

749.807号線 南小河内北田

工種	細目	計算式	数量	単位
土工		土工計算書より		
	掘削	= 126.0	130	m ³
	床掘	= 35.7	36	m ³
	盛立土	= 14.7	15	m ³
	埋戻し	= 10.9	11	m ³
	指定土埋戻し 箕輪浄水苑 5.9km	= 26.3	26	m ³
	指定土積込運搬(下水処理場) 箕輪浄水苑 5.9km	$26.3 \times 1 / 0.95 = 27.7m^3$		
	遮水シート(W=1.0m、t=2mm)	W=1.0m、L=50m = 10.0	10	m
法面整形				
	盛土土羽面積 L3	= 55.7	56	m ²
	切土法面整形 L4	= 27.4	27	m ²
作業残土処理工				
	残土運搬 任意 2.0km	$(126.0 + 35.7) - (14.7 + 10.9) / 0.9 = 133.3$	130	m ³
	残土受入地整地	= 133.3	130	m ³
	基面整正	水路工計算書 $51.6 \times 0.62 = 32.0$	32	m ²
水路工		水路工計算書より		m ²
	自由勾配側溝 縦断用 ホ-ケ胴型同等品 300*500 L=2000	= 1.6	1.6	m
	自由勾配側溝 縦断用 ホ-ケ同等品以上 300*700 L=2000	= 30.00	30.0	m
	自由勾配側溝 縦断用 ホ-ケ同等品以上 300*800 L=2000	= 10.00	10.0	m
	自由勾配側溝 横断用 ホ-ケ同等品以上 300*800 L=2000	= 10.00	10.0	m
	インバートコンクリート 18-8-25BB	インバート計算書より $1.57 \times 1.06 = 1.66$	1.7	m ³
* (参考数量)	基礎コンクリート t=10cm 18-8-25BB	$2.2 + 0.5 = 2.70$	2.7	m ³
* (参考数量)	基礎コンクリート型枠	$8.3 + 2.0 = 10.30$	10.3	m ²
* (参考数量)	基礎碎石 RC-40 t=10.0cm	$25.8 + 6.2 = 32.0$	32	m ²
	グレーチング 蓋W300 T25 L=995 23.8kg/枚	= 4.0	4	枚
	横断用グレーチング 蓋W300 T25 L=995 31kg/枚	= 5.0	5	枚

749.807号線 南小河内北田

工種	細目	計算式	数量	単位
	コンクリート蓋W300 車道用 L=500 38kg/枚	= 32.0	32	枚
	ベンチフリューム350型	= 1.0	1.0	m
	養生工(差額)	=		m ³
集水柵工				
	集水柵800*800*850	= 1.0	1	基
	田排水柵2型 58kg/基	= 1.0	1	基
	排水パイプVuφ200	= 2.0	2.0	m
	養生工(差額)	=		m ³
構造物撤去工		撤去工計算書より		
	舗装切断 t=4cm 15.0cm以下	= 5.20	5	m
	舗装版撤去 t=5cm	= 7.03	7	m ²
	構造物取壊工 コンクリート二次製品 取壊し	= 4.05	4	m ³
	構造物取壊工 無筋コンクリート 取壊し	= 0.44	0.4	m ³
	廃材運搬 As塊 L=7.2km 南重想定	= 0.40	1	m ³
	構造物取壊殻運搬 Co二次製品 L=13.2km ティーフラット想定	= 4.05	4	m ³
	構造物取壊殻運搬 無筋コンクリート L=13.2km ティーフラット想定	= 0.44	1	m ³
処分費				
	廃材処理 As塊 南重想定	0.4*2.30/1.80 = 0.51	0.5	m ³
	廃材処理 コンクリート二次製品 ティーフラット想定	= 10.15	10.2	t
	廃材処理 無筋コンクリート ティーフラット想定	0.64*2.35/1.80 = 0.84	0.8	m ³

749.807号線 南小河内北田				数量	単位
工種	細目	計算式		数量	単位
舗装工		舗装工計算書より			
	置換層工 指定土搬入 t=15.0cm	=	441.7	442	m ²
	浄水苑より搬入土量 L=5.9km	$V=444.7 \times 0.15 \times 1 / 0.95$	=	70.2	m ³
	下層路盤工 RC-40 t=10.0cm	=	441.7	442	m ²
	上層路盤工 M-25 t=10.0cm	=	961.0	961	m ²
	表層工 再生密粒度As20F t=4.0cm	=	961.0	961	m ²
	不陸整正	=	961.0	961	m ²
付属施設工					
	地先境界ブロックA種	=	103.5	103.5	m
	既設下水マンホール蓋嵩上工	調整リング5cm	=	1.0	組
	調整リング(φ600、t=5cm)	=	1.0	1	個
	マンホール調整金具 調整高25mmまで	=	1.0	1	組
	養生工(差額)	=			m ³

