

数量計算書

数量総括表

数量總括表

[illegible]

数 量 総 括 表

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
排水構造物工	側溝工	U型水路	2000×1400	m	40	
	暗渠工	管渠(φ300)		m	7	
		BOX. C (700×600)		m	12	
	付帯工	一筆排水(2)		箇所	1	
		小口止(1)		箇所	1	
	集水桝工	集水桝(6)		箇所	1	
		集水桝(7)		箇所	1	
		As桝	1000×1000×2000	箇所	1	
カルバート工	プレキャスト カルバート工	カルバート部		式	1	
	取付護岸工	吐口側		式	1	
		重力式擁壁(1)		式	1	
		重力式擁壁(2)		式	1	
		重力式擁壁(3)		式	1	
		下流底張工		式	1	
		呑口側		式	1	
		重力式擁壁(4)		式	1	
		重力式擁壁(5)		式	1	
		重力式擁壁(6)		式	1	
		上流底張工		式	1	
		帯 工		式	1	
		(取付工)		式	1	
		作業土工		式	1	

数量總括表

[illegible]

道 路 土 工

土 工		数 量 計 算 書			1.0式当り			
名 称		計 算 式			数 量			
掘削工								
オープン掘削 (土砂)		別紙計算書より			=	54.8	55	m3
表土はぎとり		別紙計算書より			=	54.4	54	m3
路体盛土工								
路体盛土		W<2.5m	別紙計算書より	=	65.3	65	m3	
(流用土)		2.5m≦W<4.0m	別紙計算書より	=	16.8	17	m3	
		W≧4.0m	別紙計算書より	=	20.9	21	m3	
路床盛土工								
路床盛土		W<2.5m	別紙計算書より	=	26.0	26	m3	
(流用土)		2.5m≦W<4.0m	別紙計算書より	=	78.2	78	m3	
		W≧4.0m	別紙計算書より	=	158.1	158	m3	
搬入土		土工配分図より	CBR12以上	=	430.3			
(流用土)		430.3/0.90		=	478.1	478	m3	
法面整形工								
盛土法面整形		別紙計算書より			=	49.6	50	m2

土 工 数 量 計 算 書			1.0式当り
名 称	計 算 式	数 量	
作業土工 床掘り (土砂)	別紙計算書より = 234.8	235	m3
埋戻し (流用土)	1.0m ≤ W1 < 4.0m 別紙計算書より = 70.7 W1 < 1.0m 別紙計算書より = 3.4	71	m3
残土処理工 残土処理	軟弱地盤土及び粘性土 土砂等運搬、整地 土工配分図より 168.0+49.0 = 217.0 217.0/0.90 = 241.1	241	m3

土工配分図

① 土 工

掘削(表土はぎとり)	V=	54.4	地山m ³
------------	----	------	------------------

表土は、場外搬出
 $54.4 \times 0.9 - 0.0 = 49.0$

掘削	V=	54.8	地山m ³
掘削 土砂	V=	54.8	

(盛土換算)
 $54.8 \times 0.9 = 49.3$

路体盛土 (転圧有)	V=	103.0	m ³
W<2.5m	V=	65.3	
2.5≤W<4.0m	V=	16.8	
4.0m≤W	V=	20.9	

流用土・購入土 = 103.0

路床盛土 (転圧有)	V=	262.3	m ³
W<2.5m	V=	26.0	
2.5≤W<4.0m	V=	78.2	
4.0m<W	V=	158.1	

購入土 = 262.3

路肩・歩道盛土 (転圧有)	V=	0.0	m ³
------------------	----	-----	----------------

購入土 = 0.0

畦畔盛土 (転圧無)	V=	0.0	m ³
---------------	----	-----	----------------

表土を流用

② 作業土工

床 掘	V=	484.2	地山m ³
	V=	234.8	
カルバート部	V=	127.3	
呑口側	V=	62.9	
台付管(φ600)	V=	—	
BOX. C(700×600)	V=	59.2	

(盛土換算)
 $484.2 \times 0.9 - 214.1 = 221.7$

埋 戻 (流用土、転圧有)	V=	214.1	m ³
1.0m≤W1<4.0m	V=	70.7	
W1<1.0m	V=	3.4	
カルバート部	V=	57.1	
呑口側	V=	35.0	
台付管(φ600)	V=	—	
BOX. C(700×600)	V=	47.9	

