数 量 算 出 表

No.	資　料　名	
1	土量集計表	
2	数量集計表	
3	坑口付け数量	
4	トンネル数量計算書	
5		
6		
7		
8		
9		
10		
11		
12		
13		
14		
15		
16		
17		
18		
19		
20		
21		
22		
23		
24		
25		
26		
27		
28		
29		
30		

1. 土量集計表

土 工 集 計 表(1)

Y3	Y4	数量	単位	計算式等
Y1トンネル(NATM)Y2インバート工				
インバート掘削工				
	インバート掘削	5,051.9	m3	
インバート埋戻工				
	インバート埋戻し	2,701.6	m3	
	埋戻し材	2,257.6	m3	= 2,108.1 + 149.5

Y3	Y4	数量	単位	計算式等
Y1トンネル(NATM)Y2ずり処理工				
	整地	127,042.7	m3	= 89,072.8 + 37,969.9
	土砂等運搬 硬岩	89,072.8	m3	
	土砂等運搬 軟岩	37,969.9	m3	= 33,039.7 + 2,135.9
				+ 2,603.8 + 190.5 (インバート) (インバート)
	転石破砕	89,072.8	m3	

土 量 配 分 表(1)3の1

掘 削 等	5,051.9							盛土・埋戻し等	2,701.6
Y1トンネル(NATM)Y2インバート工								Y1トンネル(NATM)Y2インバート工	
インバート掘削工(軟岩Ⅱ)ＤⅠ級 数量計算書P.5-2より	4,711.9	4,711.9	流用土 2,108.1	× C(軟岩Ⅱ) 1.20 =	2,529.7	2,529.7		インバート埋戻し工 数量計算書P.5-3より	2,529.7
			捨土 2,603.8						
インバート掘削工(軟岩Ⅰ)ＤⅢ級 数量計算書P.5-2より	340.0	340.0	流用土 149.5	× C(軟岩Ⅰ) 1.15 =	171.9	171.9		インバート埋戻し工 数量計算書P.5-3より	171.9
			捨土 190.5						

パターン	土量	埋戻し
ＤⅠ-b	4,711.884	2,529.741
計	4,711.884	2,529.741

パターン	土量	埋戻し
ＤⅢa	170.016	85.936
ＤⅢa-A	170.016	85.936
計	340.032	171.872

土 量 配 分 表(1)3の2

掘 削 等		89,072.8		捨土	盛土・埋戻し等
Y1トンネル(NATM)Y2ずり処理工					Y1トンネル(NATM)Y2ずり処理工
	トンネル掘削工(硬岩)B級 数量計算書P.3-2,3、6-2、8-2より	68,786.2	68,786.2	68,786.2	

パターン	トンネル掘削	路盤下控除	箱抜き	非常駐車帯
B	64,953.541	-728.723		
B-L(L)	2,289.125	-29.083		15.432
B-L(R)	2,289.125	-18.666		15.432
小計	69,531.791	-776.472		30.864
合計				68,786.183

				捨土	
	トンネル掘削工(中硬岩)CⅡ級 数量計算書P.3-2,3、6-2、8-3より	20,286.6	20,286.6	20,286.6	

パターン	トンネル掘削	路盤下控除	箱抜き	非常駐車帯
CⅠ	2,220.184	-24.909		
CⅡ-b	13,692.812	-154.567		
CⅠ-L(L)				
CⅠ-L(R)				
CⅡ-L(L)	2,285.102	-29.21		15.390
CⅡ-L(R)	2,285.102	-18.743		15.390
小計	20,483.200	-227.429		30.780
合計				20,286.551

土 量 配 分 表(1)3の3

掘 削 等		35,175.6		捨土	
Y1トンネル(NATM)Y2ずり処理工					
	トンネル掘削工(軟岩Ⅱ)ＤＩ級 数量計算書P.3-2より	33,039.7	33,039.7	33,039.7	

パターン	トンネル掘削	路盤下控除	箱抜き	坑口付け
ＤＩ-b	33,039.708			
小計	33,039.708			
合計				33,039.708

				捨土	
	トンネル掘削工(軟岩Ⅰ)ＤⅢa級 数量計算書P.3-2、13-5より	2,135.9	2,135.9	2,135.9	

パターン	トンネル掘削	路盤下控除	箱抜き	坑口付け
ＤⅢa	1,174.368			
ＤⅢa-A	879.449			82.073
小計	2,053.817			82.073
合計				2,135.890

坑口付け(終点側坑内掘削)　支払

51.394 × 1.388 + 22.004 × 0.488 = 82.073

盛土・埋戻し等	
Y1トンネル(NATM)Y2ずり処理工	

土 工 集 計 表(2)

Y3	Y4	数量	単位	計算式等	Y3	Y4	数量	単位	計算式等
Y1トンネル(NATM)Y2坑内付帯工									
地下排水工									
	床掘り	645.4	m3						
	整地	645.4	m3						
	土砂等運搬	645.4	m3						
	フィルター材	731.8	m3						

土 量 配 分 表(2)

掘 削 等	645.4
Y1トンネル(NATM)Y2坑内付帯工	
掘削 インバート無 数量計算書P.10-120,121より	645.4

645.4 → 捨土 645.4

パターン	中央排水	横断排水
B	444.456	27.113
CⅠ	15.192	1.427
CⅡ-b	94.272	4.281
B-L(L)	12.816	1.845
B-L(R)	12.816	1.801
CⅠ-L(L)		
CⅠ-L(R)		
CⅡ-L(L)	12.864	1.845
CⅡ-L(R)	12.864	1.801
小計	605.280	40.113
合計		645.393