749.807号線 南小河内北田 作業土工 計算書											
測 点		掘削	床掘	盛立	掘削	床掘	盛立	点間 距離	掘削	床掘	盛立
点 名	追加距離	C	C1	B	C	C1	B		C	C1	B
P0.0-2.5	0.00	0.3	0.0	0.1							
P0.0	2.50	0.3	0.0	0.1	0.30	0.00	0.10	2.5	0.8	0.0	0.25
p2.3	4.80	0.3	0.0	0.1	0.30	0.00	0.10	2.3	0.7	0.0	0.23
P2.3	4.80	1.0	0.0	0.1	0.65	0.00	0.10	0	0.0	0.0	0.00
p3.0	5.50	1.0	0.6	0.1	1.00	0.30	0.10	0.7	0.7	0.2	0.07
P10.0	12.50	0.9	0.7	0.3	0.95	0.65	0.20	7.0	6.7	4.6	1.40
P20.0	22.50	0.9	0.7	0.2	0.90	0.70	0.25	10.0	9.0	7.0	2.50
P35.0	37.50	1.1	0.8	0.1	1.00	0.75	0.15	15.0	15.0	11.3	2.25
P46.03	48.53	1.0	0.8	0.1	1.05	0.80	0.10	11.0	11.6	8.8	1.10
IP1 50.41 (実距離5.0)	53.53	1.8	0.7	0.1	1.40	0.75	0.10	5.0	7.0	3.8	0.50
IP1 50.41	53.53	1.8	0.0	0.2	1.80	0.35	0.15	0	0.0	0.0	0.00
P53.7 (実距離4.0)	57.53	1.4	0.0	0.2	1.60	0.00	0.20	4.0	6.4	0.0	0.80
P60.0	63.83	1.3	0.0	0.2	1.35	0.00	0.20	6.3	8.5	0.0	1.26
IP2 66.07	69.90	1.3	0.0	0.1	1.30	0.00	0.15	6.1	7.9	0.0	0.92
P80.0	83.83	1.4	0.0	0.1	1.35	0.00	0.10	13.9	18.8	0.0	1.39
IP2 95.9	99.73	1.3	0.0	0.1	1.35	0.00	0.10	15.9	21.5	0.0	1.59
EP 104.95	108.78	1.2	0.0	0.0	1.25	0.00	0.05	9.1	11.4	0.0	0.46
小計								108.8	126.0	35.7	14.72

測 点		埋戻			埋戻			点間 距離	埋戻		
点 名	追加距離	B1			B1				B1		
P0.0-2.5	0.00	0.1									
P0.0	2.50	0.1			0.10			2.5	0.3		
p2.3	4.80	0.1			0.10			2.3	0.2		
P2.3	4.80	0.1			0.10			0	0.0		
p3.0	5.50	0.1			0.10			0.7	0.1		
P10.0	12.50	0.1			0.10			7.0	0.7		
P20.0	22.50	0.1			0.10			10.0	1.0		
P35.0	37.50	0.1			0.10			15.0	1.5		
P46.03	48.53	0.1			0.10			11.0	1.1		
IP1 50.41 (実距離5.0)	53.53	0.1			0.10			5.0	0.5		
IP1 50.41	53.53	0.1			0.10			0	0.0		
P53.7 (実距離4.0)	57.53	0.1			0.10			4.0	0.4		
P60.0	63.83	0.1			0.10			6.3	0.6		
IP2 66.07	69.90	0.1			0.10			6.1	0.6		
P80.0	83.83	0.1			0.10			13.9	1.4		
IP2 95.9	99.73	0.1			0.10			15.9	1.6		
EP 104.95	108.78	0.1			0.10			9.1	0.9		
小計								108.8	10.9		

749.807号線 南小河内北田 道路土工 計算書											
測 点		指定土埋戻			指定土埋戻			点間 距離	指定土埋戻		
点 名	追加距離	B2			B2				B2		
p3.0	3.00	0.5									
P10.0	10.00	0.5			0.50			7.0	3.5		
P20.0	20.00	0.5			0.50			10.0	5.0		
P35.0	35.00	0.5			0.50			15.0	7.5		
P46.03	46.03	0.6			0.55			11.0	6.1		
IP1 50.41 (実距離6.97)	53.00	0.6			0.60			7.0	4.2		
小計								50.0	26.3		