流用土

③ 搬入土

流用土	V=	430.3	m ³
路床盛土	V=	262.3	
路肩・歩道盛土	V=	0.0	
不足土	V=	168.0	

$262.3 + 0.0 + 168.0 = 430.3$

④ 残土処理工

残土処理	V=	168.0	m ³
掘削	V=	49.3	
床掘	V=	221.7	
路体盛土	V=	-103.0	

(不足土)
 $49.3 + 221.7 - 103.0 = 168.0$

数量計算書

測 点	点間距離 (m)	掘削(土)			路体盛土(W<2.5m)			路体盛土(2.5m≤W<4.0m)			路体盛土(W≥4.0m)			摘 要
		断 面	平均断面	数 量	断 面	平均断面	数 量	断 面	平均断面	数 量	断 面	平均断面	数 量	
NO. 28	0.0	0.3			0.0			0.0			0.0			
KA2-1	9.6	0.3	0.30	2.9	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 29	10.4	0.0	0.15	1.6	1.1	0.55	5.7	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
KE2-1	20.3	3.4	1.70	34.5	2.4	1.75	35.5	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 30+5.90	5.6	0.0	1.70	9.5	2.6	2.50	14.0	2.5	1.25	7.0	0.0	0.00	0.0	
KE2-2	7.8	0.9	0.45	3.5	0.0	1.30	10.1	0.0	1.25	9.8	0.6	0.30	2.3	
NO. 31	6.3	0.0	0.45	2.8	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	5.3	2.95	18.6	
合 計	60.0			54.8			65.3			16.8			20.9	

数量計算書

測 点	点間距離 (m)	路床盛土(W<2.5m)			路床盛土(2.5m≦W<4.0m)			路床盛土(W≧4.0m)						摘 要
		断 面	平均断面	数 量	断 面	平均断面	数 量	断 面	平均断面	数 量	断 面	平均断面	数 量	
NO. 28	0.0	1.1			0.0			0.0						
KA2-1	9.6	1.0	1.05	10.1	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
NO. 29	10.4	0.7	0.85	8.8	1.8	0.90	9.4	0.0	0.00	0.0				
KE2-1	20.3	0.0	0.35	7.1	2.3	2.05	41.6	4.0	2.00	40.6				
NO. 30+5.90	5.6	0.0	0.00	0.0	3.1	2.70	15.1	0.0	2.00	11.2				
KE2-2	7.8	0.0	0.00	0.0	0.0	1.55	12.1	12.8	6.40	49.9				
NO. 31	6.3	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	5.1	8.95	56.4				
合 計	60.0			26.0			78.2			158.1			0.0	

数量計算書

測 点	点間距離 (m)	路肩盛土			歩道盛土			畦畔盛土						摘 要
		断 面	平均断面	数 量	断 面	平均断面	数 量	断 面	平均断面	数 量	断 面	平均断面	数 量	
NO. 28	0.0	0.0			0.0			0.0						
KA2-1	9.6	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
NO. 29	10.4	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
KE2-1	20.3	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
NO. 30+5.90	5.6	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
KE2-2	7.8	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
NO. 31	6.3	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
合 計	60.0			0.0			0.0			0.0			0.0	

数量計算書

測 点	点間距離 (m)	床掘り			埋戻し(1.0m≦W1<4.0m)			埋戻し(W1<1.0m)						摘 要
		断 面	平均断面	数 量	断 面	平均断面	数 量	断 面	平均断面	数 量	断 面	平均断面	数 量	
NO. 28	0.0	3.5			2.7			0.0						
KA2-1	9.6	3.5	3.50	33.6	2.7	2.70	25.9	0.0	0.00	0.0				
NO. 29	10.4	3.6	3.55	36.9	0.0	1.35	14.0	0.0	0.00	0.0				
KE2-1	20.3	3.8	3.70	75.1	1.6	0.80	16.2	0.0	0.00	0.0				
NO. 30+5.90	5.6	11.3	7.55	42.3	1.5	1.55	8.7	0.3	0.15	0.8				
KE2-2	7.8	0.4	5.85	45.6	0.0	0.75	5.9	0.2	0.25	2.0				
NO. 31	6.3	0.0	0.20	1.3	0.0	0.00	0.0	0.0	0.10	0.6				
合 計	60.0			234.8			70.7			3.4			0.0	

数量計算書

測 点	点間距離 (m)	表土はぎとり			切土法面整形			盛土法面整形						摘 要
		断 面	平均断面	数 量	断 面	平均断面	数 量	断 面	平均断面	数 量	断 面	平均断面	数 量	
NO. 28	0.0	0.0			0.0			0.7						
KA2-1	9.6	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.8	0.75	7.2				
NO. 29	10.4	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.5	0.65	6.8				
KE2-1	20.3	1.1	0.55	11.2	0.0	0.00	0.0	0.7	0.60	12.2				
NO. 30+5.90	5.6	1.0	1.05	5.9	0.0	0.00	0.0	1.1	0.90	5.0				
KE2-2	7.8	3.0	2.00	15.6	0.0	0.00	0.0	2.0	1.55	12.1				
NO. 31	6.3	3.9	3.45	21.7	0.0	0.00	0.0	0.0	1.00	6.3				
合 計	60.0			54.4			0.0			49.6			0.0	

工 装 鋪

集 計 表

[illegible]

