 = 22.60	23.00	m3
	残土運搬 任意 2.0km	513.2+87.1-22.6/0.9 = 575.20	575.00	m3
	残土受入地整地	= 575.20	575.00	m3
	基面整正	水路工計算書 119.2+16.8+3.8+3.0+0.4 = 143.20	143.00	m2

7号線 松島 南町

工 種	細 目	計 算 式	数 量	単位
水路工		水路工計算書より		
	OS可変側溝 縦断用 オーイワ同等品 300*300 L=2000	= 190.00	190.00	m
	OS可変側溝 縦断用 オーイワ同等品 300*400 L=2000	= 10.00	10.00	m
	OS可変側溝 縦断用 オーイワ同等品 300*500 L=2000	= 2.00	2.00	m
	OS可変側溝 土留ネット対応 オーイワ同等品 300*400 L=2000	= 12.00	12.00	m
	OS可変側溝 土留ネット対応 オーイワ同等品 300*500 L=2000	= 6.30	6.30	m
	OS可変側溝 土留ネット対応 オーイワ同等品 300*600 L=2000	= 4.00	4.00	m
	インバートコンクリート 18-8-25BB	インバートコンクリート計算書より = 3.89	3.90	m3
	基礎コンクリート t=5cm 18-8-25BB	5.1+0.8+0.2 = 6.10	6.10	m3
	基礎コンクリート型枠	20.2+1.8+0.4 = 22.40	22.40	m2
	基礎碎石 RC-40 t=10.0cm	119.2+16.8+3.8 = 139.80	140.00	m2
	OS可変側溝用 土留ネット オーイワ同等品 300*400~600 L=1900	9+2 = 11.00	11.00	本
	グレーチング 蓋W300 L=995 26.4kg/枚	= 22.00	22.00	枚
	コンクリート蓋W300 L=500 38kg/枚	= 180.00	180.00	枚
	削孔 鉄筋コンクリート 洗い場工用 t=6cm φ100	10+2 = 12.00	12.00	箇所
小構造 物工	無筋構造物			
	洗い場工 W0.5*L0.8 基礎碎石あり	構造図2より = 5.00	5.00	基
	洗い場工 W0.3*L0.6 基礎碎石あり	構造図2より = 1.00	1.00	基
	間詰コンクリート コンクリート 18-8-25BB	水路工計算書より = 2.56	2.60	m3

上段: 当初数量

下段: 変更後数量

7号線 松島 南町

工 種	細 目	計 算 式	数 量	単位
舗装工		舗装工計算書より		
	下層路盤工 RC-40 t=45.0cm	= 985.20	985.00	m2
	上層路盤工 M-25 t=10.0cm	= 985.20	985.00	m2
	表層工 再生密粒度As20F t=5.0cm	= 985.20	985.00	m2
	不陸整正	= 912.70	913.00	m2
仮設工	敷鉄板 設置・撤去 22*1524*3048 802kg/枚	= 108.00	108.00	m2
	土のう 設置・撤去 土のう規格62*48cm	= 204.00	204.00	袋
	中詰土砂 流用土	= 4.10	4.00	m3

合計 = 480 kg

7号線 松島 南町 作業土工 計算書											
測 点		床掘	埋戻		平 均			点間 距離	床掘	埋戻	
点 名	追加距離	C	R		C	R			C	R	
p4.5+3.5	8.00	0.5	0.4								
	14.50	0.3	0.1		0.40	0.25		6.5	2.6	1.6	
	26.40	0.3	0.1		0.30	0.10		11.9	3.6	1.2	
	36.80	0.3	0.1		0.30	0.10		10.4	3.1	1.0	
	53.40	0.3	0.1		0.30	0.10		16.6	5.0	1.7	
	78.30	0.2	0.1		0.25	0.10		24.9	6.2	2.5	
	93.50	0.4	0.1		0.30	0.10		15.2	4.6	1.5	
	112.00	0.4	0.2		0.40	0.15		18.5	7.4	2.8	
	120.60	0.5	0.2		0.45	0.20		8.6	3.9	1.7	
	132.60	0.5	0.2		0.50	0.20		12.0	6.0	2.4	
	146.00	0.3	0.1		0.40	0.15		13.4	5.4	2.0	
	163.70	0.4	0.2		0.35	0.15		17.7	6.2	2.7	
	180.00	0.5	0.2		0.45	0.20		16.3	7.3	3.3	
	189.90	0.5	0.2		0.50	0.20		9.9	5.0	2.0	
	209.00	0.4	0.2		0.45	0.20		19.1	8.6	3.8	
小計								201.0	74.9	30.2	