749.807号線 南小河内北田 法面整形 計算書											
測 点		土羽	切土法面整形		土羽	切土法面整形		点間距離	土羽	切土法面整形	
点 名	追加距離	L3	L4		L3	L4			L3	L4	
P0.0-2.5	0.00	0.3	0.0								
P0.0	2.50	0.3	0.0		0.30	0.00		2.5	0.8	0.0	
p2.3	4.80	0.3	0.0		0.30	0.00		2.3	0.7	0.0	
P2.3	4.80	0.3	0.0		0.30	0.00		0	0.0	0.0	
p3.0	5.50	0.3	0.0		0.30			0.7	0.2		
p3.0	5.50	0.7	0.0		0.50			0	0.0		
P10.0	12.50	0.7	0.0		0.70	0.00		7.0	4.9	0.0	
P20.0	22.50	0.7	0.0		0.70	0.00		10.0	7.0	0.0	
P35.0	37.50	0.3	0.0		0.50	0.00		15.0	7.5	0.0	
P46.03	48.53	0.5	0.0		0.40	0.00		11.0	4.4	0.0	
IP1 50.41 (実距離5.0)	53.53	0.5	0.0		0.50	0.00		5.0	2.5	0.0	
IP1 50.41	53.53	1.1	0.0		0.80	0.00		0	0.0	0.0	
P53.7 (実距離4.0)	57.53	1.1	1.1		1.10	0.55		4.0	4.4	2.2	
P60.0	63.83	1.2	1.1		1.15	1.10		6.3	7.2	6.9	
IP2 66.07	69.90	0.3	0.0		0.75	0.55		6.1	4.6	3.4	
P80.0	83.83	0.4	0.4		0.35	0.20		13.9	4.9	2.8	
IP2 95.9	99.73	0.2	0.6		0.30	0.50		15.9	4.8	8.0	
EP 104.95	108.78	0.2	0.3		0.20	0.45		9.1	1.8	4.1	
小計								108.8	55.7	27.4	

