

レベル1 工事区分	レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	レベル6 積算要素	単位	当初数量		変更数量		摘要
							計算数量	計上数量	計算数量	計上数量	
電線共同溝						式		1			
	仮設工					式		1			
		土留・仮締切工				式		1			
			軽量鋼矢板(電線共同溝)	軽量鋼矢板Ⅱ型		式	1	1			
				CB440480	軽量鋼矢板設置・撤去	m	64.5	64.5			H=2.0m
				CB440480	軽量鋼矢板設置・撤去	m	49.4	49.4			H=2.5m
				CB440480	軽量鋼矢板設置・撤去	m	19.8	19.8			H=3.0m
					軽量鋼矢板賃料	式	1	1			
					鋼製切梁サポート賃料	式	1	1			
					アルミ腹起し賃料	式	1	1			
		交通管理工				式		1			
			交通誘導警備員			人日	38	38			
					交通誘導警備員A	人	19	19			
					交通誘導警備員B	人	19	19			
	構造物撤去工					式		1			
		構造物取壊し工				式		1			
			コンクリート構造物取壊し	無筋構造物		m3	1.4	1			
					構造物とりこわし	m3	1.4	1.4			無筋構造物、機械施工、V=2.16/10×6.4（L型側溝）
			舗装版切断	アスファルト舗装版、t=3～13cm		m	224.4	220			
				CB430510	舗装版切断	m	224.4	224			アスファルト舗装版、15cm以下
			舗装版破碎	アスファルト舗装版、t=3～13cm		m2	101.6	102			
				CB440500	舗装版破碎積込(電線共同溝工)	m2	101.6	101.6			A=32.6+8.7+60.3
		殻運搬処理工				式		1			
			殻運搬	無筋Co殻		m3	1.4	1			
				CB227010	殻運搬	m3	1.4	1.4			コンクリート(無筋)構造物とりこわし、機械積込、D=14.4km以下
			殻運搬	As殻		m3	9.7	10			
				CB440510	運搬(電線共同溝工)	m3	9.7	9.7			As殻、D=6.0km以下
			殻処分	無筋Co殻、As殻		m3	11.1	11			
					処分費	t	3.3	3.3			無筋Co殻、W=1.4×2.35
					処分費	t	22.7	22.7			As殻
	開削土工					式		1			
		掘削工				式		1			
			開削掘削			m3	157.2	160			
				CB440410	床掘り(電線共同溝工)	m3	157.2	157			
		埋戻し工				式		1			
			埋戻し・締固め			m3	85.3	90			
				CB440420	埋戻し・締固め(電線共同溝工)	m3	35.7	36			中埋砂
				CB440420	埋戻し・締固め(電線共同溝工)	m3	34.4	34			土砂
				CB440420	埋戻し・締固め(電線共同溝工)	m3	15.2	15			中埋砂(砂基礎)
		残土処理工				式		1			
			残土等処分			m3	119.0	120			
				CB210560	残土等処分	m3	119.0	119			
			土砂等運搬			m3	119.0	120			
				CB440510	運搬(電線共同溝工)	m3	119.0	119			D=60.0km以下
	電線共同溝工					式		1			
		管路工(管路部)				式		1			
			埋設管路			m	687.3	687			
				CB440440	管路材設置	m	301.5	301.5			角型難燃FEPφ130
				CB440440	管路材設置	m	206.3	206.3			角型難燃FEPφ100、L=161.7+44.6
				CB440440	管路材設置	m	43.6	43.6			ホテイ管φ250直管、φ50.8条+φ30.3条
				CB440440	管路材設置	m	7.3	7.3			ホテイ管φ250直管、φ50.7条+φ30.4条

レベル1 工事区分	レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	レベル6 積算要素	単位	当初数量		変更数量		摘要
							計算数量	計上数量	計算数量	計上数量	
				CB440440	管路材設置	m	2.0	2.0			ホテイ管φ250曲管、φ50_7条+φ30_4条
				CB440440	管路材設置	m	51.7	51.7			共用FA管φ150直管
				CB440440	管路材設置	m	2.0	2.0			共用FA管φ150曲管
				CB440440	管路材設置	m	9.1	9.1			PV管φ75直管
				CB440440	管路材設置	m	23.1	23.1			PV管φ50直管
				CB440440	管路材設置	m	16.2	16.2			PV管φ50曲管
				CB440440	管路材設置	m	24.5	24.5			FEP管φ100直管
					さや管	m	400.7	400.7			SU管φ50
					さや管	m	162.5	162.5			SU管φ30
					さや管	本	23	23			SU管φ50端末用短管L=1.10m
					さや管	本	10	10			SU管φ30端末用短管L=1.10m
					継手	個	17	17			角型難燃FEPφ130用
					継手	個	10	10			角型難燃FEPφ100用
					異種管継手	個	1	1			角型難燃FEPφ100用
					ヤリトリ継手	個	2	2			共用FA管φ150用
					ボルト固定式ロータス管	個	3	3			ホテイ管φ250用
					スライド管	本	2	2			ホテイ管φ250用
					分岐管	個	2	2			共用FA管φ150-φ75用
					管枕	個	58	58			ホテイ管φ250用
					管枕	個	29	29			共用FA管φ150用
					管枕	個	40	40			PV管φ50用
					ロングヘルマウス	個	28	28			角型難燃FEPφ130用、N=26+2
					ロングヘルマウス	個	15	15			角型難燃FEPφ100用、13+2
					ダクトスリーブ	個	2	2			ホテイ管φ250用
					ダクトスリーブ	個	2	2			共用FA管φ150用
					ダクトスリーブ	個	6	6			PV管φ50用、N=3+3
					ヘルマウス	個	4	4			FEPφ100用
					ヘルマウス	個	2	2			FEPφ30用
					通線ひも	m	1,197.6	1,197.6			L=301.5+161.7+44.6+51.7+2.0+9.1+23.1+16.2+24.5+400.7+162.5
					防護鉄板	m	1.4	1.4			
			埋設表示シート	W=400・600		m	129.5	130			
					埋設標識シート敷設	m	85.9	85.9			W=400
					埋設標識シート敷設	m	43.6	43.6			W=600
		プレキャストボックス工(特殊部)				式		1			
		プレキャストボックス	特殊部本体			個	2	2			
				CB221110	基礎碎石	m2	11.1	11.1			7.5cmを超え12.5cm以下、再生クラッシャラン 40〜0
				CB240060	モルタル練	m3	0.2	0.2			高炉
				CB440450	プレキャストボックスブロック設置	個	1	1			電力Ⅱ型1000×700×3300
				CB440450	プレキャストボックスブロック設置	個	1	1			I型1200×1500×3300調整リングh=100(横断ブロック含む)
			蓋	特殊部用		組	2	2			
					蓋設置	組	1	1			円形蓋φ750 車道用
					蓋設置	組	1	1			地上機器部蓋 1000×3300
舗装						式		1			
	舗装工					式		1			
		アスファルト舗装工(車道)				式		1			
			下層路盤(車道・路肩部)	再生碎石RC-40 t=44cm		m2	59.5	60			
				CB410031	下層路盤(歩道部)	m2	59.5	59.5			3層施工
			上層路盤(車道・路肩部)	粒度調整碎石M-40 t=15cm		m2	59.5	60			
				CB410041	上層路盤(歩道部)	m2	59.5	59.5			1層施工
			上層路盤(車道・路肩部)	再生瀝青安定処理(20) t=6cm		m2	59.5	60			
				CB410040	上層路盤(車道・路肩部)	m2	59.5	59.5			1.4m未満

[illegible]

1. 仮 設 工

仮 設 工 数 量 集 計 表

輕量鋼矢板(電線共同溝)數量表

1式当り

[illegible]

仮設工計算書

[illegible]

2. 開削土工・舗装工

開削土工・舗装工集計表

種 別	規 格	単 位	幹線部 (左右)	連系管 引込部	特殊部	合 計
掘削工		m3	114.3	17.4	25.5	157.2
埋戻し工	路盤用砂	m3	33.4	2.3	－	35.7
	発生土	m3	17.6	9.4	7.4	34.4
	砂基礎	m3	14.4	0.8	－	15.2
残土処理工	掘削－埋戻(発生土)/0.9	m3				119.0
舗装版切断工	舗装版切断 $t \leq 15$	m	135.8	58.4	30.2	224.4
	舗装版切断 $15 < t \leq 30$	m	－	－	－	－
舗装版破碎工	As舗装版 $t=3\text{cm}$	m ²	12.7	12.7	7.2	32.6
		m3	0.38	0.38	0.22	
	As舗装版 $t=5\text{cm}$	m ²	－	－	－	－
		m3	－	－	－	
	As舗装版 $t=10\text{cm}$	m ²	8.7	－	－	8.7
		m3	0.87	－	－	
	As舗装版 $t=13\text{cm}$	m ²	48.0	2.5	9.8	60.3
		m3	6.24	0.33	1.27	
運搬処理工	As殻	m3	7.5	0.7	1.5	9.7
		t	17.6	1.6	3.5	22.7
舗装工	歩道舗装 $t=28\text{cm}$	m ²	12.7	12.7	2.7	28.1
	1種乗入部 舗装 $t=43\text{cm}$	m ²	－	－	－	－
	2種乗入部 舗装 $t=33\text{cm}$	m ²	8.7	－	－	8.7
	3種乗入部 舗装 $t=28\text{cm}$	m ²	－	－	－	－
	車道舗装 $t=72\text{cm}$	m ²	48.0	2.5	9.0	59.5

