第 133号　**町道下井関時安線**　　数　量　総　括　表

工　種	種　別	細　目	単位	計上過程の数値	設計計上数値	摘　要
道路土工						
掘削工	掘 削	砂質土	m3	9.7	10	計第 1 表
残土処理工	残土処分	砂質土	m3	40.4	40	土量配分表
ブロック積工						
作業土工	床 掘	砂質土	m3	13.6	10	計第 2 表
	基面整正	砂質土	m2	3.2	3	〃
	埋 戻	最大埋戻幅 1m＜W≦4m	m3	6.4	6	〃
ブロック積	基礎工	B=550 H=350	m	3.4	3	単位数量計算
	コンクリート ブロック積工	控35cm 裏コン150mm	m2	14.2	14	計第 3 表
	裏込砕石	RC-40	m3	7.8	8	計第 3 表
	天端コンクリート	σck=18N/mm2	m	3.4	3	単位数量計算
	調整コンクリート	σck=18N/mm2	m	3.4	3	〃
	小口止工	H=4350	箇所	2	2	〃
土留・仮締切工						
	仮締切	大型土のう	袋	14	14	計第 4 表
	濁水対策	大型土のう	袋	15	15	〃
	購入土	大型土のう	m3	29	30	〃
	締切排水	ポンプ	箇所	1	1	〃
	水替工	ポンプ排水	日	6	6	水替え日数 算出表

土　量　配　分　表

土量の変化率 ： 砂質土 C = 0.90

発 生 土 (地 山)

切土	砂質土	掘削	9.7 m^3
床掘	砂質土		13.6 m^3
埋戻	砂質土	6.4 × 1/0.90 =	7.1 m^3
大型土のう	処分量	24.2 =	24.2 m^3
大型土のう	購入土	29.0 =	29.0 m^3

砂質土

切土 9.7	残　土	40.4 m3
床掘 －埋戻 6.5		
大型土のう 24.2		

計　第　　1　　表　　　　　土　工　　　　　計　算　書

測　点	C(SF)　掘削（砂質土）											
	距離(m)	断　面	平　均	立積(m³)	距離(m)	断　面	平　均	立積(m³)	距離(m)	断　面	平　均	立積(m³)
SECT 0.0	——	3.8	——	——								
SECT 2.0	2.0	2.0	2.90	5.8								
SECT 4.0	2.0	1.9	1.95	3.9								
合計	4.0			9.7								

計　第　　2　　表　　　作業土工　　　計　算　書

測　点	E(SF)　床堀 (砂質土)				Fu　埋戻 (1＜W≦4.0)				K　基面整正			
	距離(m)	断　面	平　均	立積(㎥)	距離(m)	断　面	平　均	立積(㎥)	距離(m)	断　面	平　均	平積(㎡)
SECT 0.0	——	3.4	——	——	——	1.6	——	——	——	0.8	——	——
SECT 2.0	2.0	3.4	3.40	6.8	2.0	1.6	1.60	3.2	2.0	0.8	0.80	1.6
SECT 4.0	2.0	3.4	3.40	6.8	2.0	1.6	1.60	3.2	2.0	0.8	0.80	1.6
合計	4.0			13.6	4.0			6.4	4.0			3.2