舗装工 数量計算書 1.0式当り		
名 称	計 算 式	数 量
仮舗装	表 層（再生密粒度アスコン 13） t=3cm	
	4.0×10.51 = 42.0	
	Σ = 42.0	42 m2
	上層路盤（粒調碎石 M-30） t=12cm	
	4.0×10.51 = 42.0	
	Σ = 42.0	42 m2
	下層路盤（再生切込碎石 RC-40） t=14cm	
	4.0×10.51 = 42.0	
	Σ = 42.0	42 m2

排水構造物工

U型水路(2000×1400)			数 量 計 算 書	10.0m当り
名 称	計 算 式			数 量
フリューム (NS2000×1400)	L=2000	2450kg	= 10.0	10.0 m
敷モルタル (1:3)	2.10×0.02×10.0		= 0.420	0.42 m3
均しコンクリート (18-8-40BB)	2.30×0.10×10.0		= 2.300	2.30 m3
同上型枠	0.10×2×10.0		= 2.000	2.00 m2
基 礎 材 (RC-40 t=150)	2.30×10.0		= 23.000	23.00 m2
基面整正	2.30×10.0		= 23.000	23.0 m2

管渠(φ300)		数 量 計 算 書		10.0m当り	
名 称	計 算 式			数 量	
ヒューム管 (1種φ300)	JIS A 5372	=	10.0	10.0	m
コンクリート (18-8-25BB)	標準設計より	=	0.690	0.69	m3
型 枠	0.16×2×10.0	=	3.200	3.20	m2
基礎材 (RC-40 t=150)	0.70×10.0	=	7.000	7.00	m2
基面整正	0.70×10.0	=	7.000	7.0	m2

BOX. C (700 × 600)

数量調書

名 称	位置	測 点		単位	数 量	摘 要
		自	至			
	R	No. 30 + 7.0	No. 30 + 13.8	m	11.9	
合 計				m	11.9	

BOX. C (700×600)			数 量 計 算 書	10.0m当り
名 称	計 算 式			数 量
ボックス (700×600 T-25)		=	10.0	10.0 m
敷モルタル (1:3)	$0.96 \times 0.02 \times 10.0$	=	0.192	0.19 m3
均しコンクリート (18-8-40BB)	$1.16 \times 0.10 \times 10.0$	=	1.160	1.16 m3
同上型枠	$0.10 \times 2 \times 10.0$	=	2.000	2.00 m2
基礎材 (RC-40 t=150)	1.16×10.0	=	11.600	11.60 m2
基面整正	1.16×10.0	=	11.600	11.6 m2
床掘り (土砂)	5.92×10.0	=	59.200	59.2 m3
埋戻し (流用土)	4.79×10.0	=	47.900	47.9 m3

一筆排水(2)		数 量 計 算 書		1.0箇所当り	
名 称	計 算 式			数 量	
角 落 し 桧 (320×180×450)	= 1.0			1.0 個	
塩 ビ 管 (VP φ 150)	= 3.2			3.2 m	

小口止(1)数量計算書1.0箇所当り		
名 称	計 算 式	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$(1.20 \times 0.36 + 1/2 \times (1.20 + 0.93) \times 0.54) \times 0.30 = 0.302$	0.30 m3
型 枠	$(1.20 \times 0.36 + 1/2 \times (1.20 + 0.93) \times 0.54) \times 2 = 2.014$ $0.36 \times 0.30 = 0.108$ 計 $= 2.122$	2.12 m2
基面整正	$0.93 \times 0.30 = 0.279$	0.3 m2

集水桝(6)		数 量 計 算 書		1.0箇所当り	
名 称	計 算 式			数 量	
コンクリート (18-8-25BB)	$0.90 \times 0.90 \times 1.00 - 0.60 \times 0.60 \times 0.85$	=	0.504	0.45	m3
	$-(0.25 \times 0.66 \times 0.15)$	=	-0.025		
	$-(\pi / 4 \times 0.47^2 \times 0.15)$	=	-0.026		
	計	=	0.453		
型枠	$(0.90 + 0.60) \times 1.00 \times 4$	=	6.000	5.56	m2
	$(0.25 + 0.66 \times 2) \times 0.15$	=	0.236		
	$-(0.25 \times 0.66 + \pi / 4 \times 0.47^2) \times 2$	=	-0.677		
	計	=	5.559		
ヒューム管 (φ400)		=	2.900	2.90	m
基 礎 材 (RC-40 t=150)	1.00×1.00	=	1.000	1.00	m2
基面整正	1.00×1.00	=	1.000	1.0	m2

