

[illegible]

土工

1式当り

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
掘削工				
機械掘削	KCA	m3	120	
盛土工				
機械盛土	BA	m3	4	
作業土工				
機械床掘	KEA	m3	-	
機械埋戻	KSA	m3	-	
残土処理工				
残土処理工		m3	120	
ため池内地盤改良				
生石灰	t=30cm,3.4t/100m2	m2	73	

種 別	算 式	数 量
	<u>土工</u>	1式当り
機械掘削 KCA	土積計算書より = 124.2	120 m3
機械盛土 BA	土積計算書より = 4.3	4 m3
機械床掘 KEA	土積計算書より = -	- m3
機械埋戻 KSA	土積計算書より = -	- m3
残土処理工 残土処理工	$(KCA)+(KEA)-\{(BA)+(KSA)\}/0.9$ $124.2 + 0.0 - \{ (4.3 + 0.0) / 0.9$ $= 119.4$	120 m3
ため池内地盤改良 処理厚:30cm	L= 36.5	= 36.5
添加量:3.4t/100m2 添加材:生石灰	延長 幅 A= 36.5 × 2.0	= 73.0 73 m2

土工

## 土 積 計 算 書

その(1)

測 点	点間距離	機械掘削 K C A					機械床掘 K E A					機械盛土 B A 1				
		補正距離	断 面 積	平 均 積	立 積	摘要	補正距離	断 面 積	平 均 積	立 積	摘要	補正距離	断 面 積	平 均 積	立 積	摘要
NO. 0	-	0.00	0.4				-	0.0				-	0.0			
NO. 0 + 9.00	9.000	9.00	0.1	0.25	2.3		9.00	0.0	-	-		9.00	0.1	0.05	0.5	
IP. 1	3.000	3.00	0.2	0.15	0.5		3.00	0.0	-	-		3.00	0.1	0.10	0.3	
NO. 0 + 15.00	3.000	3.00	0.2	0.20	0.6		3.00	0.0	-	-		3.00	0.0	0.05	0.2	
IP. 2	2.500	2.50	0.2	0.20	0.5		2.50	0.0	-	-		2.50	0.0	-	-	
NO. 1	2.500	2.50	1.7	0.95	2.4		2.50	0.0	-	-		2.50	0.0	-	-	
IP. 3	2.500	2.50	2.3	2.00	5.0		2.50	0.0	-	-		2.50	0.0	-	-	
NO. 1 + 10.00	7.500	7.50	1.2	1.75	13.1		7.50	0.0	-	-		7.50	0.0	-	-	
IP. 4	6.500	6.50	5.9	3.55	23.1		6.50	0.0	-	-		6.50	0.0	-	-	
NO. 2	3.500	3.50	2.4	4.15	14.5		3.50	0.0	-	-		3.50	0.0	-	-	
NO. 3	20.000	20.00	0.2	1.30	26.0		20.00	0.0	-	-		20.00	0.2	0.10	2.0	
NO. 3 + 13.00	13.000	13.00	4.1	2.15	28.0		13.00	0.0	-	-		13.00	0.0	0.10	1.3	
NO. 3 + 17.00	4.000	4.00	0.0	2.05	8.2		4.00	0.0	-	-		4.00	0.0	-	-	
合 計	77.000				124.2					0.0					4.3	

作業土工

## 土積計算書

その (2)

[illegible]

1式当り

[illegible]

種 別	算 式	数 量
法面整形工		
法面整形盛土部	土積計算書より	
	左 A= 0.00	
	右 A= 3.60	
	$\Sigma A = 0.0 + 3.6 = 3.60$	4 m <sup>2</sup>
切土部	土積計算書より	
	左 A= 49.00	
	右 A= 43.40	
	$\Sigma A = 49.0 + 43.4 = 92.40$	92 m <sup>2</sup>
植生工		
植生シート工	$A = 3.60 + 92.40 = 96.00$	96 m <sup>2</sup>

# 面積計算書

測点	距離	盛土法面整形(左)					盛土法面整形(右)				
		距離	幅	平均	面積		距離	幅	平均幅	面積	
NO.0											
NO.0+9.00	9.000	9.0					9.0		0.40	3.6	
NO.0+10.6	1.600	1.6					1.6				
IP.1	1.400	1.4					1.4				
NO.0+15.00	3.000	3.0					3.0				
IP.2	2.500	2.5					2.5				
NO.1	2.500	2.5					2.5				
IP.3	2.500	2.5					2.5				
NO.1+10.00	7.500	7.5					7.5				
IP.4	6.500	6.5					6.5				
NO.2	3.500	3.5					3.5				
NO.3	20.000	20.0					20.0				
NO.3+13.00	13.000	13.0					13.0				
EP	7.000	7.0					7.0				
計	80.000	80.0					80.0			3.6	