断面別数量計算書（管路部）

上段:単位当り数量

下段:数量

[illegible]

断面別数量計算書（管路部）

上段:単位当り数量

下段:数量

[illegible]

断面別数量計算書（特殊部）

上段:単位当り数量
下段:数量

番号	記 号	箇 所			仮設工					撤去工				掘削工		埋戻工		舗装工・路盤工				適 用
					山留め			腹起し材	切梁材	舗装切断 (cm)		舗装版破砕 (cm)				掘削 発生土	埋戻し 発生土	歩道部	車道部	乗入部2種	乗入部3種	
					1.5<H≤2.0	2.0<H≤2.5	2.5<H≤3.0			t≤15	15<t≤30	As t=3	As t=5	As t=10	As t=13							
		左側	右側	集計	(m)	(m)	(m)	(m)	(本)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m3)	(m3)	(m2)	(m2)	(m2)	(m2)	
4	特殊部Ⅰ型 1200×1500×3300 A・Bタイプ調整リング100	[車道部]			12.640		25.280	4	12.640					8.081	15.758	4.296		7.280				
			1	1	12.64		25.28	4	12.64					8.08	15.76	4.30		7.28				
11	電力Ⅱ型 1000×700×3300(地上機器直上1基) Fタイプ	[歩道部]	-	1	1				12.240		7.173			7.317	2.258		2.713					
									12.24		7.17			7.32	2.26		2.71					
</																						

土工延長調書

[幹線部 上下線]

[illegible]

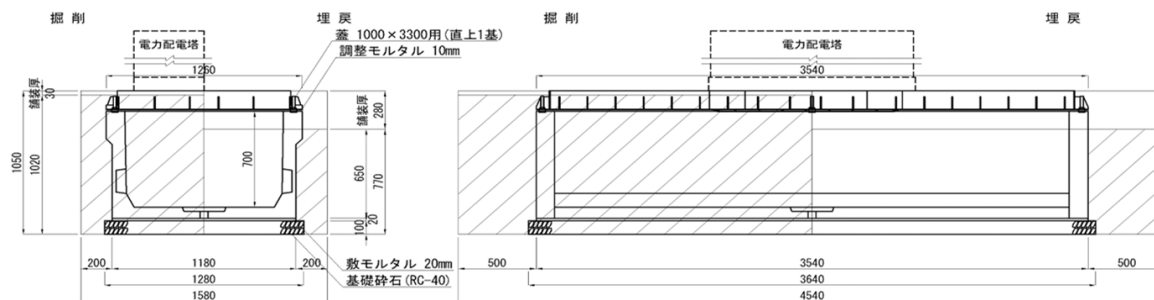
土工延長調書 [連系部]

[illegible]

土工延長調書 [引込部]

[引込部]

[illegible]



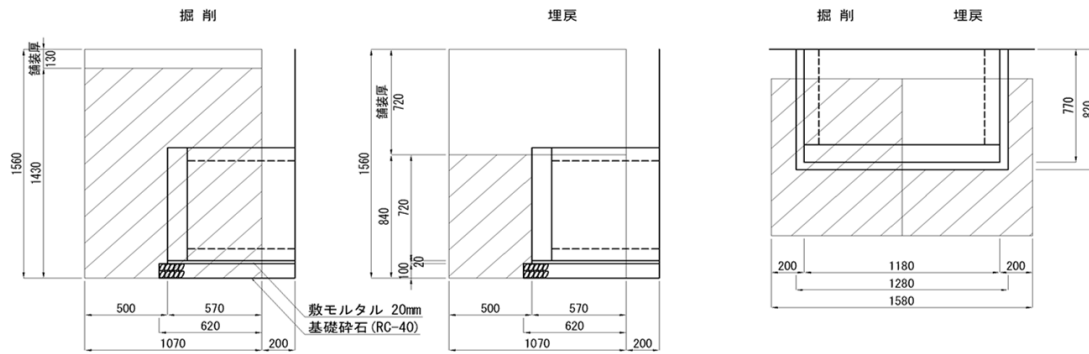
種別	数量計算	数量
【撤去工】		
舗装切断 As t=30	$(1.580+4.540) \times 2$	= 12.240 m
舗装版取壊し As t=30	1.580×4.540	= 7.173 m ²
As殻処分	7.173×0.030	= 0.215 m ²
【土工】		
掘削(発生土)	$1.580 \times 1.020 \times 4.540$	= 7.317m ³
埋戻し(発生土)	$1.580 \times 0.770 \times 4.540 - 3.265$	= 2.258m ³
管材・構造物控除	$1.180 \times 0.650 \times 3.540 + 1.180 \times 0.020 \times 3.540$ $+ 1.280 \times 0.100 \times 3.640$	= 3.265m ³
【本体工】		
本体	1000×700×3300	1 個
蓋(受枠込)	1000×3300用(直上1)	1 枚
調整モルタル t=10	$(1.260 \times 3.540 - 1.000 \times 3.300) \times 0.010$	= 0.012m ³
【基礎工】		
基礎砕石(RC-40) t=100	1.280×3.640	= 4.659 m ²
敷モルタル(1:3) t=20	$1.180 \times 0.020 \times 3.540$	= 0.084 m ³
【舗装工】		
舗装工	$1.580 \times 4.540 - (1.26 \times 3.54)$	= 2.713 m ²
【仮設工】		
山留め	-	= -

横断ブロック

650×600×1000(L3,L20,R2)

車道部

特殊部1箇所当り



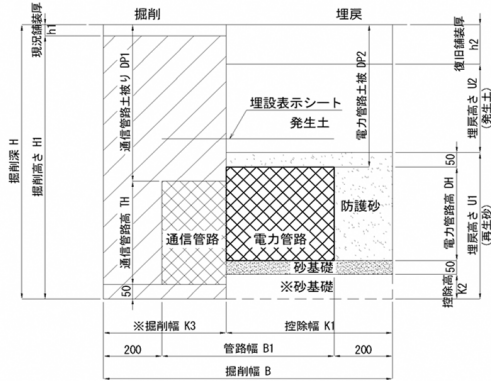
種別	数量計算	数量
【撤去工】		
舗装切断 As t=130	$(1.070+1.580) \times 2$	= 5.300 m
舗装版取壊し As t=130	1.070×1.580	= 1.691 m ²
As殻処分	1.691×0.130	= 0.220 m ²
【土工】		
掘削(発生土)	$1.070 \times 1.430 \times 1.580$	= 2.418m ³
埋戻し(発生土)	$1.070 \times 0.840 \times 1.580 - 0.577$	= 0.843m ³
管材・構造物控除	$0.570 \times 0.720 \times 1.180 + 0.570 \times 0.020 \times 1.180$ $+ 0.620 \times 0.100 \times 1.280$	= 0.577m ³
【本体工】		
本体	650×600×1000	1 個
【基礎工】		
基礎砕石(RC-40) t=100	0.820×1.280	= 1.050 m ²
敷モルタル(1:3) t=20	$0.770 \times 0.020 \times 1.180$	= 0.018 m ³
【舗装工】		
舗装工	1.070×1.580	= 1.691 m ²
【仮設工】		
山留め (1.5<H≤2.0)	$1.070 \times 2 + 1.580$	= 3.720m
腹起し材	$1.070 \times 2 + 1.580$	= 3.720m
切梁材	1段	= 2本

単位数量計算書

既設L1～R-1-2⑥(E単独歩道)DP0.30+E連R1+T引+E連R0

歩道部 DP0.300

1m当り



通信管路土被り DP1= 0
通信管路高さ TH = 0
電力管路土被り DP2= 300
電力管路高さ DH = 684

現況舗装厚 h1= 30
掘削高さ H1= 1004
掘削深 H = 1034
管路幅 B1= 611
掘削幅 B = 1011
舗装復旧厚 h2= 280
埋戻高さ(路盤用砂) U1= 784
埋戻高さ(発生土) U2= 0
控除幅 K1= 0
控除高 K2= 0