集水桝(7)		数 量 計 算 書	1.0箇所当り
名 称	計 算 式	数 量	
コンクリート (18-8-25BB)	$0.80 \times 0.80 \times 0.85 - 0.50 \times 0.50 \times 0.70$	=	0.369
	$-(0.30 \times 0.45 \times 0.15)$	=	-0.020
	$-(\pi/4 \times 0.36^2 \times 0.19)$	=	-0.019
	計	=	0.330
型枠	$(0.80+0.50) \times 0.85 \times 4$	=	4.420
	$(0.30+0.45 \times 2) \times 0.15$	=	0.180
	$-(0.30 \times 0.45 + \pi/4 \times 0.36^2) \times 2$	=	-0.474
	計	=	4.126
基 礎 材 (RC-40 t=150)	0.90×0.90	=	0.810
基面整正	0.90×0.90	=	0.810

As榊
(1000×1000×2000)

数量調書

[illegible]

As柁 (1000×1000×2000)			数 量 計 算 書		1.0箇所当り
名 称	計 算 式			数 量	
As柁 (1000×1000×2000)	2646kg/個	=	1.0	1.0	個
ステップ		=	5.0	5.0	個
底張コンクリート (18-8-25BB)	1.162×1.162×0.05	=	0.068	0.07	m3
基礎コンクリート (18-8-40BB)	1.40×1.40×0.10	=	0.196	0.20	m3
同上型枠	1.40×0.10×4	=	0.560	0.56	m2
基礎材 (RC-40 t=100)	1.40×1.40	=	1.960	1.96	m2
基面整正	1.40×1.40	=	1.960	2.0	m2

カルバート工

[illegible]

[illegible]

カルバート部		数 量 計 算 書				1.0式当り	
名 称	計 算 式					数 量	
ボックス	T-245 B2200×H1700 L=2000 標準 = 6.0					6 本	
	T-245 B2200×H1700 L=1300 短切 = 1.0					1 本	
	T-245 B2200×H1700 L=1000 短切 = 1.0					1 本	
	T-245 B2200×H1700 L=700～1800 斜切 = 1.0					1 本	
敷モルタル (1:3)	2.56×0.02×(5.30+6.60) = 0.609					0.61 m3	
均しコンクリート (18-8-40BB)	2.76×0.20×(5.30+6.60) = 6.569					6.57 m3	
同上型枠	0.20×2×(5.30+6.60) = 4.760					4.76 m2	
基 礎 材 (RC-40 t=250)	2.76×(5.30+6.60) = 32.844					32.84 m2	
床掘り (土砂)	10.7×(5.30+6.60) = 127.33					127.3 m3	
埋戻し	4.8×(5.30+6.60) = 57.12					57.1 m3	
路体盛土 (W≧4.0m)	1/2×(0.0+2.40)×3.63 = 4.36						
	1/2×(2.40+2.40)×1.27 = 3.05						
	1/2×(0.70+0.70)×2.95 = 2.07						
	1/2×(2.40+2.40)×1.28 = 3.07						
	1/2×(2.40+0.0)×1.38 = 1.66						
	計 = 14.210					14.2 m3	
基面整正	2.76×(5.30+6.60) = 32.84					32.8 m2	

吐口側
重力式擁壁(1)

数 量 表

1.0式当り

名 称	規 格	単位	数 量		摘 要
コンクリート	18-8-40BB	m3	4.68		
型 枠		m2	10.87		
足 場 工	枠組足場	掛m2	2.9		
均しコンクリート	18-8-40BB	m3	0.74		
同上型枠		m2	0.74		
基面整正		m2	7.4		
タラップ	W=300	ヶ	6		
小口止(2)		箇所	1		

重力式擁壁(1)

数 量 計 算 書

1.0式当り

名 称	計 算 式						数 量													
コンクリート (18-8-40BB)	<table><tr><td>H</td><td>B</td><td>B+200</td><td>SL</td><td>Co</td><td>Pa</td></tr><tr><td>2.53</td><td>1.792</td><td>1.992</td><td>2.887</td><td>2.773</td><td>5.417</td></tr></table>						H	B	B+200	SL	Co	Pa	2.53	1.792	1.992	2.887	2.773	5.417		
	H	B	B+200	SL	Co	Pa														
	2.53	1.792	1.992	2.887	2.773	5.417														
	2.773×3.70						=	10.260												
	-(1/2×(0.40+1.60)×2.18×2.56)						=	-5.581												
計						=	4.679	4.68 m3												
型 枠	5.417×3.70						=	20.043												
	-(2.18+2.18×1.141)×2.56						=	-11.948												
	終点側端型枠						=	2.773												
	計						=	10.868	10.87 m2											
	足 場 工 (枠組足場)																			
2.53×(0.72+0.42)						=	2.884	2.9 掛m2												
均しコンクリート (18-8-40BB)																				
1.992×0.10×3.70						=	0.737	0.74 m3												
同上型枠																				
0.10×2×3.70						=	0.740	0.74 m2												
基面整正																				
1.992×3.70						=	7.370	7.4 m2												
タラップ (W=300)						=	6.0	6 ケ												
小口止(2)						=	1.0	1 箇所												

