数　量　計　算　書

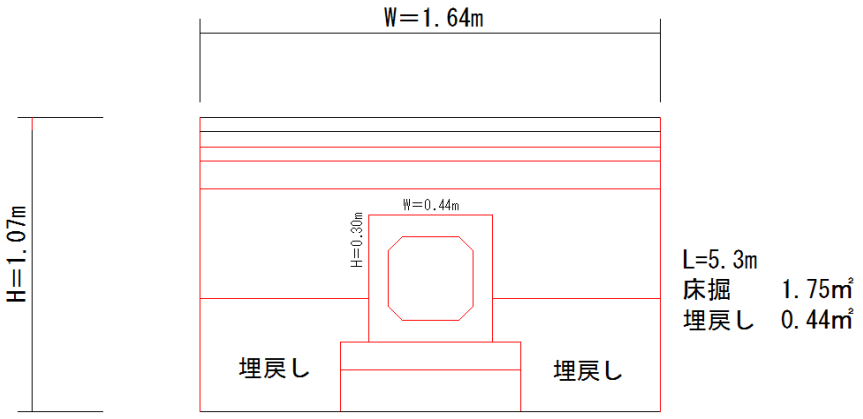
数 量 総 括 表

工 種	種 別	細別・規格	条	件	単位	計算数量	計上数量
土 工	床 堀	小規模			m3	51.9	50
	盛 土	2.5m以下			m3	17.3	20
	埋戻し	小規模			m3	20.5	20
	土砂等運搬	30.0km以下			m3	12.2	10
	残土等処分				m3	12.2	10
排水構造物工	自由勾配側溝	縦断用	B400×H600		m	54.0	54
			B400×H700		m	24.0	24
			B400×H800		m	7.3	7
		基礎砕石	再生砕石 RC-40		m2	53.5	54
		基礎ｺﾝｸﾘｰﾄ 型枠			m2	8.5	9
		基礎ｺﾝｸﾘｰﾄ	高炉Ｂ 18-8-40W/C≦60%		m3	2.6	3
		勾配調整 ｺﾝｸﾘｰﾄ	高炉Ｂ 18-8-40W/C≦60%		m3	4.3	4
	蓋 版	縦断用	ｺﾝｸﾘｰﾄ蓋	B400用(1.0m)	枚	43.0	43
	ﾎﾞｯｸｽｶﾙﾊﾞｰﾄ	B300×H300	T-25		m	5.8	6
		基礎ｺﾝｸﾘｰﾄ	高炉Ｂ 18-8-40W/C≦60%		m3	0.4	0.4
		基礎ｺﾝｸﾘｰﾄ型 枠	一般型枠		m2	1.2	1
		基礎砕石	再生砕石 ＲＣ-40		m2	3.7	4
	集水桝	ｺﾝｸﾘｰﾄ	高炉Ｂ 21-8-40W/C≦55%		m3	0.6	1
		型 枠	一般型枠		m2	6.8	7
		基礎ｺﾝｸﾘｰﾄ	高炉Ｂ 18-8-40W/C≦60%		m3	0.1	0.1
		基礎ｺﾝｸﾘｰﾄ型 枠	一般型枠		m2	0.2	0.2
		基礎砕石	再生砕石 ＲＣ-40		m2	1.4	1
		桝蓋	ｸﾞﾚｰﾁﾝｸﾞB800用 Ｔ－25		枚	1	1
		足掛け金具	φ19mm B=300mm		本	2.0	2
舗装工	下層路盤	車道・路肩部	再生ｸﾗｯｼｬﾗﾝ RC-40	t=40cm	m2	40.1	40
	下層路盤	車道・路肩部	再生ｸﾗｯｼｬﾗﾝ RC-40	t=50cm	m2	8.7	9