※掘削幅K3が750未満の場合
掘削底面を揃えて、砂埋戻しとする
K3= 0

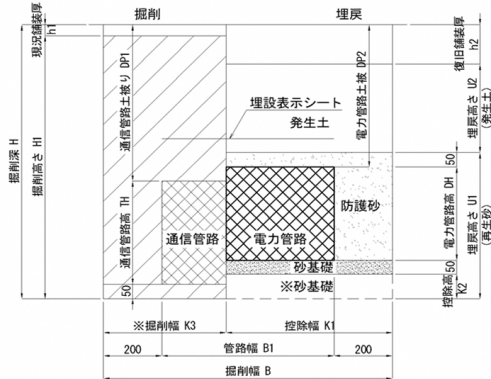
種別		数量計算		数量
【撤去工】				
舗装切断	As t=30	1.000×2	=	2.000 m
舗装版取壊	As t=30	1.011×1.000	=	1.011 m ²
As殻処分		1.011×0.030	=	0.030 m ³
【土 工】				
掘削(発生土)		$1.011 \times 1.004 \times 1.000$	=	1.015 m ³
埋戻し(砂基礎)		$1.011 \times 0.050 \times 1.000$	=	0.051 m ³
埋戻し(路盤用砂)		$(1.011 \times 0.784 - 0.283 - 0.051) \times 1.000$	=	0.459 m ³
管路控除量	BD管 φ 250	—		
	FA管 φ 150	—		
	角型FEP φ 130	$— (0.162 \times 0.162 \times 9)$		
	角型FEP φ 100	$— (0.125 \times 0.125 \times 3)$		
	角型FEP φ 50	—		
	PV φ 75	—		
	PV φ 50	—		
		計	=	0.283 m ²
砂基礎控除分面積		0.000×0.000	=	— m ²
埋戻し(発生土)		(—	=	— m ³
【仮設工】				
山留め		—	=	— m
【舗装工】				
歩道部		1.011×1.000	=	1.011 m ²
埋設表示シート		W=0.4	=	2.00 m
		W=0.6	=	— m

単位数量計算書

R-1-1～R-1-2①(X単独車道)DP0.95

車道部 DP0.950

1m当り



通信管路土被り DP1= 950
通信管路高さ TH = 558
電力管路土被り DP2= 0
電力管路高さ DH = 0

現況舗装厚 h1= 130
掘削高さ H1= 1428
掘削深 H = 1558
管路幅 B1= 350
掘削幅 B = 750
舗装復旧厚 h2= 720
埋戻高さ(路盤用砂) U1= 658
埋戻高さ(発生土) U2= 180
控除幅 K1= 0
控除高 K2= 0

※掘削幅K3が750未満の場合

掘削底面を揃えて、砂埋戻しとする

K3= 0

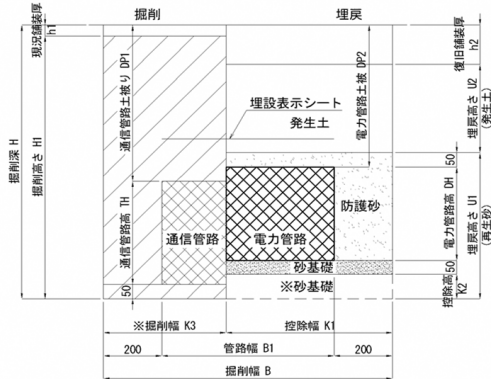
種別		数量計算		数量
【撤去工】				
舗装切断	As t=130	1.000×2	=	2.000 m
舗装版取壊	As t=130	0.750×1.000	=	0.750 m ²
As殻処分		0.750×0.130	=	0.098 m ³
【土 工】				
掘削(発生土)		$0.750 \times 1.428 \times 1.000$	=	1.071 m ³
埋戻し(砂基礎)		$0.750 \times 0.050 \times 1.000$	=	0.038 m ³
埋戻し(路盤用砂)		$(0.750 \times 0.658 - 0.093 - 0.038) \times 1.000$	=	0.363 m ³
管路控除量	BD管 φ 250	$-(0.267 \times 0.267 \times \pi / 4 \times 1)$		
	FA管 φ 150	$-(0.165 \times 0.165 \times \pi / 4 \times 1)$		
	角型FEP φ 130	—		
	角型FEP φ 100	$-(0.125 \times 0.125 \times 1)$		
	角型FEP φ 50	—		
	PV φ 75	—		
	PV φ 50	—		
		計	=	0.093 m ²
砂基礎控除分面積		0.000×0.000	=	— m ²
埋戻し(発生土)		$(0.750 \times 0.180) \times 1.000$	=	0.135 m ³
【仮設工】				
山留め (1.5<H≤1.8)		1.000×2	=	2.000 m
【舗装工】				
車道部		0.750×1.000	=	0.750 m ²
埋設表示シート		W=0.4	=	1.00 m
		W=0.6	=	— m

単位数量計算書

R-1-2～R-2②(E単独2種)DP E引 0.50+E 0.63+E連R0

乗入部2種 DP0.500

1m当り



通信管路土被り DP1= 0
通信管路高さ TH = 0
電力管路土被り DP2= 500
電力管路高さ DH = 579

現況舗装厚 h1= 100
掘削高さ H1= 1029
掘削深 H = 1129
管路幅 B1= 486
掘削幅 B = 886
舗装復旧厚 h2= 350
埋戻高さ(路盤用砂) U1= 679
埋戻高さ(発生土) U2= 100
控除幅 K1= 0
控除高 K2= 0

※掘削幅K3が750未満の場合

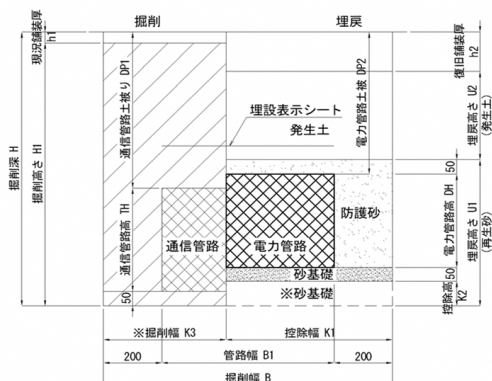
掘削底面を揃えて、砂埋戻しとする

K3= 0

種別	数量計算	数量
【撤去工】		
舗装切断 As t=100	1.000 × 2 =	2.000 m
舗装版取壊 As t=100	0.886 × 1.000 =	0.886 m ²
As殻処分	0.886 × 0.100 =	0.089 m ³
【土 工】		
掘削(発生土)	0.886 × 1.029 × 1.000 =	0.912 m ³
埋戻し(砂基礎)	0.886 × 0.050 × 1.000 =	0.044 m ³
埋戻し(路盤用砂)	(0.886 × 0.679 - 0.221 - 0.044) × 1.000 =	0.337 m ³
管路控除量	BD管 φ 250	—
	FA管 φ 150	—
	角型FEP φ 130	— (0.162 × 0.162 × 6)
	角型FEP φ 100	— (0.125 × 0.125 × 4)
	FEP φ 30	— (0.040 × 0.040 × π / 4 × 1)
	PV φ 75	—
	PV φ 50	—
	計	0.221 m ²
砂基礎控除分面積	0.000 × 0.000 =	— m ²
埋戻し(発生土)	(0.886 × 0.100) × 1.000 =	0.089 m ³
【仮設工】		
山留め	— =	— m
【舗装工】		
乗入部2種	0.886 × 1.000 =	0.886 m ²
埋設表示シート	W=0.4 =	— m
	W=0.6 =	1.00 m

R-1-2~R-2③(E單獨步道)DP E引 0.50+E 0.63+E連R0

1m当り



現況舗装厚	h1=	30
掘削高さ	H1=	1099
掘削深	H =	1129
管路幅	B1=	486
掘削幅	B =	886
舗装復旧厚	h2=	280
埋戻高さ(路盤用砂)	U1=	679
埋戻高さ(発生土)	U2=	170
控除幅	K1=	0
控除高	K2=	0

※掘削幅K3が750未満の場合
掘削底面を揃えて、砂埋戻しとする
K3= 0

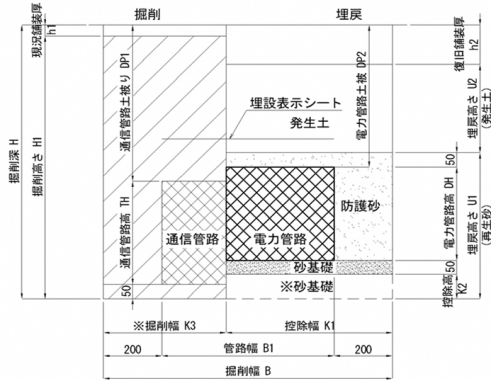
種別	数量計算	数量
【撤去工】		
舗装切断 As t=30	$1.000 \times 2 =$	2.000 m
舗装版取壊 As t=30	$0.886 \times 1.000 =$	0.886 m ²
As殻処分	$0.886 \times 0.030 =$	0.027 m ³
【土 工】		
掘削(発生土)	$0.886 \times 1.099 \times 1.000 =$	0.974 m ³
埋戻し(砂基礎)	$0.886 \times 0.050 \times 1.000 =$	0.044 m ³
埋戻し(路盤用砂)	$(0.886 \times 0.679 - 0.221 - 0.044) \times 1.000 =$	0.337 m ³
管路控除量	BD管 φ 250	—
	FA管 φ 150	—
	角型FEP φ 130	$-(0.162 \times 0.162 \times 6)$
	角型FEP φ 100	$-(0.125 \times 0.125 \times 4)$
	FEP φ 30	$-(0.040 \times 0.040 \times \pi / 4 \times 1)$
	PV φ 75	—
	PV φ 50	—
	計	$=$ 0.221 m ²
砂基礎控除分面積	$0.000 \times 0.000 =$	— m ²
埋戻し(発生土)	$(0.886 \times 0.170) \times 1.000 =$	0.151 m ³
【仮設工】		
山留め	$- =$	— m
【舗装工】		
歩道部	$0.886 \times 1.000 =$	0.886 m ²
埋設表示シート	$W=0.4 =$	— m
	$W=0.6 =$	1.00 m