小口止(2)数量計算書1.0箇所当り		
名 称	計 算 式	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$(1.00 \times 0.63 + 1.50 \times 2.00) \times 0.30 = 1.089$	1.09 m3
型 枠	$(1.00 \times 0.63 + 1.50 \times 2.00) \times 2 = 7.260$ $2.63 \times 2 \times 0.30 = 1.578$ 計 = 8.838	8.84 m2
基面整正	$1.50 \times 0.30 = 0.450$	0.5 m2

吐 口 側 重力式擁壁(2)			数 量 表		1.0式当り
名 称	規 格	単位	数 量		摘 要
コンクリート	18-8-40BB	m3	8.42		
型 枠		m2	22.41		
足 場 工	枠組足場	掛m2	6.8		
均しコンクリート	18-8-40BB	m3	0.73		
同上型枠		m2	0.82		
基面整正		m2	7.3		

重力式擁壁(2)

数 量 計 算 書

1.0式当り

名 称	計 算 式	数 量																		
コンクリート (18-8-40BB)	<table><tr><td>H</td><td>B</td><td>B+200</td><td>SL</td><td>Co</td><td>Pa</td></tr><tr><td>1. 90</td><td>1. 445</td><td>1. 645</td><td>2. 168</td><td>1. 753</td><td>4. 068</td></tr><tr><td>2. 35</td><td>1. 693</td><td>1. 893</td><td>2. 682</td><td>2. 459</td><td>5. 032</td></tr></table>	H	B	B+200	SL	Co	Pa	1. 90	1. 445	1. 645	2. 168	1. 753	4. 068	2. 35	1. 693	1. 893	2. 682	2. 459	5. 032	
	H	B	B+200	SL	Co	Pa														
	1. 90	1. 445	1. 645	2. 168	1. 753	4. 068														
	2. 35	1. 693	1. 893	2. 682	2. 459	5. 032														
	$1/2 \times (1. 753 + 2. 459) \times 4. 00$	= 8. 424	8. 42 m3																	
	$1/2 \times (4. 068 + 5. 032) \times 4. 00$	= 18. 200																		
	端型枠 $1. 753 + 2. 459$	= 4. 212																		
	計	= 22. 412	22. 41 m2																	
	H=2. 00m以上を対象																			
	$1/2 \times (2. 00 + 2. 35) \times 3. 11$	= 6. 764	6. 8 掛m2																	
$1/2 \times (1. 645 + 1. 893) \times 0. 10 \times 4. 10$	= 0. 725	0. 73 m3																		
同上型枠	$0. 10 \times 2 \times 4. 10$	= 0. 820	0. 82 m2																	
基面整正	$1/2 \times (1. 645 + 1. 893) \times 4. 10$	= 7. 253	7. 3 m2																	

吐 口 側 重力式擁壁(3)			数 量 表		1.0式当り
名 称	規 格	単位	数 量		摘 要
コンクリート	18-8-40BB	m3	8.53		
型 枠		m2	22.26		
足 場 工	枠組足場	掛m2	8.1		
均しコンクリート	18-8-40BB	m3	0.68		
同上型枠		m2	0.70		
基面整正		m2	6.8		

重力式擁壁(3)

数 量 計 算 書

1.0式当り

名 称	計 算 式						数 量																			
コンクリート (18-8-40BB)	<table><tr><td>H</td><td>B</td><td>B+200</td><td>SL</td><td>Co</td><td>Pa</td></tr><tr><td>2.35</td><td>1.693</td><td>1.893</td><td>2.682</td><td>2.459</td><td>5.032</td></tr><tr><td>2.53</td><td>1.792</td><td>1.992</td><td>2.887</td><td>2.773</td><td>5.417</td></tr></table>						H	B	B+200	SL	Co	Pa	2.35	1.693	1.893	2.682	2.459	5.032	2.53	1.792	1.992	2.887	2.773	5.417		
	H	B	B+200	SL	Co	Pa																				
	2.35	1.693	1.893	2.682	2.459	5.032																				
	2.53	1.792	1.992	2.887	2.773	5.417																				
	$1/2 \times (2.459+2.773) \times 3.30$						=	8.633																		
$-(\pi/4 \times 0.36^2 \times 1.02)$						=	-0.104																			
	計						=	8.529	8.53 m3																	
型 枠	$1/2 \times (5.032+5.417) \times 3.30$						=	17.241																		
	$-(\pi/4 \times 0.36^2 \times (1.000+1.141))$						=	-0.218																		
	端型枠 2.459+2.773						=	5.232																		
	計						=	22.255	22.26 m2																	
足 場 工 (枠組足場)	$1/2 \times (2.35+2.53) \times 3.30$						=	8.052	8.1 掛m2																	
均しコンクリート (18-8-40BB)	$1/2 \times (1.893+1.992) \times 0.10 \times 3.50$						=	0.680	0.68 m3																	
同上型枠	$0.10 \times 2 \times 3.50$						=	0.700	0.70 m2																	
基面整正	$1/2 \times (1.893+1.992) \times 3.50$						=	6.799	6.8 m2																	