7号線 松島 南町

作業土工

計算書

測 点		床掘	埋戻		平 均			点間 距離	床掘	埋戻	
点 名	追加距離	C	R		C	R			C	R	
	209.00	0.4	0.2								
	227.15	0.7	0.3		0.55	0.25		18.2	10.0	4.6	
	230.60	0.6	0.4		0.65	0.35		3.4	2.2	1.2	
小計								21.6	12.2	5.8	

7号線 松島 南町 道路土工 計算書											
測 点		掘削	盛立		平 均			点間 距離	掘削	盛立	
点 名	追加距離	C	B		C	B			C	B	
p4.5+3.5	8.00	1.9									
	14.50	1.3			1.60			6.5	10.4		
	26.40	2.4			1.85			11.9	22.0		
	36.80	1.5			1.95			10.4	20.3		
	53.40	1.5			1.50			16.6	24.9		
	78.30	1.5			1.50			24.9	37.4		
	93.50	1.4			1.45			15.2	22.0		
	112.00	1.5			1.45			18.5	26.8		
	120.60	1.4			1.45			8.6	12.5		
	132.60	1.4			1.40			12.0	16.8		
	146.00	1.4			1.40			13.4	18.8		
	163.70	1.7			1.55			17.7	27.4		
	180.00	1.4			1.55			16.3	25.3		
	189.90	1.3			1.35			9.9	13.4		
	209.00	1.2			1.25			19.1	23.9		
小計								201.0	301.9		

As塊 道路土工 計算書											
測 点		掘削	盛立		平 均			点間 距離	掘削	盛立	
点 名	追加距離	C	B		C	B			C	B	
	209.00	1.2									
	227.15	1.3			1.25			18.2	22.8		
	230.60	2.2			1.75			3.4	6.0		
下層路盤増厚(0.2m)に伴う土量											
掘削 不陸整正面積*0.2=912.7*0.2=182.5m3 増加											
埋戻し 土工延長*埋戻減少面積											
=(201.0+21.6)*0.2*0.3=13.4m3 減少											
小計								21.6	28.8		