単位数量計算書

R-1-2~R-2④(車道)DP T1.425 E0.82+E連R0

車道部 DP0.820

1m当り



通信管路土被り DP1= 1425
通信管路高さ TH = 558
電力管路土被り DP2= 820
電力管路高さ DH = 449

現況舗装厚 h1= 130
掘削高さ H1= 1903
掘削深 H = 2033
管路幅 B1= 836
掘削幅 B = 1236
舗装復旧厚 h2= 720
埋戻高さ(路盤用砂) U1= 1263
埋戻高さ(発生土) U2= 50
控除幅 K1= 686
控除高 K2= 714

※掘削幅K3が750未満の場合

掘削底面を揃えて、砂埋戻しとする

K3= 550

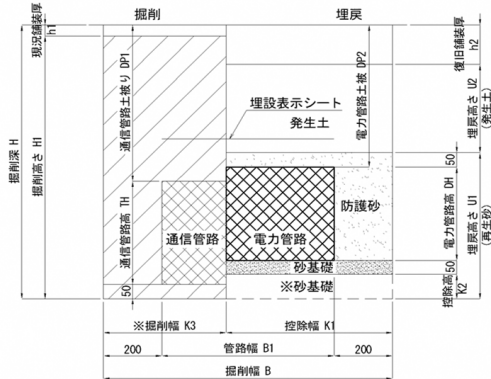
種別	数量計算	数量
【撤去工】		
舗装切断 As t=130	1.000 × 2 =	2.000 m
舗装版取壊 As t=130	1.236 × 1.000 =	1.236 m ²
As殻処分	1.236 × 0.130 =	0.161 m ³
【土 工】		
掘削(発生土)	1.236 × 1.903 × 1.000 =	2.352 m ³
埋戻し(砂基礎)	1.236 × 0.050 × 1.000 + 0.490 × 1.000 =	0.552 m ³
埋戻し(路盤用砂)	(1.236 × 1.263 - 0.297 - 0.552) × 1.000 =	0.712 m ³
管路控除量	BD管 φ 250 — (0.267 × 0.267 × π / 4 × 1)	
	FA管 φ 150 — (0.165 × 0.165 × π / 4 × 1)	
	角型FEP φ 130 — (0.162 × 0.162 × 6)	
	角型FEP φ 100 — (0.125 × 0.125 × 4)	
	角型FEP φ 50 —	
	PV φ 75 —	
	PV φ 50 —	
	計 =	0.297 m ²
砂基礎控除分面積	0.686 × 0.714 =	0.490 m ²
埋戻し(発生土)	(1.236 × 0.050) × 1.000 =	0.062 m ³
【仮設工】		
山留め (1.8<H≤2.3)	1.000 × 2 =	2.000 m
【舗装工】		
車道部	1.236 × 1.000 =	1.236 m ²
埋設表示シート W=0.4	=	1.00 m
埋設表示シート W=0.6	=	1.00 m

単位数量計算書

R-1-2~R-2⑤(車道)DP T0.95 E引0.82 E1.00+E連R0

車道部 DP0.820

1m当り



通信管路土被り DP1= 950
通信管路高さ TH = 558
電力管路土被り DP2= 820
電力管路高さ DH = 629

現況舗装厚 h1= 130
掘削高さ H1= 1428
掘削深 H = 1558
管路幅 B1= 836
掘削幅 B = 1236
舗装復旧厚 h2= 720
埋戻高さ(路盤用砂) U1= 788
埋戻高さ(発生土) U2= 50
控除幅 K1= 686
控除高 K2= 59

※掘削幅K3が750未満の場合

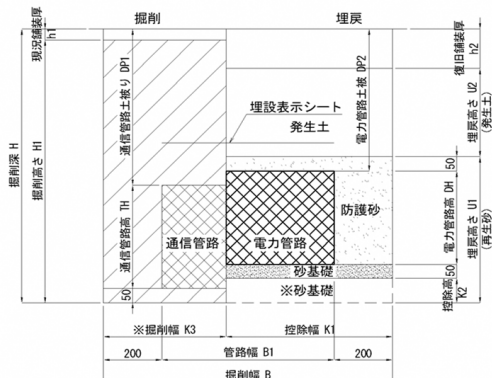
掘削底面を揃えて、砂埋戻しとする

K3= 550

種別		数量計算		数量
【撤去工】				
舗装切断	As t=130	1.000×2	=	2.000 m
舗装版取壊	As t=130	1.236×1.000	=	1.236 m ²
As殻処分		1.236×0.130	=	0.161 m ³
【土 工】				
掘削(発生土)		$1.236 \times 1.428 \times 1.000$	=	1.765 m ³
埋戻し(砂基礎)		$1.236 \times 0.050 \times 1.000 + 0.040 \times 1.000$	=	0.102 m ³
埋戻し(路盤用砂)		$(1.236 \times 0.788 - 0.310 - 0.102) \times 1.000$	=	0.562 m ³
管路控除量	BD管 φ 250	$-(0.267 \times 0.267 \times \pi / 4 \times 1)$		
	FA管 φ 150	$-(0.165 \times 0.165 \times \pi / 4 \times 1)$		
	角型FEP φ 130	$-(0.162 \times 0.162 \times 6)$		
	角型FEP φ 100	$-(0.125 \times 0.125 \times 4)$		
	FEP φ 100	$-(0.130 \times 0.130 \times \pi / 4 \times 1)$		
	PV φ 75	—		
	PV φ 50	—		
			計 =	0.310 m ²
砂基礎控除分面積		0.686×0.059	=	0.040 m ²
埋戻し(発生土)		$(1.236 \times 0.050) \times 1.000$	=	0.062 m ³
【仮設工】				
山留め (1.5<H≤1.8)		1.000×2	=	2.000 m
【舗装工】				
車道部		1.236×1.000	=	1.236 m ²
埋設表示シート		W=0.4	=	1.00 m
		W=0.6	=	1.00 m

R-2~R-3①(車道)DP T0.95 E1.00+T連R2-1

1m当り



現況舗装厚	h1=	130
掘削高さ	H1=	1643
掘削深	H =	1773
管路幅	B1=	850
掘削幅	B =	1250
舗装復旧厚	h2=	720
埋戻高さ(路盤用砂)	U1=	873
埋戻高さ(発生土)	U2=	180
控除幅	K1=	700
控除高	K2=	274

K3= 550

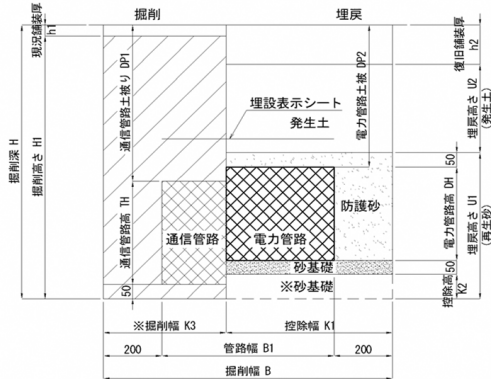
種別	数量計算	数量
【撤去工】		
舗装切断 As t=130	$1.000 \times 2 =$	2.000 m
舗装版取壊 As t=130	$1.250 \times 1.000 =$	1.250 m ²
As殻処分	$1.250 \times 0.130 =$	0.163 m ³
【土 工】		
掘削(発生土)	$1.250 \times 1.643 \times 1.000 =$	2.054 m ³
埋戻し(砂基礎)	$1.250 \times 0.050 \times 1.000 + 0.192 \times 1.000 =$	0.255 m ³
埋戻し(路盤用砂)	$(1.250 \times 0.873 - 0.305 - 0.255) \times 1.000 =$	0.531 m ³
管路控除量	BD管 φ 250 $-(0.267 \times 0.267 \times \pi / 4 \times 1)$	
	FA管 φ 150 $-(0.165 \times 0.165 \times \pi / 4 \times 1)$	
	角型FEP φ 130 $-(0.162 \times 0.162 \times 6)$	
	角型FEP φ 100 $-(0.125 \times 0.125 \times 4)$	
	角型FEP φ 50 $-$	
	PV φ 75 $-$	
	PV φ 50 $-(0.060 \times 0.060 \times \pi / 4 \times 3)$	
	計 $=$	0.305 m ²
砂基礎控除分面積	$0.700 \times 0.274 =$	0.192 m ²
埋戻し(発生土)	$(1.250 \times 0.180) \times 1.000 =$	0.225 m ³
【仮設工】		
山留め (1.5<H≤1.8)	$1.000 \times 2 =$	2.000 m
【舗装工】		
車道部	$1.250 \times 1.000 =$	1.250 m ²
埋設表示シート	$W=0.4 =$	2.00 m
	$W=0.6 =$	- m