[illegible]

下流底張工		数 量 計 算 書		1.0式当り	
名 称	計 算 式			数 量	
底張コンクリート (18-5-40BB)	カルバート工一般図より 9.9×0.20	=	1.980	1.98	m3
均しコンクリート (18-8-40BB)	9.9×0.10	=	0.990	0.99	m3
基面整正		=	9.900	9.9	m2

呑口側 重力式擁壁(4)		数 量 表		1.0式当り	
名 称	規 格	単位	数 量		摘 要
コンクリート	18-8-40BB	m3	5.59		
型 枠		m2	16.58		
足 場 工	枠組足場	掛m2	3.2		
均しコンクリート	18-8-40BB	m3	0.87		
同上型枠		m2	0.84		
基面整正		m2	8.7		

重力式擁壁(4)

数量計算書

1.0式当り

名 称	計 算 式						数 量													
コンクリート (18-8-40BB)	<table><tr><td>H</td><td>B</td><td>B+200</td><td>SL</td><td>Co</td><td>Pa</td></tr><tr><td>2.69</td><td>1.880</td><td>2.080</td><td>3.069</td><td>3.067</td><td>5.759</td></tr></table>						H	B	B+200	SL	Co	Pa	2.69	1.880	2.080	3.069	3.067	5.759		
	H	B	B+200	SL	Co	Pa														
	2.69	1.880	2.080	3.069	3.067	5.759														
	3.067×4.00						=	12.268												
	-(1/2×(0.56+1.71)×2.10×2.80)						=	-6.674												
計						=	5.594	5.59 m3												
型 枠	5.759×4.00						=	23.036												
	-(2.10+2.10×1.141)×2.80						=	-12.589												
	端型枠 3.067+3.067						=	6.134												
	計						=	16.581	16.58 m2											
足 場 工 (枠組足場)	2.69×(0.60+0.60)						=	3.228	3.2 掛m2											
均しコンクリート (18-8-40BB)	2.080×0.10×4.20						=	0.874	0.87 m3											
同上型枠	0.10×2×4.20						=	0.840	0.84 m2											
基面整正	2.080×4.20						=	8.736	8.7 m2											

呑 口 側 重力式擁壁(5)			数 量 表		1.0式当り
名 称	規 格	単位	数 量		摘 要
コンクリート	18-8-40BB	m3	12.38		
型 枠		m2	23.58		
足 場 工	枠組足場	掛m2	11.9		
均しコンクリート	18-8-40BB	m3	0.92		
同上型枠		m2	0.88		
基面整正		m2	9.2		

重力式擁壁(5)

数量計算書

1.0式当り

名 称	計 算 式						数 量													
コンクリート (18-8-40BB)	<table><tr><td>H</td><td>B</td><td>B+200</td><td>SL</td><td>Co</td><td>Pa</td></tr><tr><td>2.69</td><td>1.880</td><td>2.080</td><td>3.069</td><td>3.067</td><td>5.759</td></tr></table>						H	B	B+200	SL	Co	Pa	2.69	1.880	2.080	3.069	3.067	5.759		
	H	B	B+200	SL	Co	Pa														
	2.69	1.880	2.080	3.069	3.067	5.759														
	3.067×4.42						=	13.556												
	-(1/2×(1.16+1.63)×0.86×0.96)						=	-1.152												
-(π/4×0.254^2×1/2×(0.51+0.65))						=	-0.029													
	計						=	12.375	12.38 m3											
型 枠	5.759×4.42						=	25.455												
	-((0.86+0.86×1.141)×0.96)						=	-1.768												
	-(π/4×0.254^2×(1.000+1.141))						=	-0.108												
	計						=	23.579	23.58 m2											
	足 場 工 (枠組足場)																			
	2.69×4.42						=	11.890	11.9 掛m2											
均しコンクリート (18-8-40BB)	2.08×0.10×4.42						=	0.919	0.92 m3											
	同上型枠																			
	0.10×2×4.42						=	0.884	0.88 m2											
基面整正	2.08×4.42						=	9.194	9.2 m2											

呑口側 重力式擁壁(6)			数 量 表		1.0式当り
名 称	規 格	単位	数 量		摘 要
コンクリート	18-8-40BB	m3	9.33		
型 枠		m2	18.84		
足 場 工	枠組足場	掛m2	8.6		
均しコンクリート	18-8-40BB	m3	0.73		
同上型枠		m2	0.77		
基面整正		m2	7.3		

重力式擁壁(6)