749.807号線 南小河内北
田

水路工 計 算 書

縦断図・横断図より

1)側溝工

①自由勾配側溝 縦断用

OS自由勾配側溝同等品300*700 L=2000参考質量537kg/本

$$30.0 + + + + + = 30.0 \text{ m}$$

OS自由勾配側溝同等品300*800 L=2000参考質量593kg/本

$$10.0 + + + + + = 10.0 \text{ m}$$

OS自由勾配側溝同型同等品300*500 L=2000参考質量425kg/本

$$1.6 + + + + + = 1.6 \text{ m}$$

$$\text{合計} = 41.6 \text{ m}$$

基礎コンクリート 18-8-25BB t=10cm $0.52 * 41.6 \div 10.00 = 2.2 \text{ m}^3$

基礎コンクリート型枠 $2.00 * 41.6 \div 10.00 = 8.3 \text{ m}^2$

基礎碎石 RC40~0 t=10cm $6.20 * 41.6 \div 10.00 = 25.8 \text{ m}^2$

基面整正 $6.20 * 41.6 \div 10.00 = 25.8 \text{ m}^2$

②自由勾配側溝 横断用 ボルト固定グレーチング用

OS型自由勾配側溝同等品300*800 L=2000参考質量722kg/本

$$10.00 + + = 10.0 \text{ m}$$

$$\text{計} = 10.0 \text{ m}$$

基礎コンクリート 18-8-25BB t=10cm $0.52 * 10.0 \div 10.00 = 0.5 \text{ m}^3$

基礎コンクリート型枠 $2.00 * 10.0 \div 10.00 = 2.0 \text{ m}^2$

基礎碎石 RC40~0 t=10cm $6.20 * 10.0 \div 10.00 = 6.2 \text{ m}^2$

基面整正 $6.20 * 10.0 \div 10.00 = 6.2 \text{ m}^2$

③縦断用側溝蓋設置工 OS可変側溝W300用グレーチング蓋 同等品

$$L= 40.0 + + + + = 40.0 \text{ m}$$

グレーチング蓋W300対応 L=995 参考質量23.4kg/枚 $1 * 40.0 \div 10.00 = 4 \text{ 枚}$

コンクリート蓋W300対応 L=500 参考質量38kg/枚 $8 * 40.0 \div 10.00 = 32 \text{ 枚}$

④横断用側溝蓋設置工 OS可変側溝W300用グレーチング蓋 同等品

$$L= 10.0 + + + + = 10.0 \text{ m}$$

グレーチング蓋W300対応 L=995 参考質量31.0kg/枚 $5 * 10.0 \div 10.00 = 5 \text{ 枚}$

構造物

計 算 書

平面図・縦断図・横断図・構造図より

1) 集水柵 800*800*850	別紙構造図参照	N =	1.0	基
コンクリート 18-8-25BB		=	0.63	m ³
型枠		=	6.90	m ²
基礎碎石 RC40~0 t=15cm		=	1.44	m ²
基面整正		=	1.44	m ²
2) ベンチフリューム350型設置		L =	1.00	m
3) 下水マンホール鉄蓋嵩上工 (調整リング5cm)		N =	1.0	基
4) 地先境界ブロックA型	別紙構造図参照	L =	103.50	m

749.807号線 南小河内北
田

撤去工計算書

		No. 66付 近右						
舗装切断 t=4cm	取壊し平面図より	5.20	+		+		=	5.2 m
舗装版撤去 t=4cm	(CADより)	A=					=	7.0 m ²
		V= 10.00	×	0.04			=	0.4 m ³
用水路撤去工								
コンクリート2次製品								
BF300	平面図より	L= 1.60					=	1.6 m
		W= 1.6	×	146kg/2m			=	117 kg
		V= 117	×	1/1000	×	1/2.5(t/m ³)	=	0.05 m ³
BF350	平面図より	L= 52.00					=	52.0 m
		W= 52.0	×	193kg/2m			=	10036 kg
		V= 10036	×	1/1000	×	1/2.5(t/m ³)	=	4.0 m ³
		計 W=	0.12	+	10.04		=	10.15 t
		計 V=	0.05	+	4.00		=	4.05 m ³
無筋コンクリート								
		L		W		H		
BF300	樹小口補強部	V= 0.50	×	0.15	×	0.20	=	0.02 m ³
		W= 0.02	×	2.35			=	0.04 t
Pt65付近右	取壊し平面図より	V= 4.00	×	0.35	×	0.30	=	0.42 m ³
		W= 0.42	×	2.35			=	0.99 t
		計 W=	0.04	+	0.99		=	1.02 t
		計 V=	0.02	+	0.42		=	0.44 m ³

749.807号線 南小
河内北田

舗装面積計算書

測点	追加距離	舗装巾	平均舗装巾	区間長	面積	摘要
町道749号線						表層4cm・上層10cm
R4継続箇所 Pt.6.75	0.00	5.00	-	-	-	
Pt.110.6	103.85	5.00	5.00	103.85	519.3	
小計				103.85	519.3	
町道807号線						表層4cm・上層10cm 下層10cm・置換層15cm
Pt.0.0-2.5	0.00	0.80	-	-	-	
Pt.No.0.0	2.50	0.80	0.8	2.50	2.0	
Pt.3.0	5.50	0.80	0.8	3.00	2.4	
Pt.3.0	5.50	4.47	-	-	-	
Pt.10.0	12.50	4.47	4.47	7.00	31.3	
Pt.20.0	22.50	4.47	4.47	10.00	44.7	
Pt.35.0	37.50	4.47	4.47	15.00	67.1	
Pt.46.03	48.53	4.47	4.47	11.03	49.3	
IP1.50.41 ヘロン㊦	50.41	^a 4.88	^b 6.58	^c 8.18	16.1	
IP1.50.41 ヘロン㊧	50.41	8.18	3.04	8.18	12.1	
IP1.50.41 ヘロン㊨	50.41	8.18	6.67	4.88	16.3	
IP1.50.41 ㊩	50.41				1.1	$(0.62+0.45)*1/2*2.04=1.1$
㊦~㊩VS部控除					-3.0	$0.42 \times 7.2=3.0$
Pt.53.7	56.20	4.88	-	-	-	
Pt.60.0	62.50	4.88	4.88	6.30	30.7	
IP2.66.07	68.57	4.9	4.89	6.07	29.7	
Pt.80.0	82.50	3.95	4.43	13.93	61.7	
IP3.95.9	98.40	2.95	3.45	15.90	54.9	
EP.104.95	107.45	2.65	2.8	9.05	25.3	
小計				107.45	441.7	
合計				211.30	961.0	m ²