単位数量計算書

R-2~R-3②(歩道)DP T1.91 E1.75+T連R2-1

歩道部 DP1.750

1m当り



通信管路土被り DP1= 1905
通信管路高さ TH = 773
電力管路土被り DP2= 1750
電力管路高さ DH = 449

現況舗装厚 h1= 30
掘削高さ H1= 2698
掘削深 H = 2728
管路幅 B1= 850
掘削幅 B = 1250
舗装復旧厚 h2= 280
埋戻高さ(路盤用砂) U1= 1028
埋戻高さ(発生土) U2= 1420
控除幅 K1= 700
控除高 K2= 479

※掘削幅K3が750未満の場合

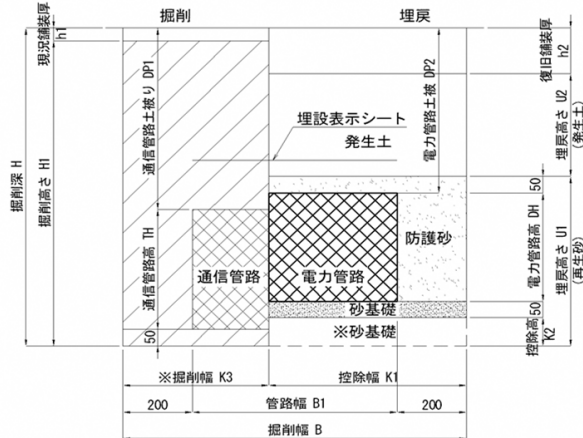
掘削底面を揃えて、砂埋戻しとする

K3= 550

種別		数量計算		数量
【撤去工】				
舗装切断	As t=30	1.000×2	=	2.000 m
舗装版取壊	As t=30	1.250×1.000	=	1.250 m ²
As殻処分		1.250×0.030	=	0.038 m ³
【土 工】				
掘削(発生土)		$1.250 \times 2.698 \times 1.000$	=	3.373 m ³
埋戻し(砂基礎)		$1.250 \times 0.050 \times 1.000 + 0.335 \times 1.000$	=	0.398 m ³
埋戻し(路盤用砂)		$(1.250 \times 1.028 - 0.305 - 0.398) \times 1.000$	=	0.582 m ³
管路控除量	BD管 φ 250	$-(0.267 \times 0.267 \times \pi / 4 \times 1)$		
	FA管 φ 150	$-(0.165 \times 0.165 \times \pi / 4 \times 1)$		
	角型FEP φ 130	$-(0.162 \times 0.162 \times 6)$		
	角型FEP φ 100	$-(0.125 \times 0.125 \times 4)$		
	角型FEP φ 50	—		
	PV φ 75	—		
	PV φ 50	$-(0.060 \times 0.060 \times \pi / 4 \times 3)$		
		計	=	0.305 m ²
砂基礎控除分面積		0.700×0.479	=	0.335 m ²
埋戻し(発生土)		$(1.250 \times 1.420) \times 1.000$	=	1.775 m ³
【仮設工】				
山留め (2.3<H≤2.8)		1.000×2	=	2.000 m
【舗装工】				
歩道部		1.250×1.000	=	1.250 m ²
埋設表示シート		W=0.4	=	1.00 m
		W=0.6	=	1.00 m

歩道部 DP1.700

1m当り



現況舖裝厚 $h_1 = 30$

掘削高さ H1= 1845

掘削深 $H = 1875$

管路幅 B1= 250

掘削幅 $B = 650$

鋪裝復旧厚 $h_2 = 280$

埋戻高さ(路盤用砂) U1= 225

埋戻高さ(発生土) U2= 1370

控除幅 $K1=0$

控除高 $K2=0$

通信管路土被り DP1= 1700

通信管路高さ TH = 125

電力管路土被り DP2= 0

電力管路高さ $DH = 0$

※掘削幅K3が750未満の場合

掘削底面を揃えて、砂埋戻しとする

$$K_3 = 0$$

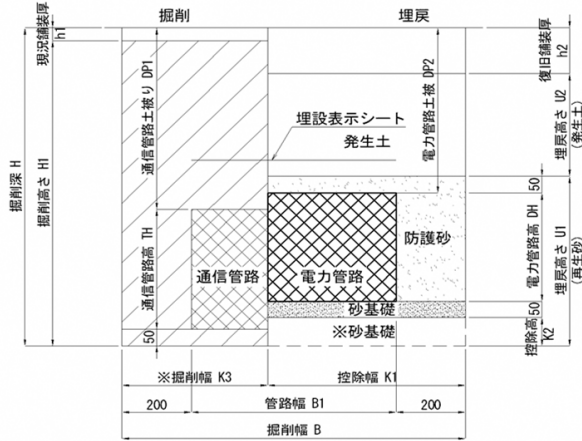
種別		数量計算		数量
【撤去工】				
舗装切断	As t=30	1.000×2	=	2.000 m
舗装版取壊	As t=30	0.650×1.000	=	0.650 m ²
As殻処分		0.650×0.030	=	0.020 m ³
【土 工】				
掘削(発生土)		$0.650 \times 1.845 \times 1.000$	=	1.199 m ³
埋戻し(砂基礎)		$0.650 \times 0.050 \times 1.000$	=	0.033 m ³
埋戻し(路盤用砂)		$(0.650 \times 0.225 - 0.031 - 0.033) \times 1.000$	=	0.082 m ³
管路控除量	BD管 φ 200	—		
	FA管 φ 150	—		
	角型FEP φ 130	—		
	角型FEP φ 100	$-(0.125 \times 0.125 \times 2)$		
	角型FEP φ 50	—		
	PV φ 75	—		
	PV φ 50	—		
		計	=	0.031 m ²
砂基礎控除分面積		—	=	— m ²
埋戻し(発生土)		$(0.650 \times 1.370) \times 1.000$	=	0.891 m ³
【仮設工】				
山留め (1.8<H≤2.3)		1.000×2	=	2.000 m
【舗装工】				
歩道部		0.650×1.000	=	0.650 m ²
埋設表示シート		W=0.4	=	1.00 m
		W=0.6	=	— m

単位数量計算書

連R2-1

歩道部 DP2.450

1m当り



現況舗装厚 $h1 = 30$
掘削高さ $H1 = 2643$
掘削深 $H = 2673$

管路幅 $B1 = 190$
掘削幅 $B = 590$
舗装復旧厚 $h2 = 280$
埋戻高さ(路盤用砂) $U1 = 273$
埋戻高さ(発生土) $U2 = 2120$
控除幅 $K1 = 0$
控除高 $K2 = 0$

通信管路土被り $DP1 = 2450$
通信管路高さ $TH = 173$
電力管路土被り $DP2 = 0$
電力管路高さ $DH = 0$

※掘削幅K3が750未満の場合
掘削底面を揃えて、砂埋戻しとする
 $K3 = 0$

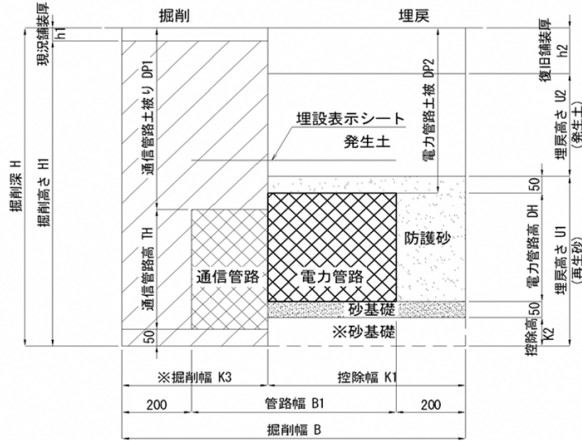
種別	数量計算	数量
【撤去工】		
舗装切断 $As \ t=30$	1.000×2	$= 2.000 \text{ m}$
舗装版取壊 $As \ t=30$	0.590×1.000	$= 0.590 \text{ m}^2$
As殻処分	0.590×0.030	$= 0.018 \text{ m}^3$
【土工】		
掘削(発生土)	$0.590 \times 2.643 \times 1.000$	$= 1.559 \text{ m}^3$
埋戻し(砂基礎)	$0.590 \times 0.050 \times 1.000$	$= 0.030 \text{ m}^3$
埋戻し(路盤用砂)	$(0.590 \times 0.273 - 0.008 - 0.030) \times 1.000$	$= 0.123 \text{ m}^3$
管路控除量	BD管 $\phi 200$	—
	FA管 $\phi 150$	—
	角型FEP $\phi 130$	—
	角型FEP $\phi 100$	—
	角型FEP $\phi 50$	—
	PV $\phi 75$	—
	PV $\phi 50$	$-(0.060 \times 0.060 \times \pi / 4 \times 3)$
	計	$= 0.008 \text{ m}^2$
砂基礎控除分面積	—	$= - \text{ m}^2$
埋戻し(発生土)	$(0.590 \times 2.120) \times 1.000$	$= 1.251 \text{ m}^3$
【仮設工】		
山留め ($2.3 < H \leq 2.8$)	1.000×2	$= 2.000 \text{ m}$
【舗装工】		
歩道部	0.590×1.000	$= 0.590 \text{ m}^2$
埋設表示シート	$W=0.4$	$= 1.00 \text{ m}$
	$W=0.6$	$= - \text{ m}$