7号線 松島 南町

水路工

計 算 書

縦断図・横断図より

1)側溝工

①可変側溝 縦断用

製品オーイケOS可変側溝同等品300*300L=2000参考質量312kg/本

$$14.0 + 40.0 + 38.0 + 38.0 + 36.0 + 24.0 = 190.0 \quad \text{m}$$

製品オーイケOS可変側溝同等品300*400L=2000参考質量312kg/本 = 10.0 m

製品オーイケOS可変側溝同等品300*500L=2000参考質量368kg/本 = 2.0 m

合計 = **202.0** m

基礎コンクリート 18-8-25BB t=5cm 0.25 * 202.0 ÷ 10.00 = 5.1 m3

基礎コンクリート型枠 1.00 * 202.0 ÷ 10.00 = 20.2 m2

基礎碎石 RC40~0 t=10cm 5.90 * 202.0 ÷ 10.00 = 119.2 m2

基面整正 5.90 * 202.0 ÷ 10.00 = 119.2 m2

②OS可変側溝 土留桝ット対応品 300*400~500

製品オーイケOS型可変側溝同等品300*400L=2000参考質量368kg/ 12.00 + + = 12.0 m

製品オーイケOS型可変側溝同等品300*500L=2000参考質量425kg/ 6.30 + + = 6.3 m

計 = **18.3** m

基礎コンクリート 18-8-25BB t=5cm 0.41 * 18.3 ÷ 10.00 = 0.8 m3

基礎コンクリート型枠 1.00 * 18.3 ÷ 10.00 = 1.8 m2

基礎碎石 RC40~0 t=10cm 9.20 * 18.3 ÷ 10.00 = 16.8 m2

基面整正 9.20 * 18.3 ÷ 10.00 = 16.8 m2

製品オーイケ土留桝ット同等品300*400~500L=1900参考質量132kg 5.00 * 18.3 ÷ 10.00 = 9 本

③OS可変側溝 土留桝ット対応品 300*600

製品オーイケM型可変側溝同等品300*600L=2000参考質量572kg/本 4.00 + + = **4.0** m

基礎コンクリート 18-8-25BB t=5cm 0.43 * 4.0 ÷ 10.00 = 0.2 m3

基礎コンクリート型枠 1.00 * 4.0 ÷ 10.00 = 0.4 m2

基礎碎石 RC40~0 t=10cm 9.50 * 4.0 ÷ 10.00 = 3.8 m2

基面整正 9.50 * 4.0 ÷ 10.00 = 3.8 m2

製品オーイケ土留桝ット同等品300*600 L=1900参考質量132kg/本 5.00 * 4.0 ÷ 10.00 = 2 本

④側溝蓋設置工 製品 オーイケOS可変側溝W300用グレーチング蓋 同等品

$$L = 202.0 + 18.3 + 4.0 + + = **224.3** \quad \text{m}$$

グレーチング蓋W300対応 L=995 参考質量23.4kg/枚 1 * 224.3 ÷ 10.00 = 22 枚

コンクリート蓋W300対応 L=500 参考質量38kg/枚 8 * 224.3 ÷ 10.00 = 180 枚

⑤洗い場工 小構造物工

W0.5*L0.8	B, D, G, H, I				=	5	基
基礎コンクリート	18-8-25BB t=5cm	0.14	*	5.0	=	0.7	m3
型枠		1.80	*	5.0	=	9.0	m2
基礎碎石	RC40~0 t=10cm	0.60	*	5.0	=	3.0	m2
基面整正		0.60	*	5.0	=	3.0	m2
削孔	鉄筋コンクリート t=6cm φ100	2	*	5.0	=	10	箇所
W0.3*L0.6	A				=	1	基
基礎コンクリート	18-8-25BB t=5cm	0.09	*	1.0	=	0.1	m3
型枠		1.30	*	1.0	=	1.3	m2
基礎碎石	RC40~0 t=10cm	0.40	*	1.0	=	0.4	m2
基面整正		0.40	*	1.0	=	0.4	m2
削孔	鉄筋コンクリート t=6cm φ100	2	*	1.0	=	2	箇所

7号線 松島 南町 インバート・間詰コンクリート 計 算 書

縦断面図より

	h=	h=	W=	L=	V=	
OS可変側溝 W300 インバートコンクリート	(0.10 + 0.15)*	1/2 *	0.30 *	2.00 =	0.08	m3
	(0.05 + 0.15)*	1/2 *	0.30 *	10.00 =	0.30	m3
	(0.05 + 0.05)*	1/2 *	0.30 *	14.00 =	0.21	m3
	(0.05 + 0.05)*	1/2 *	0.30 *	40.00 =	0.60	m3
	(0.05 + 0.05)*	1/2 *	0.30 *	38.00 =	0.57	m3
	(0.05 + 0.05)*	1/2 *	0.30 *	38.00 =	0.57	m3
	(0.05 + 0.05)*	1/2 *	0.30 *	36.00 =	0.54	m3
	(0.05 + 0.05)*	1/2 *	0.30 *	24.00 =	0.36	m3
	(0.15 + 0.05)*	1/2 *	0.30 *	12.00 =	0.36	m3
	(0.15 + 0.05)*	1/2 *	0.30 *	6.30 =	0.19	m3
	(0.15 + 0.05)*	1/2 *	0.30 *	3.90 =	0.12	m3
	(+)*	1/2 *	*	=		m3
	(+)*	1/2 *	*	=		m3
	(+)*	1/2 *	*	=		m3
	(+)*	1/2 *	*	=		m3
	(+)*	1/2 *	*	=		m3
			計 =	224.2 m	3.90	m3

		L=				
間詰コンクリート	p4.5+4.0-p14.5	(0.02 + 0.02)*	1/2 *	6.00	=	0.12 m3
		(0.02 + 0.04)*	1/2 *	11.90	=	0.36 m3
	p26.4-p36.8	(0.04 + 0.04)*	1/2 *	10.40	=	0.42 m3
		(0.04 + 0.04)*	1/2 *	16.60	=	0.66 m3
	p53.4-p78.3	(0.04 + 0.04)*	1/2 *	24.90	=	1.00 m3
		(+)*	1/2 *		=	m3
		(+)*	1/2 *		=	m3
			計 =	69.8 m	2.56	m3