数 量 計 算 書

1.0式当り

名 称	計 算 式						数 量																			
コンクリート (18-8-40BB)	<table><tr><td>H</td><td>B</td><td>B+200</td><td>SL</td><td>Co</td><td>Pa</td></tr><tr><td>1.96</td><td>1.478</td><td>1.678</td><td>2.236</td><td>1.840</td><td>4.196</td></tr><tr><td>2.69</td><td>1.880</td><td>2.080</td><td>3.069</td><td>3.067</td><td>5.759</td></tr></table>						H	B	B+200	SL	Co	Pa	1.96	1.478	1.678	2.236	1.840	4.196	2.69	1.880	2.080	3.069	3.067	5.759		
	H	B	B+200	SL	Co	Pa																				
	1.96	1.478	1.678	2.236	1.840	4.196																				
	2.69	1.880	2.080	3.069	3.067	5.759																				
	$1/2 \times (1.840+3.067) \times 3.86$						=	9.471	9.33 m3																	
$-(\pi /4 \times 0.47^2 \times 0.81)$						=	-0.141																			
計						=	9.330																			
型 枠	$1/2 \times (4.196+5.759) \times 3.86$						=	19.213	18.84 m2																	
	$-(\pi /4 \times 0.47^2 \times (1.000+1.141))$						=	-0.371																		
	計						=	18.842																		
足 場 工 (枠組足場)	H=2.00m以上を対象								8.6 掛m2																	
	$1/2 \times (2.00+2.69) \times 3.65$						=	8.559																		
均しコンクリート (18-8-40BB)	$1/2 \times (1.678+2.080) \times 0.10 \times 3.86$						=	0.725	0.73 m3																	
同上型枠	$0.10 \times 2 \times 3.86$						=	0.772	0.77 m2																	
基面整正	$1/2 \times (1.678+2.080) \times 3.86$						=	7.253	7.3 m2																	

呑口側工		数量表		1.0式当り	
名 称	規 格	単位	数 量		摘 要
コンクリート	18-5-40BB	m3	4.50		
型 枠		m2	19.00		
足 場 工	枠組足場	掛m2	18.0		
基面整正		m2	3.7		
取付工					
コンクリート	18-5-40BB	m3	1.66		
基面整正		m2	8.5		

帯 工		数 量 計 算 書		1.0式当り	
名 称	計 算 式			数 量	
コンクリート (18-5-40BB)	$(1/2 \times (1.00+2.00) \times 1.00+2.00 \times 0.40) \times 0.50$	=	1.150	4.50	m3
	$1/2 \times (5.40+3.40) \times 1.00 \times 0.50$	=	2.200		
	$(1/2 \times (1.00+2.00) \times 1.00+2.00 \times 0.40) \times 0.50$	=	1.150		
	計	=	4.500		
型 枠	$(1/2 \times (1.00+2.00) \times 1.00+2.00 \times 0.40) \times 2$	=	4.600	19.00	m2
	$1/2 \times (5.40+3.40) \times 1.00 \times 2$	=	8.800		
	$(1/2 \times (1.00+2.00) \times 1.00+2.00 \times 0.40) \times 2$	=	4.600		
	$1.00 \times 0.50 \times 2$	=	1.000		
計	=	19.000			
足 場 工 (枠組足場)	$(1/2 \times (1.00+2.00) \times 1.00+2.00 \times 0.40) \times 2$	=	4.600	18.0	掛m2
	$1/2 \times (5.40+3.40) \times 1.00 \times 2$	=	8.800		
	$(1/2 \times (1.00+2.00) \times 1.00+2.00 \times 0.40) \times 2$	=	4.600		
	計	=	18.000		
基面整正	$(1.980+3.400+1.980) \times 0.50$	=	3.680	3.7	m2
取付工 コンクリート (18-5-40BB)	$1/2 \times (1.980+2.063) \times 0.20 \times 1.50 \times 2$	=	1.213	1.66	m3
	$1/2 \times (1.400+1.566) \times 0.20 \times 1.50$	=	0.445		
	計	=	1.658		
基面整正	$(2.063+1.566+2.063) \times 1.50$	=	8.538	8.5	m2

4.50

m3

呑口側 上流底張工						数 量 表		1.0式当り	
名 称	規 格	単位	数 量		摘 要				
底張コンクリート	18-5-40BB	m3	2.66						
均しコンクリート	18-8-40BB	m3	1.33						
基面整正		m2	13.3						

上流底張工

数 量 計 算 書

1.0式当り

名 称

計 算 式

数 量

底張コンクリート
(18-5-40BB)

カルバート工一般図より

 13.3×0.20

= 2.660

2.66 m3

均しコンクリート
(18-8-40BB) 13.3×0.10

= 1.330

1.33 m3

基面整正

= 13.300

13.3 m2

数量表						
名称		規格	単位	数量		摘要
床掘り		土砂	m3	62.9		
埋戻し			m3	35.0		
盛土法面整形			m2	2.0		

呑口側
作業土工

数量計算書

1.0式当り

名 称

計 算 式

数 量

床掘り
(土砂)