工　種	種　別	細別・規格	条	件	単位	計算数量	計上数量
	上層路盤	車道･路肩部	ｸﾗｯｼｬﾗﾝC-20	t=10cm	m2	9.8	10
	表層	車道･路肩部	⑤再生密粒度As(13F)	t=5cm	m2	9.8	10
	敷砂利	車道･路肩部	再生ｸﾗｯｼｬﾗﾝRC-40	自由勾配側溝と舗装の間	m3	9.3	9
構造物撤去工	構造物取壊し工	鉄筋構造物	機械施工		m3	10.9	11
	殻運搬	ｺﾝｸﾘｰﾄ(鉄筋)構造物とりこわし	8.0km以下		m3	10.9	11
	殻処分	Co塊(有筋)	(株)須郷土木		t	27.2	27
	舗装版切断	ｱｽﾌｧﾙﾄ舗装版	t=15cm以下		m	90.0	90
	舗装版破砕	ｱｽﾌｧﾙﾄ舗装版	t=15cm以下		m2	58.1	58
	殻運搬	舗装版破砕	6.0km以下		m3	2.9	3
	殻処分	As塊	日本道路(株)青森合材ｾﾝﾀｰ		t	6.8	7
仮設工	水替工	ポンプ排水	工事用水中ﾓｰﾀﾎﾟﾝﾌﾟ　口径		日	8	8
	交通管理工	交通誘導警備員B	昼間勤務	8時～17時	人/日	12	12

種　別	形　状　及　び　算　式							数　量
土　工								
床　堀	・ 床堀（CA2）					V ＝	51.89	51.9 m3
	1-2土積				42.61			
	ﾎﾞｯｸｽｶﾙﾊﾞｰﾄ	1.75	×	5.3	＝	9.28		
盛土	・ 盛土（BA1）					V ＝	17.28	17.3 m3
	1-2土積				17.28			
埋戻し	・ 埋戻し（RA）					V ＝	20.48	20.5 m3
	1-2土積				18.15			
	ﾎﾞｯｸｽｶﾙﾊﾞｰﾄ	0.44	×	5.3	＝	2.33		
残土処理	・ 土砂運搬							
	51.89	－ 17.28	÷	0.90	－	20.48	＝ 12.20	
						V ＝	12.20	12.2 m3
	・ 残土等処分					V ＝	12.20	12.2 m3

ボックスカルバート　B300×H300



1－2土積

測　点	単距離(m)	追加距離(m)	床掘(CA2)			盛土(BA1)			盛土(BA2)			埋戻し(RA)					
			A(m2)	A/2	V(m3)	A(m2)	A/2	V(m3)	A(m2)	A/2	V(m3)	A(m2)	A/2	V(m3)			
No. 3 ＋ 41.00			0.40			0.20			0.00			0.20					
No. 4	9.000	9.000	0.40	0.40	3.6	0.20	0.20	1.8	0.00	0.00	0.0	0.20	0.20	1.8			
No. 4 ＋ 22.90	22.900	31.900	0.50	0.45	10.3	0.20	0.20	4.6	0.00	0.00	0.0	0.10	0.15	3.4			
No. 4 ＋ 27.53	4.630	36.530	0.40	0.45	2.1	0.20	0.20	0.9	0.00	0.00	0.0	0.10	0.10	0.5			
No. 5	22.470	59.000	0.40	0.40	9.0	0.20	0.20	4.5	0.00	0.00	0.0	0.20	0.15	3.4			
IP.8	13.250	72.250	0.50	0.45	6.0	0.20	0.20	2.7	0.00	0.00	0.0	0.20	0.20	2.7			
No. 5 ＋ 26.30	13.050	85.300	0.90	0.70	9.1	0.20	0.20	2.6	0.00	0.00	0.0	0.60	0.40	5.2			
No. 5 ＋ 26.30	0.000	85.300	2.30	1.60	0.0	0.20	0.20	0.0	0.00	0.00	0.0	1.10	0.85	0.0			
No. 5 ＋ 27.40	1.100	86.400	2.30	2.30	2.5	0.20	0.20	0.2	0.00	0.00	0.0	1.10	1.10	1.2			
合　計	86.40				42.61			17.28			0.00			18.15			