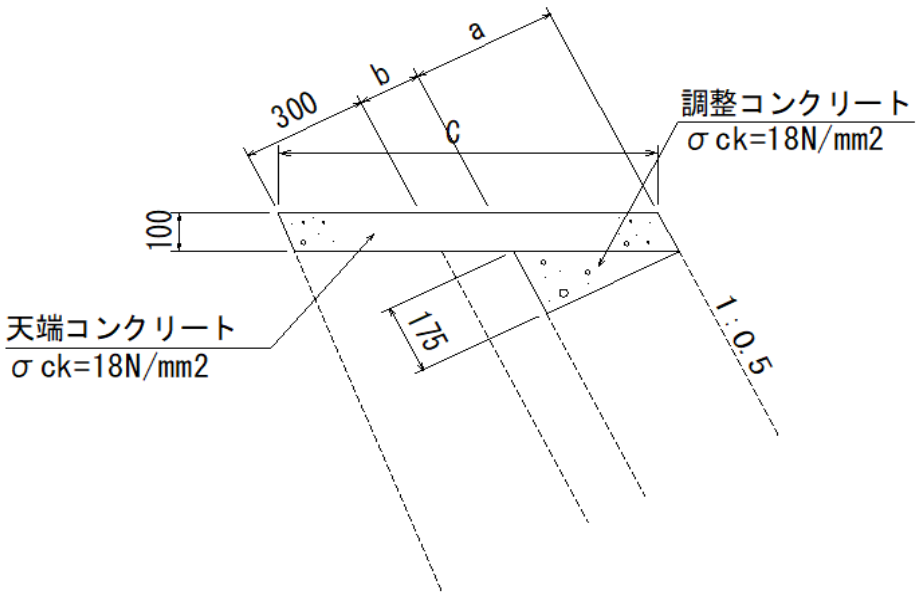
計　第　3　表　　ブロック積　1：0.5　　計　算　書

測　点	ＳＬ　ブロック積				Ｇｖ　裏込砕石							
	距　離	断　面	平　均	平積(㎡)	距　離	断　面	平　均	立積(㎥)	距　離	断　面	平　均	平積(㎡)
SECT 0.0	——	4.2	——	——	——	2.3	——	——				
SECT 2.0	1.7	4.2	4.20	7.1	1.7	2.3	2.30	3.9				
SECT 4.0	1.7	4.2	4.20	7.1	1.7	2.3	2.30	3.9				
合計	3.4			14.2	3.4			7.8				

計第	4 表	仮設工	計 算 書	
種　別	細 別	計　算　式		数 量
仮締切工	大型土のう	5.00 + 4.00 + 5.00 ＝ 14.0 =		14 袋
濁水対策工	大型土のう	15.00 ＝ 15.0		15 袋
購入土	大型土のう	14.0 + 15.0 ＝ 29.0 =		29.0 m3
作業残土処理	大型土のう	(14.0 + 15.0)×(1.0 / 1.2) =		24.2 m3
締切排水工	ポンプ	箇所＝ 1.0 =		1 箇所

天端コンクリート、調整コンクリート　　数量計算

総数量＝　　3.4　m



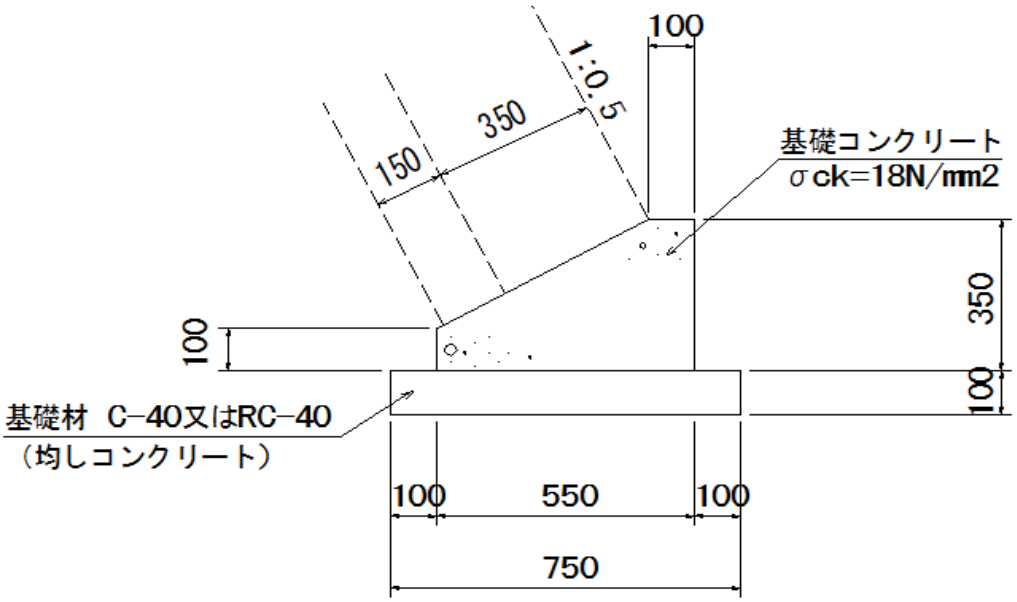
	N1	a	b	c	h
寸法	0.5	0.350	0.150	0.894	0.175