単粒度砕石4号 878.2 ÷ ロス率 1.20 ＝ 731.8 → 731.8

		単位	数量
フィルター材	中央排水工	m3	682.844
	横断排水工	m3	48.990
合計		m3	731.834

731.8	盛土・埋戻し等
	Y1トンネル(NATM)Y2坑内付帯工
731.8	フィルター材 数量計算書P.10-120,121より

土 工 集 計 表(3)

Y3	Y4	数量	単位	計算式等
Y1トンネル(NATM)Y2坑門工				
作業土工				
	床掘(掘削) 土砂	206.2	m3	
	床掘(掘削) 軟岩	97.6	m3	
	埋戻し 4.0m≦W	199.7	m3	
	土材料 購入土	18.8	m3	
	法面整形(盛土部)	18.5	m2	数量計算書P.12-2より
	整地	97.6	m3	
	土砂等運搬 軟岩	97.6	m3	

Y3	Y4	数量	単位	計算式等
坑口付工				
	土のう	575	袋	
	積込(ルーズ)	54.3	m3	
	土材料 購入土	79.0	m3	

土 量 配 分 表(3)

掘 削 等	303.8
Y1トンネル(NATM)Y2坑門工	
オープン掘削 礫質土 数量計算書P.12-2より	206.2
オープン掘削 軟岩Ⅰ 数量計算書P.12-2より	97.6

206.2	流用土	C(土砂)				199.7	
	206.2 ×	0.9	=	185.6			
	購入土	L/C					
	18.8 ÷	1.33	=	14.1			
97.6	捨土						
	97.6						
	購入土	L(土砂)				65.8	
	79.0 ÷	1.20	=	65.8			

265.5	盛土・埋戻し等
	Y1トンネル(NATM)Y2坑門工
130.2	埋戻し 4.0m≦W 数量計算書P.12-2より
69.5	埋戻し 1.0m≦W＜4.0m 数量計算書P.12-2より
11.5	土のう 数量計算書P.13-3より ＝575袋×0.02m3
54.3	上載土 数量計算書P.13-3より

2. 数量集計表

数 量 集 計 表 (1)

Y1	Y2	Y3	Y4	規格	単位	数量	算式
トンネル(NATM)							
	トンネル工(非常駐車帯)						
		覆工コンクリート・防水工					数量計算書P.8-2～3
			型枠		m2	59.7	= 14.931 + 14.931 + 14.931 + 14.931
			足場		掛m2	59.7	= 14.931 + 14.931 + 14.931 + 14.931
	インバート工						
		インバート本体工					数量計算書P.5-4
			型枠		m2	1,205.6	= 947.1 + 258.5
	坑門工						
		坑口付工					
			やらず				数量計算書より
				仮設材設置撤去	t	0.649	= 49.9 × 6.5 × 2 ÷ 1000 H200単位重量
				H形鋼 200型 賃料	t・日	76.582	= 0.649 × 118
					日	118	=(100.59 − 20.4)× 30 ÷ 20.4
				型枠	m2	8.0	= 1.0 × 1.0 × 4 × 2
				処分料	t	4.7	= 2.0 × 2.35
		坑門本体工					数量計算書P.12-7より
			足場	単管足場	掛m2	100.8	= 73.257 + 27.500

3. 坑口付け数量

数 量 算 出 坑口付け

区　分	規　格	単位	質量算出 数量	単位数量	質量	積算数量 単位	数量	摘　要
鋼製支保工(上半)	H-200*200*8*12	kg	5	843.3	4,216.50			DⅢa-A 数量計算書より
鋼製支保工(下半)	H-200*200*8*12	kg	2	193.1	386.20	t	4.603	DⅢa-A 数量計算書より
外型枠	ﾒﾀﾙﾌｫｰﾑ	kg						
	ｷｰｽﾄﾝﾌﾟﾚｰﾄ t=0.8mm,W=650mm	kg			660.0	t	0.660	数量計算書より
継材	H-100*100*6*8	kg						
	L-50*50*6	kg			467.9	t	0.468	数量計算書より
継手板(上半)	PL-230*230*16	kg	4枚/基*5基= 20	6.644	132.9			N= 4 枚/基
継手板(下半)	PL-230*230*16	kg	2枚/基*2基= 4	6.644	26.6	t	0.160	N= 2 枚/基
底板	PL-300*300*19	kg	2枚/基*2基= 4	13.424	53.7	t	0.054	N= 2 枚/基 補強部N= - 枚/基
ﾎﾞﾙﾄﾅｯﾄ	φ25*75(福島県) ~~φ20*70~~	kg	6本/基*5基= 30	ﾎﾞﾙﾄ:247g/本,ﾅｯﾄ 61g/個 0.308	9.2	本	30	N= 6 本/基
さや管(上半)	φ21.7*1.9*80(福島県)	kg	12本/基*5基= 60	0.074	4.4			N= 12 本/基
さや管(下半)	φ21.7*1.9*80(福島県)	kg	8本/基*2基= 16	0.074	1.2	本	76	N= 8 本/基
継ぎ材(上半)	φ16*1.00(福島県) ~~φ16*1.15~~	kg	6本/基*5基= 30	1.580	47.4			N= 6 本/基
継ぎ材(下半)	φ16*1.00(福島県) ~~φ16*1.15~~	kg	4本/基*2基= 8	1.580	12.6	本	38	N= 4 本/基
支保材	H-200*200*8*12	kg	設計数量無し			t		
計		kg t		改め計	6,018.6 6.019			