種　別	形　状　及　び　算　式	数　量
排水構造物工		
	延長調書より	
	自由勾配側溝(縦断用)	
	・ B400×H600　L ＝	54.0 m
	・ B400×H700　L ＝	24.0 m
	・ B400×H800　L ＝	7.3 m
	L ＝	85.3 m
	基礎砕石 (RC-40)	
	・ B400×H600　0.62 × 54.0 = 33.48 × 0.10 =	3.35
	・ B400×H700　0.64 × 24.0 = 15.36 × 0.10 =	1.54
	・ B400×H800　0.64 × 7.3 = 4.67 × 0.10 =	0.47
	計 53.51 m2	5.35 m3
	基礎ｺﾝｸﾘｰﾄ型枠	
	・ B400×H600　0.05 × 54.0 × 2.00 = 5.40	5.40
	・ B400×H700　0.05 × 24.0 × 2.00 = 2.40	2.40
	・ B400×H800　0.05 × 7.3 × 2.00 = 0.73	0.73
	計	8.53 m2
	基礎ｺﾝｸﾘｰﾄ(18-8-40高炉B W/C≦60%)	
	・ B400×H600　0.61 × 54.0 = 32.94 × 0.05 =	1.65
	・ B400×H700　0.61 × 24.0 = 14.64 × 0.05 =	0.73
	・ B400×H800　0.61 × 7.3 = 4.45 × 0.05 =	0.22
	計 52.03 m2　計	2.60 m3
	勾配調整ｺﾝｸﾘｰﾄ(18-8-40高炉B W/C≦60%)	
	No.3+41.0～No.4 L=9.000	
	(0.126 + 0.151) ÷ 2 × 9.000 = 1.25	1.25 m2
	No.4～IP.3(No.4+20.296) L=20.296	
	(0.151 + 0.143) ÷ 2 × 20.296 = 2.98	2.98 m2
	IP.3(No.4+20.296)～IP.4(No.4+21.725) L=1.429	
	(0.143 + 0.142) ÷ 2 × 1.429 = 0.20	0.20 m2
	IP.4(No.4+21.725)～No.4+22.90 L=1.175	
	(0.142 + 0.142) ÷ 2 × 1.175 = 0.17	0.17 m2
	No.4+22.90～IP.5(No.4+23.393) L=0.493	
	(0.142 + 0.141) ÷ 2 × 0.493 = 0.07	0.07 m2