10m当たり

名　　称	規 格	計　　算　　式	単位当り数量	延長 m	数　　量
天端コンクリート	σck=18N/mm²	V= 0.894 × 0.100 × 10.00	0.894	3.4	0.30 m³
化粧型枠		A= 0.100 × 1.118 × 10.00	1.12	3.4	0.38 m²
型　枠		A= 0.100 × 1.118 × 10.00	1.12	3.4	0.38 m²
調整コンクリート	σck=18N/mm²	V= 0.350 × 0.175 × 1/2 × 10.00	0.306	3.4	0.10 m³
型　枠		A= 0.175 × 10.00	1.75	3.4	0.60 m²

基礎工　　数量計算

総数量＝　　3.4　m

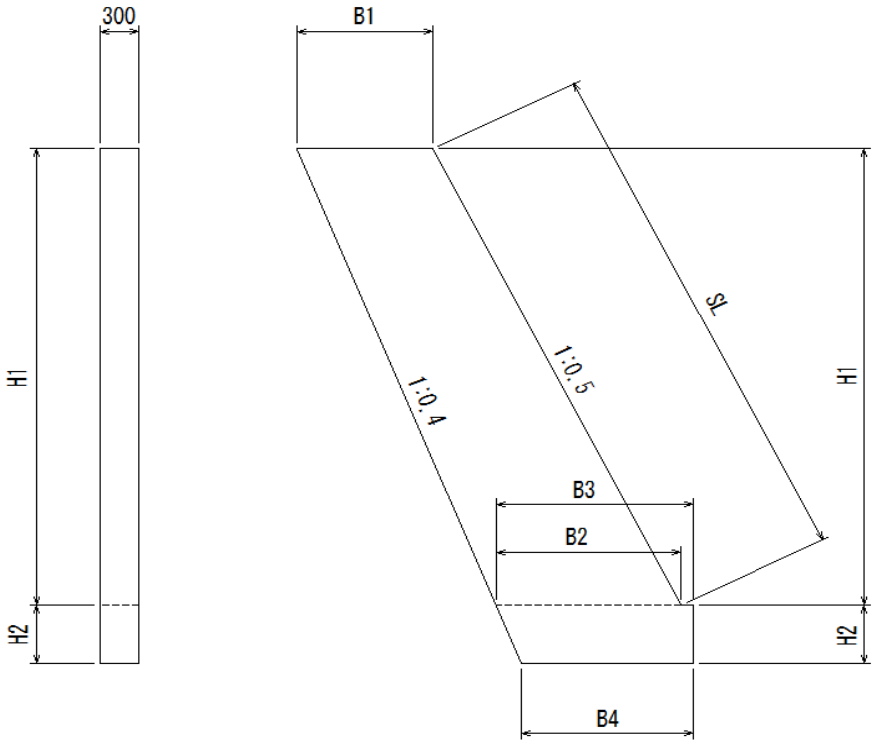


10m当たり

名　　称	規 格	計　　算　　式	単位当り数量	延長 m	数　　量
コンクリート	σck=18N/mm²	V=((0.100 + 0.350)÷ 2 × 0.450 + 0.350 × 0.100)× 10.0	1.363	3.4	0.46 m³
型　枠		A=(0.100 + 0.350)× 10.0	4.50	3.4	1.53 m²
基礎材	t=100	V= 0.750 × 10.0	7.50	3.4	2.55 m²

小口止工　　数量計算

総数量＝　　2.0　ヶ所



	SL	H1	H2	B1	B2	B3	B4
寸法	4.360	3.900	0.450	0.894	1.284	1.384	1.204

1ヶ所当たり

名　　称	規 格	計　　算　　式	単位当り数量	延長ヶ所	数　　量
コンクリート	σck=18N/mm²	V=((0.894 ＋ 1.284) ÷ 2 × 3.900 + (1.384 ＋ 1.204) ÷ 2 × 0.450) × 0.300	1.449	2	2.90 m3
型　枠 (両面計上)		A=((0.894 ＋ 1.284) ÷ 2 × 3.900 + (1.384 ＋ 1.204) ÷ 2 × 0.450) × 2 ＋ 0.45 × 0.300	9.79	2	19.58 m2
型　枠 (片面計上)		A=((0.894 ＋ 1.284) ÷ 2 × 3.900 + (1.384 ＋ 1.204) ÷ 2 × 0.450) × 1 ＋ 0.45 × 0.300	4.96	2	9.92 m2
化粧型枠		A= 4.360 × 0.300	1.31	2	2.62 m2