# 面積計算書

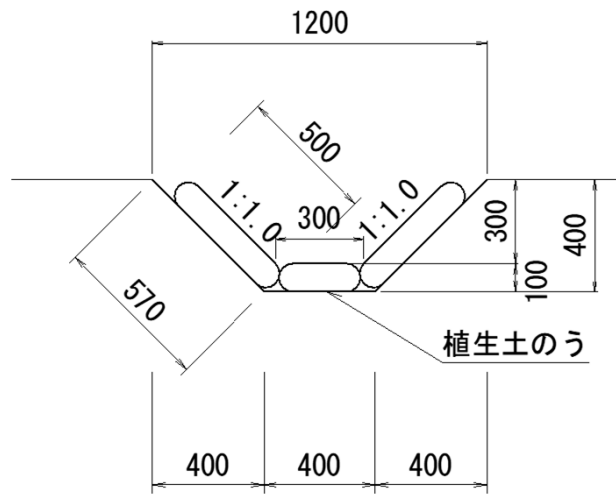
測点	距離	切土法面整形(左)					切土法面整形(右)				
		距離	幅	平均	面積		距離	幅	平均幅	面積	
NO.0											
NO.0+9.00	9.000	9.0					9.0				
IP.1	3.000	3.0					3.0				
NO.0+15.00	3.000	3.0					3.0				
IP.2	2.500	2.5					2.5				
NO.1	2.500	2.5	1.1	0.55	1.4		2.5	2.2	1.10	2.8	
IP.3	2.500	2.5	2.2	1.65	4.1		2.5	1.2	1.70	4.3	
NO.1+10.00	7.500	7.5	0.7	1.45	10.9		7.5	0.8	1.00	7.5	
IP.4	6.500	6.5	2.9	1.80	11.7		6.5	2.7	1.75	11.4	
NO.2	3.500	3.5	0.8	1.85	6.5		3.5	1.0	1.85	6.5	
NO.2+4.40	4.400	4.4		0.40	1.8		4.4		0.50	2.2	
NO.3	15.600	15.6					15.6				
NO.3+8.30	8.300	8.3					8.3				
NO.3+13.00	4.700	4.7	2.9	1.45	6.8		4.7	2.0	1.00	4.7	
NO.3+17.00	4.000	4.0		1.45	5.8		4.0		1.00	4.0	
EP	3.000	3.0					3.0				
計	80.000	80.0			49.0		80.0	9.9		43.4	

1式当り

[illegible]

種 別	算 式	数 量
	<u>排水構造物工</u>	1式当り
水路工		
標準部	<div>一般部一般部一般部ため池区域</div> <div>L= 17.6 + 2.0 + 6.5 + 36.5 = 62.60</div>	63.0 m
傾斜部	<div>L= 12.5</div> <div>= 12.50</div>	13.0 m

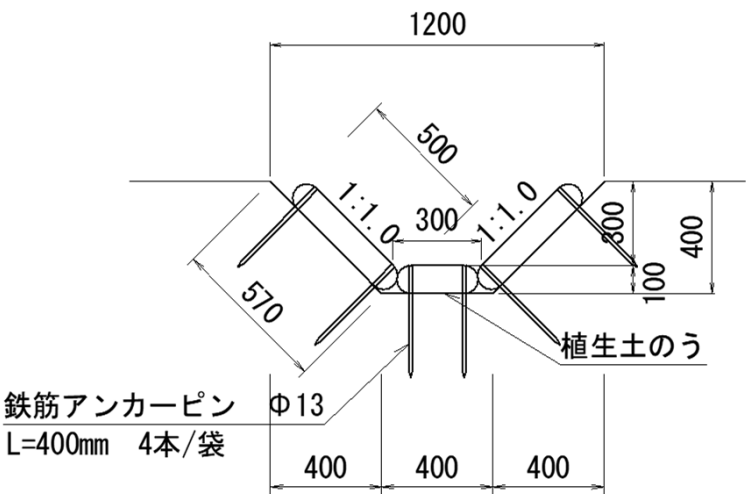
(10m 当り)



名 称	計	算	式	単位	数 量
水路工 植生土のう L500×W300×H100	底面	N1=	10.00 / 0.50 = 20.00	袋	87
	側面	N2=	10.00 / 0.30 × 2 = 66.67		
			計 86.67		
基面整正 切土部	L=	(0.57 + 0.57)	× 10.0 = 11.40	m2	11.4

水路工(傾斜部) 数量計算書

(10m 当り)



名 称	計 算 式					単位	数 量
水路工 植生土のう L500×W300×H100	底面	N1=	10.00	/	0.50	=	20.00
	側面	N2=	10.00	/	0.30	×	2
						=	66.67
						計	86.67
						袋	87
基面整正 切土部	L=	(0.57	+	0.57)	×	10.0	= 11.40
						m2	11.4
アンカーピン 鉄筋Φ13 L=400mm	4本/袋	N=	87	×	4	=	348.00
						本	348

1式当り

[illegible]

[illegible]