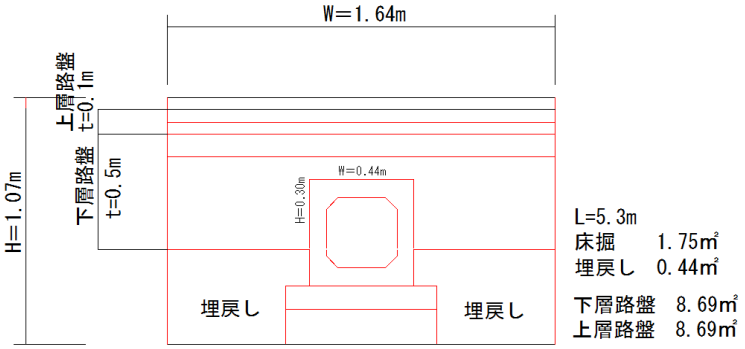
種　別	形　状　及　び　算　式	数　量
	IP.5(No.4+23.393)～No.4+27.53 L=4.137	
	(0.141 + 0.14) ÷ 2 × 4.137 = 0.58	0.58 m2
	No.4+27.53～IP.6(No.4+27.749) L=0.219	
	(0.14 + 0.139) ÷ 2 × 0.219 = 0.03	0.03 m2
	IP.6(No.4+27.749)～IP.7(No.4+41.014) L=13.265	
	(0.139 + 0.12) ÷ 2 × 13.265 = 1.72	1.72 m2
	IP.7(No.4+41.014)～No.4+45.02 L=4.003	
	(0.12 + 0.049) ÷ 2 × 4.003 = 0.34	0.34 m2
	No.4+45.02～No.5 L=4.983	
	(0.149 + 0.123) ÷ 2 × 4.983 = 0.68	0.68 m2
	No.5～IP.8(No.4+13.250) L=13.250	
	(0.123 + 0.099) ÷ 2 × 13.250 = 1.47	1.47 m2
	IP.8(No.4+13.250)～No.5+19.000 L=5.750	
	(0.099 + 0.047) ÷ 2 × 5.750 = 0.42	0.42 m2
	No.5+19.000～No.5+26.300 L=7.300	
	(0.147 + 0.08) ÷ 2 × 7.300 = 0.83	0.83 m2
	合計	10.74 m2
	10.74 × 0.40 = 4.30	4.3 m3
	蓋　版	
	ｺﾝｸﾘｰﾄ蓋	
	・ B400用(1.0m) N ＝	43 枚
	85.4 ÷ 2 × = 42.7	
	・ ボックスカルバートB300×H300 T-25 L ＝	5.8 m
	・ 基礎ｺﾝｸﾘｰﾄ 18-8-40 高炉B W/C≦60%	
	0.64 × 0.10 × 5.80 ＝ 0.37 V ＝	0.4 m3
	・ 基礎ｺﾝｸﾘｰﾄ型枠	
	0.10 × 5.80 × 2 ＝ 1.16 A ＝	1.2 m2
	・ 基礎砕石 再生砕石RC-40 t=15cm	
	0.64 × 5.80 ＝ 3.71 A ＝	3.7 m2
	3.71 × 0.15 = 0.56	
	V ＝	0.6 m3
	集水桝	
	集水桝3号桝 落蓋側溝300A 断面積A=0.204㎡ 自由勾配側溝B400×H800 断面積A=0.508㎡	
	B800×H1100 HP φ600 断面積A=0.385㎡(0.35×0.35×3.14)	
	・ ｺﾝｸﾘｰﾄ 21-8-40高炉B	
	1.10 × 1.10 × 1.25 － 0.80 × 0.80 ×	
	1.10 = 0.81	
	0.81 － 0.204 × 0.15 － 0.508 × 0.15 －	
	0.385 × 0.15 = 0.64	0.6 m3

種　別	形　状　及　び　算　式	数　量
	・ 型枠	
	1.10 × 1.25 × 4 + 0.80 × 1.10 ×	
	4 − 0.204 × 2 − 0.508 × 2 −	
	0.385 × 2 = 6.83	6.8 m2
	・ 基礎ｺﾝｸﾘｰﾄ 18-8-40 高炉B W/C≦60%	
	1.20 × 1.20 × 0.05 = 0.07 V =	0.1 m3
	・ 基礎ｺﾝｸﾘｰﾄ型枠	
	1.20 × 4 × 0.05 = 0.24 A =	0.2 m2
	・ 基礎砕石 再生砕石RC-40 t=15cm	
	1.20 × 1.20 = 1.44 A =	1.4 m2
	1.44 × 0.15 = 0.22 V =	0.2 m3
	ｸﾞﾚｰﾁﾝｸﾞ蓋 T-25 800用	
	・ 蓋版設置 = 1 N =	1 枚
	・ 足掛け金具 N =	2 個

排水構造物工延長計算書

単位：m

名　称　・　測　点						左・右	数量(m)	備　考
自由勾配側溝　VS側溝								
B400 H600(縦断用)								
No.3	+	41.00	～	No.4	+ 45.00	右	54.00	
					合計		54.00	
自由勾配側溝　VS側溝								
B400 H700(縦断用)								
No.4	+	45.00	～	No.5	+ 19.00	右	24.00	
					合計		24.00	
自由勾配側溝　VS側溝								
B400 H800(縦断用)								
No.5	+	19.00	～	No.5	+ 26.30	右	7.30	
					合計		7.30	