単位数量計算書

引φ100

歩道部 DP0.500

1m当り



現況舗装厚 $h1 = 30$

掘削高さ $H1 = 650$

掘削深 $H = 680$

管路幅 $B1 = 130$

掘削幅 $B = 530$

舗装復旧厚 $h2 = 280$

埋戻高さ(路盤用砂) $U1 = 230$

埋戻高さ(発生土) $U2 = 170$

控除幅 $K1 = 0$

控除高 $K2 = 0$

通信管路土被り $DP1 = 0$
通信管路高さ $TH = 0$
電力管路土被り $DP2 = 500$
電力管路高さ $DH = 130$

※掘削幅 $K3$ が 750 未満の場合

掘削底面を揃えて、砂埋戻しとする

$K3 = 0$

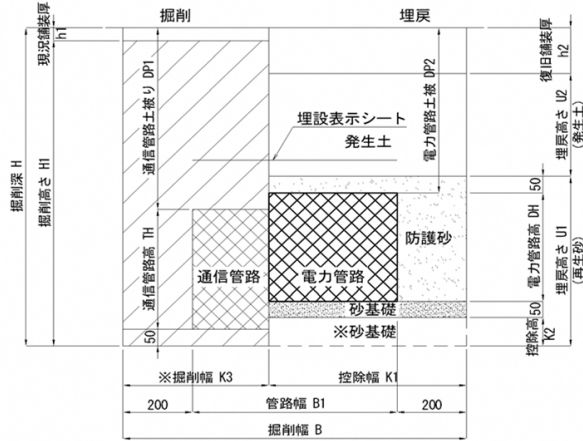
種別	数量計算	数量
【撤去工】		
舗装切断 $As \ t=30$	1.000×2	$= 2.000 \text{ m}$
舗装版取壊 $As \ t=30$	0.530×1.000	$= 0.530 \text{ m}^2$
As 殻処分	0.530×0.030	$= 0.016 \text{ m}^3$
【土工】		
掘削(発生土)	$0.530 \times 0.650 \times 1.000$	$= 0.345 \text{ m}^3$
埋戻し(砂基礎)	$0.530 \times 0.050 \times 1.000$	$= 0.027 \text{ m}^3$
埋戻し(路盤用砂)	$(0.530 \times 0.230 - 0.013 - 0.027) \times 1.000$	$= 0.082 \text{ m}^3$
管路控除量	BD管 $\phi 200$	—
	FA管 $\phi 150$	—
	角型FEP $\phi 130$	—
	FEP $\phi 100$	$-(0.130 \times 0.130 \times \pi / 4 \times 1)$
	角型FEP $\phi 50$	—
	PV $\phi 75$	—
	PV $\phi 50$	—
	計	$= 0.013 \text{ m}^2$
砂基礎控除分面積	—	$= - \text{ m}^2$
埋戻し(発生土)	$(0.530 \times 0.170) \times 1.000$	$= 0.090 \text{ m}^3$
【仮設工】		
山留め	—	$= - \text{ m}$
【舗装工】		
歩道部	0.530×1.000	$= 0.530 \text{ m}^2$
埋設表示シート	$W=0.4$	$= 1.00 \text{ m}$
	$W=0.6$	$= - \text{ m}$

単位数量計算書

引φ75 DP1.90

歩道部 DP1.900

1m当り



現況舗装厚 $h1 = 30$
掘削高さ $H1 = 2016$
掘削深 $H = 2046$

管路幅 $B1 = 96$
掘削幅 $B = 496$
舗装復旧厚 $h2 = 280$
埋戻高さ(路盤用砂) $U1 = 196$
埋戻高さ(発生土) $U2 = 1570$
控除幅 $K1 = 0$
控除高 $K2 = 0$

通信管路土被り $DP1 = 1900$
通信管路高さ $TH = 96$
電力管路土被り $DP2 = 0$
電力管路高さ $DH = 0$

※掘削幅K3が750未満の場合
掘削底面を揃えて、砂埋戻しとする
 $K3 = 0$

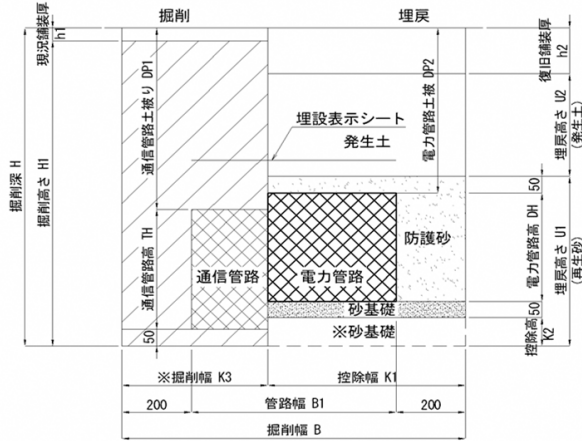
種別	数量計算	数量
【撤去工】		
舗装切断 $As \ t=30$	1.000×2	$= 2.000 \text{ m}$
舗装版取壊 $As \ t=30$	0.496×1.000	$= 0.496 \text{ m}^2$
As殻処分	0.496×0.030	$= 0.015 \text{ m}^3$
【土工】		
掘削(発生土)	$0.496 \times 2.016 \times 1.000$	$= 1.000 \text{ m}^3$
埋戻し(砂基礎)	$0.496 \times 0.050 \times 1.000$	$= 0.025 \text{ m}^3$
埋戻し(路盤用砂)	$(0.496 \times 0.196 - 0.007 - 0.025) \times 1.000$	$= 0.065 \text{ m}^3$
管路控除量	BD管 φ200	—
	FA管 φ150	—
	角型FEP φ130	—
	角型FEP φ100	—
	角型FEP φ50	—
	PV φ75	$-(0.096 \times 0.096 \times \pi / 4 \times 1)$
	PV φ50	—
	計	$= 0.007 \text{ m}^2$
砂基礎控除分面積	—	$= - \text{ m}^2$
埋戻し(発生土)	$(0.496 \times 1.570) \times 1.000$	$= 0.779 \text{ m}^3$
【仮設工】		
山留め ($1.8 < H \leq 2.3$)	1.000×2	$= 2.000 \text{ m}$
【舗装工】		
歩道部	0.496×1.000	$= 0.496 \text{ m}^2$
埋設表示シート	$W=0.4$	$= 1.00 \text{ m}$
	$W=0.6$	$= - \text{ m}$

単位数量計算書

引φ50・30

歩道部 DP0.650

1m当り



現況舗装厚 $h1 = 30$

掘削高さ $H1 = 735$

掘削深 $H = 765$

管路幅 $B1 = 65$

掘削幅 $B = 465$

舗装復旧厚 $h2 = 280$

埋戻高さ(路盤用砂) $U1 = 165$

埋戻高さ(発生土) $U2 = 320$

控除幅 $K1 = 0$

控除高 $K2 = 0$

通信管路土被り $DP1 = 650$

通信管路高さ $TH = 65$

電力管路土被り $DP2 = 0$

電力管路高さ $DH = 0$

※掘削幅K3が750未満の場合

掘削底面を揃えて、砂埋戻しとする

$K3 = 0$

種別	数量計算	数量
【撤去工】		
舗装切断 $As \ t=30$	1.000×2	$= 2.000 \text{ m}$
舗装版取壊 $As \ t=30$	0.465×1.000	$= 0.465 \text{ m}^2$
As殻処分	0.465×0.030	$= 0.014 \text{ m}^3$
【土工】		
掘削(発生土)	$0.465 \times 0.735 \times 1.000$	$= 0.342 \text{ m}^3$
埋戻し(砂基礎)	$0.465 \times 0.050 \times 1.000$	$= 0.023 \text{ m}^3$
埋戻し(路盤用砂)	$(0.465 \times 0.165 - 0.003 - 0.023) \times 1.000$	$= 0.051 \text{ m}^3$
管路控除量	BD管φ200	—
	FA管φ150	—
	角型FEPφ130	—
	角型FEPφ100	—
	角型FEPφ50	$-(0.065 \times 0.065 \times \pi / 4 \times 1)$
	PVφ75	—
	PVφ50	—
	計	$= 0.003 \text{ m}^2$
砂基礎控除分面積	—	$= - \text{ m}^2$
埋戻し(発生土)	$(0.465 \times 0.320) \times 1.000$	$= 0.149 \text{ m}^3$
【仮設工】		
山留め	—	$= - \text{ m}$
【舗装工】		
歩道部	0.465×1.000	$= 0.465 \text{ m}^2$
埋設表示シート	$W=0.4$	$= 1.00 \text{ m}$
	$W=0.6$	$= - \text{ m}$