7号線 松島 南町

舗装工

計 算 書

縦断面・横断面より

舗装全層	p4.5+3.5	(5.65 + 4.72)*	1/2 * 6.50	=	33.7	m2
		(4.72 + 4.60)*	1/2 * 8.90	=	41.5	m2
p26.4-3.0		(4.60 + 7.54)*	1/2 * 1.00	=	6.1	m2
		(7.54 + 7.54)*	1/2 * 4.00	=	30.2	m2
		(7.54 + 4.60)*	1/2 * 1.00	=	6.1	m2
		(4.60 + 4.46)*	1/2 * 7.40	=	33.5	m2
p26.4+3.0		(4.46 + 4.55)*	1/2 * 16.60	=	74.8	m2
		(4.55 + 4.63)*	1/2 * 24.90	=	114.3	m2
		(4.63 + 4.19)*	1/2 * 15.20	=	67.0	m2
		(4.19 + 4.26)*	1/2 * 18.50	=	78.2	m2
		(4.26 + 4.07)*	1/2 * 8.60	=	35.8	m2
		(4.07 + 4.19)*	1/2 * 12.00	=	49.6	m2
		(4.19 + 4.09)*	1/2 * 13.40	=	55.5	m2
		(4.09 + 4.65)*	1/2 * 17.70	=	77.3	m2
		(4.65 + 3.90)*	1/2 * 16.30	=	69.7	m2
		(3.90 + 4.01)*	1/2 * 9.90	=	39.2	m2
		(4.01 + 4.04)*	1/2 * 19.10	=	76.9	m2
		(4.04 + 4.19)*	1/2 * 18.20	=	74.9	m2
		(4.19 + 7.76)*	1/2 * 3.50	=	20.9	m2
		(+)*	1/2 *	=	0.0	m2
		計 = 222.7 m		計 =	985.2	m2

不陸整正	p4. 5+3. 5	(5. 40 + 4. 40)*	1/2 * 6. 50	=	31. 9	m2
		(4. 40 + 4. 30)*	1/2 * 8. 90	=	38. 7	m2
	p26. 4-3. 0	(4. 30 + 7. 20)*	1/2 * 1. 00	=	5. 8	m2
		(7. 20 + 7. 20)*	1/2 * 4. 00	=	28. 8	m2
		(7. 20 + 4. 30)*	1/2 * 1. 00	=	5. 8	m2
	p26. 4+3. 0	(4. 30 + 4. 20)*	1/2 * 7. 40	=	31. 5	m2
		(4. 20 + 4. 20)*	1/2 * 16. 60	=	69. 7	m2
		(4. 20 + 4. 30)*	1/2 * 24. 90	=	105. 8	m2
		(4. 30 + 3. 90)*	1/2 * 15. 20	=	62. 3	m2
		(3. 90 + 4. 00)*	1/2 * 18. 50	=	73. 1	m2
	p120. 3-p132. 6	(4. 00 + 3. 80)*	1/2 * 8. 60	=	33. 5	m2
		(3. 80 + 3. 90)*	1/2 * 12. 00	=	46. 2	m2
		(3. 90 + 3. 80)*	1/2 * 13. 40	=	51. 6	m2
		(3. 80 + 4. 30)*	1/2 * 17. 70	=	71. 7	m2
		(4. 30 + 3. 60)*	1/2 * 16. 30	=	64. 4	m2
		(3. 60 + 3. 70)*	1/2 * 9. 90	=	36. 1	m2
		(3. 70 + 3. 70)*	1/2 * 19. 10	=	70. 7	m2
		(3. 70 + 3. 60)*	1/2 * 18. 20	=	66. 4	m2
	p227. 15-p230. 6	(3. 60 + 7. 10)*	1/2 * 3. 50	=	18. 7	m2
		(+)*	1/2 *	=	0. 0	m2
			計 = 222. 7 m	計 =	912. 7	m2

7号線 松島 南町

仮設工 計 算 書

仮設道路 全幅 = 3.0 m 延長 = 36.0 m 面積 = 108.0 m²

敷鉄板設置・撤去 22*1524*3048 802kg/枚 A=4.5m² 108.0 ÷ 4.5 = 24 枚

土のう：民地植生部は保護のため敷鉄板下に設置。高さ0.2m 3列 植生部延長 = 20.0 m

H18災害復旧工事の設計要領p487より 土のう規格62*48cm 小口並べ 直高1m*奥行1mで17袋/m²

高さ0.2mでは1列当たり 17*0.2/1.0=3.4袋/m

土のう 3列では 3*3.4=10.2袋/m よって 20.0 * 10.2 = 204 袋

中詰土砂 0.02m³/袋 204.0 * 0.02 = 4.1 m³