種　別	形　状　及　び　算　式	数　量
舗装工	・ 下層路盤 再生ｸﾗｯｼｬﾗﾝRC-40 t=40cm 舗装積　38.93　38.93 桝回り　1.12 A = 40.05 m2　40.1 m2 再生ｸﾗｯｼｬﾗﾝRC-40 t=50cm ﾎﾞｯｸｽｶﾙﾊﾞｰﾄ　8.69 A = 8.69 m2　8.7 m2 舗装積　38.93 × 0.44 = 17.13 桝回り　1.12 × 0.4 = 0.45 V = 17.58 m3　17.6 m3 ﾎﾞｯｸｽｶﾙﾊﾞｰﾄ　8.69 × 0.5 − (0.30×0.44×5.3) = 3.65 V = 3.65 m3　3.7 m3 ・ 上層路盤 ｸﾗｯｼｬﾗﾝC-20 t=10cm ﾎﾞｯｸｽｶﾙﾊﾞｰﾄ　1.64 × 5.3 = 8.69 桝回り　1.12 A = 9.81 m2　9.8 m2 ﾎﾞｯｸｽｶﾙﾊﾞｰﾄ　8.69 × 0.1 = 0.87 桝回り　1.12 × 0.1 = 0.11 ・ 表層 ⑤再生密粒度As(13F) t=5cm ﾎﾞｯｸｽｶﾙﾊﾞｰﾄ　1.64 × 5.3 = 8.69 桝回り　1.12 A = 9.81 m2　9.8 m2  ・ 敷砂利 再生ｸﾗｯｼｬﾗﾝRC-40 自由勾配側溝と舗装の間 = 9.28 V = 9.28 m3　9.3 m3	

舗装積

測　点	単距離 (m)	追加距離 (m)	下層路盤			敷砂利					
			幅(m)	幅/2	A(m2)	A(m2)	A/2	V(m3)	幅(m)	幅/2	A(m2)
No. 3　41.00	0.000		0.45			0.07					
No. 4	9.000	9.000	0.45	0.45	4.1	0.07	0.07	0.6			
No. 4　+　22.90	22.900	31.900	0.45	0.45	10.3	0.09	0.08	1.8			
No. 4　+　27.53	4.630	36.530	0.45	0.45	2.1	0.09	0.09	0.4			
No. 5	22.470	59.000	0.45	0.45	10.1	0.12	0.11	2.5			
IP.8	13.250	72.250	0.45	0.45	6.0	0.17	0.15	2.0			
No. 5　+　26.30	13.050	85.300	0.45	0.45	5.9	0.11	0.14	1.8			
No. 5　+　26.30	0.000	85.300	0.50	0.48	0.0	0.11	0.11	0.0			
No. 6　+　27.40	1.100	86.400	0.50	0.50	0.6	0.08	0.10	0.1			
合　計	86.40				38.93			9.28			0.00