3-1. 管 路 工

電線共同溝工(管路)集計表

管路【電力幹線部】

項 目		直 管		継 手		ベルマウス,控除					適 用
		角型FEP		角型FEP		角型FEP					
		φ 130	φ 100	φ 130用	φ 100用	φ 130用	φ 100用				
		(m)	(m)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	
幹線部 (右側)		306. 80	163. 90	17	10	23	13	-	-	-	
小 計		306. 80	163. 90	17	10	23	13	-	-	-	
控除長											
ベルマウス φ 130	0. 200	▲ 4. 60									
ベルマウス φ 100	0. 140		▲ 1. 82								
継手 φ 130	0. 040	▲ 0. 68									
継手 φ 100	0. 040		▲ 0. 40								
幹線部合計		301. 52	161. 68	17	10						

※管路延長 角型FEPφ 130L=直管延長－(ベルマウス×個数)－(継手×個数)

角型FEPφ 100L=直管延長－(ベルマウス×個数)－(継手×個数)

管路(電力)
 管路(電力管幹線部)

樹番号		延長		直管	継手					ベルマウス控除		適 用	
				角型FEP		角型FEP					角型FEP		
				φ 130	φ 100	φ 130用	φ 100用				φ 130用		φ 100用
		直管	曲管	(m)	(m)	(個)	(個)				(個)		(個)
[右側]													
R0-2管路 管止		1.00	5	1	5	1				5	1		
	1.00	5.00	1.00										
R0-3管路 管止		1.00		2		2					2		
	1.00		2.00										
R1-2-1管路		40.30	6	1	6	1				12	2		
	40.30	241.80	40.30										
R1-2-2管路		40.30		2							4		
	40.30		80.60										
R2-2管路 管止		10.00	6	2	6	2				6	2		
	10.00	60.00	20.00										
R2-3管路 管止		10.00		2		2					2		
	10.00		20.00										

電線共同溝工(管路)集計表

管路【通信幹線部】

項 目	直 管							曲 管					やりとり継手		ホルト固定式ロータ管		スライド管		ダクトスリーブ控除				端末さや管		管枕				管路 キャップ
	FA管(VP)	単管(PV)		ボディ管(VP)		さや管(SU)		FA管(VP)		ボディ管(VP)		単管(PV)							FA管(VP)	単管(PV)	ボディ管(VP)				FA管(VP)	単管(PV)	ボディ管(VP)		
	φ 150	φ 75	φ 50	φ 250	φ 200	φ 50	φ 30	φ 150 (5mR)	φ 150 (10mR)	φ 250	φ 200	φ 50							φ 150用	φ 50用	φ 250用	φ 200用			φ 250用	φ 200用	φ 150用	φ 50用	
	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	
幹線部(右側)	52.50	-	-	52.50	-	426.00	173.50	2.00		2.00	-	-	2	-	3	-	2	-	3	-	3	-	23	10	29	-	58	-	-
FA φ150 (10mR 曲管控除延長)	-																												
計	52.50	-	-	52.50	-	426.00	173.50	2.00	-	2.00	-	-	2	-	3	-	2	-	3	-	3	-	23	10	29	-	58	-	-
控除長																													
ダクトスリーブ φ150 0.170	▲ 0.51																												
ダクトスリーブ BD250 0.150				▲ 0.45																									
ダクトスリーブ BD200 0.150																													
ダクトスリーブ φ 75 0.190																													
ダクトスリーブ φ 50 0.185																													
やりとり継手φ150 0.135	▲ 0.27																												
やりとり継手 φ75 0.078																													
やりとり継手 φ50 0.060																													
スライド管 BDφ250 0.580				▲ 1.16																									
スライド管 BDφ200 0.620																													
端末さや管 1.100						▲ 25.30	▲ 11.00																						
幹線部合計	51.72	-	-	50.89	-	400.70	162.50	2.00	-	2.00	-	-	2	-	3	-	2	-					23	10	29	-	58	-	-

※管路延長 FAφ150 L＝直管延長－(ダクトスリーブ×個数) － (やりとり継手×個数)
BDφ150 L＝直管延長－(ダクトスリーブ×個数) － (D-ｽｽﾞ管×個数) － (やりとり継手×個数)
PVφ75 L＝直管延長－(ダクトスリーブ×個数) － (やりとり継手×個数)
BDφ250・200 L＝直管延長－(ダクトスリーブ×個数) － (D-ｽｽﾞ管×個数) － (スライド管×個数)
SUφ50 L＝直管延長－(端末さや管×個数)
SUφ30 L＝直管延長－(端末さや管×個数)
共用FAφ150 (10mR 曲管延長) L＝通信接続樹個数×2 (通信接続樹の起終点部際で偏芯させるため)

※ボディ管φ250(さや管φ50×8、φ30×3) 44.50 - (0.150 × 2 + 0.580 ×) = 43.62

※ボディ管φ250(さや管φ50×7、φ30×4) 8.00 - (0.150 × 1 + 0.580 ×) = 7.27

50.89 計

管路(通信)
管路(通信管幹線部)

樹番号		延長		直管					曲管				やりとり継手				ホルト固定式ロータス管			スライド管		ダクトスリーブ控除				端末さや管		管枕 (直管/2.0+曲管/1.0)*台数				管路 キャップ	
				FA・BD管	単管		ボディ管	さや管		FA・BD管	単管											ボディ管	FA・BD管	単管				ボディ管	FA・BD管	単管			ボディ管
		直管	曲管	φ 150 (m)	φ 75 (m)	φ 50 (m)	φ 250 (m)	φ 50 (m)	φ 30 (m)	φ 150 (m)	φ 75 (m)	φ 50 (m)	φ 250 (m)	φ 150用 (個)	φ 75用 (個)	φ 50用 (個)	φ 250用 (個)	φ 200用 (個)	φ 150用 (個)	φ 250用 (個)	φ 200用 (個)	φ 150用 (個)	φ 75用 (個)	φ 50用 (個)	φ 250用 (個)	φ 50用 (個)	φ 30用 (個)	φ 150用 (個)	φ 75用 (個)	φ 50用 (個)	φ 250用 (個)	FA管用 (個)	
[右側]																																	
R1-1-1管路	FA・BD	44.50	1			1	8	3																									
		44.50	44.50			44.50	356.00	133.50					1			2			1		2			2	16	6	23				46		
R2-1管路	FA・BD	10.00	1			1	7	4	1		1																						
管止		8.00	2.00	8.00		8.00	70.00	40.00	2.00		2.00	1			1			1		1			1	7	4	6				12			
											</																						

電線共同溝工(連系管)集計表

管路【電力連系部】

項 目		直 管		異種管継手		ベルマウス,控除					適 用
		角型FEP		角型FEP/塩ビ		角型FEP					
		φ 130	φ 100	φ 130用	φ 100用	φ 130用	φ 100用				
		(m)	(m)	(個)	(個)	(個)	(個)				
連系部 (右側)		-	44. 70	-	1	-	1	-	-	-	
小 計		-	44. 70	-	1	-	1	-	-	-	
控除長											
ベルマウス φ130	0. 200										
ベルマウス φ100	0. 140		▲ 0. 14								
ベルマウス VPφ100	0. 155										
やりとり継手 φ125	0. 115										
やりとり継手 φ100	0. 098										
やりとり継手VPφ100	0. 098										
連系部合計		-	44. 56	-	1						

※管路延長 角型FEP φ130 L=直管延長-(ベルマウス×個数)-(継手×個数)

角型FEP φ100 L=直管延長-(ベルマウス×個数)-(継手×個数)

管路(電力)

管路(電力管連系部)

柵番号		延長		直管		異種管継手		適用
				角型FEP		角型FEP/塩ビ		
				φ 130	φ 100	φ 130用	φ 100用	
		直管	曲管	(m)	(m)	(個)	(個)	
[右側]								
No.2+16.1 ~ R-2	連系 R0	44.70			1			
		44.70			44.70		1	

電線共同溝工(連系管)集計表

管路【通信連系部】

項 目		直管		曲管		やりとり継手		ダクトスリーブ控除		管枕	
		単管(PV)		単管(PV)				単管(PV)		単管(PV)	
		φ 75	φ 50	φ 75	φ 50	φ 75用	φ 50用	φ 75用	φ 50用	φ 75用	φ 50用
		(m)	(m)	(m)	(m)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)
連系部(右側)		-	23. 70	-	16. 20	-	-	-	3	-	40
計		-	23. 70	-	16. 20	-	-	-	3	-	40
控除長											
ダクトスリーブ φ 75	0. 190										
ダクトスリーブ φ 50	0. 185		▲ 0. 56								
やりとり継手 φ 150	0. 135										
やりとり継手 φ 75	0. 078										
やりとり継手 φ 50	0. 060										
連系部合計		-	23. 14	-	16. 20	-	-			-	40