測点	距離	断面	平均断面	数量
+0.00		12.2		
+4.05	4.05	15.7	13.95	56.5
同所	0.00	10.9	13.30	0.0
+4.55	0.50	10.9	10.90	5.5
同所	0.00	0.6	5.75	0.0
+6.05	1.50	0.6	0.60	0.9
計	6.05			62.9

62.9 m3

埋戻し

測点	距離	断面	平均断面	数量
+0.00		8.5		
+4.05	4.05	8.0	8.25	33.4
同所	0.00	2.6	5.30	0.0
+4.55	0.50	2.6	2.60	1.3
同所	0.00	0.2	1.40	0.0
+6.05	1.50	0.2	0.20	0.3
計	6.05			35.0

35.0 m3

盛土法面整形

測点	距離	断面	平均断面	数量
+0.00		0.0		
+4.05	4.05	0.0	0.00	0.0
同所	0.00	1.0	0.50	0.0
+4.55	0.50	1.0	1.00	0.5
同所	0.00	1.0	1.00	0.0
+6.05	1.50	1.0	1.00	1.5
計	6.05			2.0

2.0 m2

道 路 付 属 施 設 工

坂路工(1-A)		数 量 計 算 書		1.0箇所当り	
名 称	計 算 式			数 量	
盛 土	坂路工図面より			1.81 m3	
盛土法面整形	坂路工図面より			1.15 m2	

構造物撤去工

[illegible]

取 壊 工 数 量 計 算 書 1.0式当り		
名 称	計 算 式	数 量
無筋コンクリート	擁壁護岸 NO. 30+9.0 ～ NO. 30+12.5 (R) L= 4.0	
	$V = \{1/2 \times (0.40 + 1.40) \times 2.00\} \times 4.0$ = 7.20	
	橋梁 (橋台1基当り A=1.658m ² L=5.2m)	
	NO. 30+8.0 (R) 橋台2基 N= 1.0	
	$V = (1.628 \times 5.2) \times 2 \times 1.0$ = 16.93	
	HP φ 150 (A=0.01m ²)	
	NO. 28+16.0 (L) L= 4.4	
	NO. 30+8.0 (L) L= 5.3	
	Σ L= 9.7	
	$V = 0.01 \times 9.7$ = 0.10	
	HP φ 600 (A=0.26m ²)	
	NO. 30+3.0 (R) L= 4.0	
	Σ L= 4.0	
	$V = 0.26 \times 4.0$ = 1.04	
	V字溝 (200) (A=0.02m ²)	
	NO. 30+1.9 (R) L= 5.5	
	$V = 0.02 \times 5.5$ = 0.11	

取 壊 工 数 量 計 算 書 1.0式当り		
名 称	計 算 式	数 量
	護岸 NO. 30+5.0 (R) L= 7.5	
	V= 0.20×(1.98+1.40+1.98)×7.5 = 8.04	
	集水枿(1) NO. 30+2.0 (R) N= 1	
	V= (1.20×1.20×1.15-0.90×0.90×1.00)×1 = 0.85	
	ブロック積 NO. 30+10.5 (R) L= 3.0	
	V= 0.35×2.50×3.0 = 2.63	
	計 = 36.90	37 m3

取 壊 工 数 量 計 算 書 1.0式当り		
名 称	計 算 式	数 量
鉄筋コンクリート	L型擁壁 (A=0.14m2) NO. 30+61.0 ~ NO. 30+12.5 (R) L= 4.0	
	V= 0.14×4.0 = 0.56	
	L型水路 (A=0.57m2) NO. 28 ~ NO. 30+9.0 L= 48.0	
	V= 0.57×48.0 = 27.36	
	橋梁 (床版 A=1.680m2 L=5.2m) NO. 30+8.0 (R) N= 1.0	
	V= 1.680×5.2×1 = 8.74	
	計 = 36.66	37 m3
	= 36.90	37 m3
Co殻運搬・処分 (無筋)		
Co殻運搬・処分 (鉄筋)	= 36.66	37 m3
舗装版切断 (t=15cm以下)	撤去工平面図より 4.3+4.3 L = 8.60	9 m
舗装版破碎 (t=5cm)	撤去工平面図より 43.8 A = 43.80	44 m2
As殻運搬・処分	43.8×0.05 = 2.19	2 m3

撤 去 工 数 量 計 算 書 1.0式当り		
名 称	計 算 式	数 量
ガードレール	Gr-C-4E (16kg/m)	
	NO. 30+4.8 ～ NO. 30+9.0 (R) = 11.0	
	NO. 30+9.0 ～ NO. 30+12.5 = 8.0	
	計 = 19.0	19 m
発生材運搬・処分 (鋼材)	$0.016 \times 19.0 = 0.30$	0.3 t