種　別	形　状　及　び　算　式	数　量
構造物取壊し工		
柵渠	L= 84.60 m	
(鉄筋ｺﾝｸﾘｰﾄ構造物)	B600×H600 参考重量 75kg/個	
	N= 84.60 ÷ 1.5 ＋ 1.0 ＝ 57.40 箇所	
	W= 57.40 × 0.075 ＝ 4.31 t	4.3 t
	V= 4.31 ÷ 2.50 ＝ 1.72 m3	1.7 m3
ﾊﾟﾈﾙ	300×60 参考重量 64kg/枚(L=1.49m)	
(鉄筋ｺﾝｸﾘｰﾄ構造物)	N= 84.60 ÷ 1.5 ＝ 56.40 ｽﾊﾟﾝ	
	1ｽﾊﾟﾝ設置枚数	
	600.00 ÷ 300.00 × 2.00 ＝ 4.00 枚	
	W= 56.40 × 4.00 × 0.064 ＝ 14.44 t	14.4 t
	V= 14.44 ÷ 2.50 ＝ 5.78 m3	5.8 m3
ｺﾝｸﾘｰﾄ蓋版	900×1000×100 参考重量225kg	
(鉄筋ｺﾝｸﾘｰﾄ構造物)	N= 5.00 枚	
	W= 5.00 × 0.225 ＝ 1.13 t	1.1 t
	V= 1.13 ÷ 2.50 ＝ 0.45 m3	0.5 m3
	780×500×150 参考重量 137kg/枚	
	N= 6.00 枚	
	W= 6.00 × 0.137 ＝ 0.82 t	0.8 t
	V= 0.82 ÷ 2.50 ＝ 0.33 m3	0.3 m3
鉄筋ｺﾝｸﾘｰﾄ	V= 3.82 × 1.13 × 0.15 ＝ 0.65 m3	0.6 m3
	5.48 × 0.86 × 0.10 ＝ 0.47 m3	0.5 m3
	計	1.12 m3
	W= 1.12 × 2.50 ＝ 2.80 t	2.8 t
現場打落蓋側溝		
	L= 5.3 =	5.3 m
	A= 0.8*0.65-0.6*0.4 =	0.28 m2
	V= 5.3*0.28 =	1.48 m3
	W= 1.48*2.50 =	3.7 t
	取壊し合計	
	W= 4.31 + 14.44 + 1.13 + 0.82 + 2.80	
	+ 3.70 1.00 ＝ 27.19	27.2 t
	V= 1.72 + 5.78 + 0.45 + 0.33 + 1.12	
	+ 1.48 ＝ 10.88	10.9 m3

種　別	形　状　及　び　算　式	数　量
舗装版切断 (ｱｽﾌｧﾙﾄ舗装版)	ｱｽﾌｧﾙﾄ舗装版　t=15cm以下　(t=5cm)　平面図より L=　90.00	90.0　m
舗装版破砕 (ｱｽﾌｧﾙﾄ舗装版)	ｱｽﾌｧﾙﾄ舗装版　t=15cm以下　(t=5cm) 舗装版破砕面積より　　撤去構図(終点部) A=　56.38　m2　　A=　1.67　m2 A=　56.38　+　1.67　=　58.05　m2 V=　(56.38　+　1.67)　×　0.05　=　2.90　m3 W=　2.90　×　2.35　=　6.82　t	58.1　m2 2.9　m3 6.8　t
産廃処理 ｺﾝｸﾘｰﾄ塊(有筋)	殻運搬 ｺﾝｸﾘｰﾄ(鉄筋)構造物とりこわし　8.0km以下 V=　10.88　V　= 殻処分 (株)須郷土木　CO塊 有筋 W=　27.19　t　=	10.9　m3 27.2　t
ｱｽﾌｧﾙﾄ塊	殻運搬 舗装版破砕　6.5km以下 V=　2.9　m3　V　= 殻処分 日本道路(株)青森合材ｾﾝﾀｰ　AS塊 W=　6.82　t　t　=	2.9　m3 6.8　t

舗装版破砕面積

測　点		単距離 (m)	追加距離 (m)	舗装版破砕		
				幅(m)	幅/2	A(m2)
No. 3	41.00			0.39		
No. 4		9.000	9.000	0.39	0.39	3.51
No. 4 +	22.90	22.900	31.900	0.40	0.40	9.16
No. 4 +	27.53	4.630	36.530	0.59	0.50	2.32
No. 5		22.470	59.000	1.00	0.80	17.98
IP.8		13.250	72.250	0.86	0.93	12.32
No. 5 +	26.30	13.050	85.300	0.71	0.79	10.31
No. 5 +	26.30	0.000	85.300	0.71	0.71	0.00
No. 5 +	27.40	1.100	86.400	0.71	0.71	0.78
合　　計		86.40				56.38

種　別	形　状　及　び　算　式	数　量
仮設工		
水替工	ポンプ排水	
	工事用水中ﾓｰﾀﾎﾟﾝﾌﾟ　口径φ50mm	
		8 日
交通管理工		
交通誘導警備員	・ 交通誘導警備員B　　N ＝ 12	12 人/日
	（12日×1人）	