※管路延長 PV φ75 L＝直管延長－(ダクトスリーブ×個数)－(やりとり継手×個数)
PV φ50 L＝直管延長－(ダクトスリーブ×個数)－(やりとり継手×個数)

管路(通信管連系部)

[illegible]

電線共同溝工(引込管路)集計表

管路【電力幹線部】

項 目		直管			共用FA		適 用
		FEP			PV	分岐管	
		φ 100	φ 50	φ 30	φ 75	φ 150-75用	
		(m)	(m)	(m)	(m)	(個)	
幹線部(右側)		24. 50	-	-	9. 10	2	-
		-	-	-	-	-	-
小計		24. 50	-	-	9. 10	2	-
幹線部合計		24. 50	-	-	9. 10	2	-

引込管路

※終点交差点部の照明R1・R2は、三内工区確認のこと

[右側]

合計

24.50

9.10

2

3-2. 特殊部・ダクトスリーブ

電線共同溝工(プレキャストボックス)集計表

※上段の数値は1箇所当り数量を示す。

[illegible]

[illegible][illegible]

電線共同溝工(ダクトスリーブ)集計表

数 量 集 計 表						
工 種 名	細 別	規 格	左側	右側	合 計	備 考
(幹線部)						
電力管	ロングベルマウス	角型FEP φ 130用	-	26	26 個	
		角型FEP φ 100用	-	13	13 個	
通信管	ダクトスリーブ	ボディ管(VP) φ 250用	-	2	2 個	
		ボディ管(VP) φ 200用	-	-	- 個	
		FA管(VP) φ 150用	-	2	2 個	
		PV φ 50用	-	3	3 個	
(連系・引込部)						
電力管	ロングベルマウス	角型FEP φ 130用	-	2	2 個	
		角型FEP φ 100用	-	2	2 個	
通信管	ダクトスリーブ	PV φ 75用	-	-	- 個	
		PV φ 50用	-	3	3 個	
	ベルマウス	FEP φ 100用	-	4	4 個	
		FEP φ 50用	-	-	- 個	
		FEP φ 30用	-	2	2 個	

ダクトスリーブ数量調書（幹線部）

[illegible]

[illegible]

特殊部名		ϕ 130	ϕ 100	PV ϕ 75	PV ϕ 50	FEP ϕ 100	FEP ϕ 50	FEP ϕ 30	備 考
		角型FEP	角型FEP						
			連系部・引込部						
【右側】									
R-1-2	起終点側	2	1					1	R7施工にて修正
R-1-2	側面					2			
R-2	起終点側		1		3	2		1	

ボラード
地上機器部防護柵

箇所調書

箇 所 （左 側）	個数	箇 所 （右 側）	個数
		特殊部 R-1-2	2.0
小 計	-	小 計	2.0
合 計 個 数			2.0

3-4. 埋設シート

電線共同溝工(埋設表示シート)集計表

[illegible]

7. 構造物撤去工

構造物撤去工数量集計表

1式当り

[illegible]

〔適用条件〕

一般車両（T-25相当）の影響を考慮する場合で、歩道部がマウンドアップタイプにはM型、フラットタイプ及びセミフラットタイプにはF型を使用する。

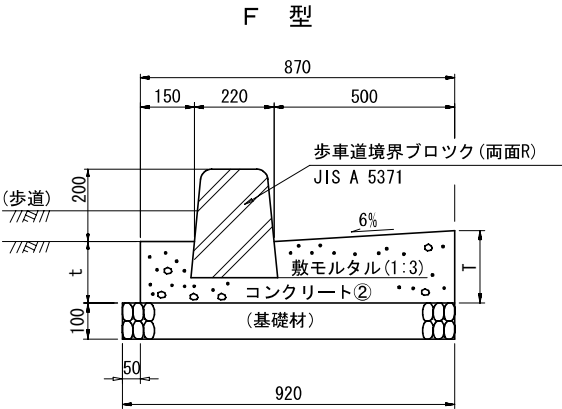
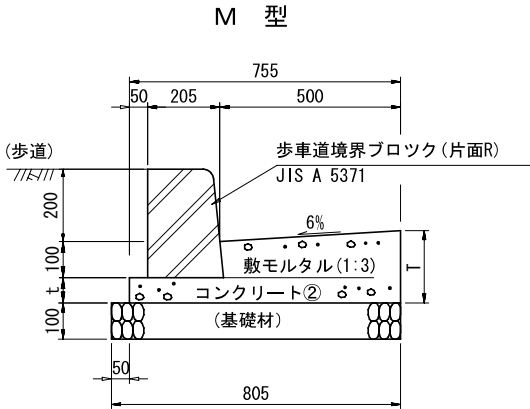
〔仕様〕

- 1. 歩道境界ブロックは、片面R・両面R共 L=2,000mmを標準とする。
- 2. コンクリート② 呼び強度 $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$
- 3. 基礎材は、再生砕石（最大粒径40mm）または切込砕石（最大粒径80mm）とする。
なお、路盤の上に設置する場合には基礎材は不要である。
- 4. 伸縮目地間隔は10m以内とする。

〔設計表示方法〕

LS3-()-T()-K()-L=〇〇m
(型) (エプロン厚) (基礎材の種類) (延長)

記 号	基礎材の種類
K1	再生砕石（最大粒径40mm）
K2	切込砕石（最大粒径80mm）
K3	基礎材なし

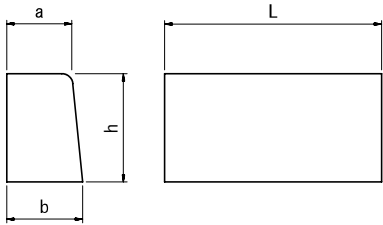


M 型

記 号	寸法表 (mm)		参 考 数 量 表 (10m当り)					
	T	t	コンクリート (m3)	型枠 (m2)	ブロック数量 (個)	基礎材		伸縮目地 (m2)
LS3-M-T 180	180	50	0.9	2	5(16.5)	0.8	8	0.1
LS3-M-T 190	190	60	1.0	3	5(16.5)	0.8	8	0.1
LS3-M-T 200	200	70	1.1	3	5(16.5)	0.8	8	0.1
LS3-M-T 210	210	80	1.2	3	5(16.5)	0.8	8	0.1
LS3-M-T 220	220	90	1.2	3	5(16.5)	0.8	8	0.1
LS3-M-T 260	260	130	1.5	4	5(16.5)	0.8	8	0.2
LS3-M-T 270	270	140	1.6	4	5(16.5)	0.8	8	0.2

※寸法Tは、車道部舗装構成の表層、基層、及び粒調砕石を加えた厚さである。
※ブロック個数()内は、ブロック長L=60cmの数量である。

歩道境界ブロック (片面R)

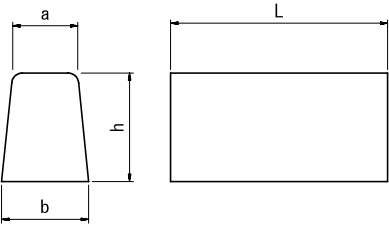


F 型

記 号	寸法表 (mm)		参 考 数 量 表 (10m当り)					
	T	t	コンクリート (m3)	型枠 (m2)	ブロック数量 (個)	基礎材		伸縮目地 (m2)
LS3-F-T 180	180	150	1.2	3	5(16.5)	0.9	9	0.1
LS3-F-T 190	190	160	1.2	4	5(16.5)	0.9	9	0.1
LS3-F-T 200	200	170	1.3	4	5(16.5)	0.9	9	0.1
LS3-F-T 210	210	180	1.4	4	5(16.5)	0.9	9	0.1
LS3-F-T 220	220	190	1.5	4	5(16.5)	0.9	9	0.2
LS3-F-T 260	260	230	1.8	5	5(16.5)	0.9	9	0.2
LS3-F-T 270	270	240	1.9	5	5(16.5)	0.9	9	0.2

※寸法Tは、車道部舗装構成の表層、基層、及び粒調砕石を加えた厚さである。
※ブロック個数()内は、ブロック長L=60cmの数量である。

歩道境界ブロック (両面R)



歩道境界ブロック C種(JIS A 5371)

歩道境界	寸 法 表 (mm)				参考重量 (kg/個)
	a	b	h	L	
片面R	180	210	300	2,000	270
両面R	180	240	300	2,000	296

I-0301

工種記号

(青森) LS3-()-T()
(型) (エプロン厚)

名 称

L型側溝 (組合せ)

(平成21年12月)

青森県県土整備部

8. 数量根拠図

※連系R4は欠番