

# 土 工 計 算 書

(一式当り)

人力掘削 (As殻)	V= 舗装工より 89.50 × 0.10 ※t=100mm	=	8.95	m <sup>3</sup>	9.0
人力掘削 (土砂)	V1= 舗装工より 89.50 × 0.10 ※t=100mm 法面工より V2= ( 67.45 + 21.50 ) × 0.10 ※t=100mm	=	8.95		9.0
		=	8.90		
		Σ	=	17.85	m <sup>3</sup> 17.9
積込み (As殻)	V= 人力掘削 (As殻) より 8.95	=	8.95	m <sup>3</sup>	9.0
積込み (土砂)	V= 人力掘削 (土砂) より 17.85	=	17.85	m <sup>3</sup>	17.9
掘削床掘総計	掘削	V	=	17.85	
	床掘	V	=	0.00	
		Σ	=	17.85	m <sup>3</sup> 17.9
盛土埋戻総計	盛土	V	=	0.00	
	埋戻し	V	=	0.00	
		Σ	=	0.00	m <sup>3</sup> 0.0
残土処理	( 掘削 + 床掘 ) - ( 盛土 + 埋戻 ) / 0.9				
	V= 17.85 - 0.00 / 0.9	=	17.85	m <sup>3</sup>	17.9
運搬処理工					
殻運搬 (As殻)	V= 掘削 (As殻) より 8.95	=	8.95	m <sup>3</sup>	9.0
殻処分 (As殻)	V= 殻運搬より 8.95	=	8.95	m <sup>3</sup>	9.0

法 面 工 計 算 書

(一式当り)

張コンクリート工					
張コンクリート① (18-8-25BB, t=100)	法面工面積計算書より A= 67.45	=	67.45	m <sup>2</sup>	67.5
張コンクリート② (18-8-25BB, t=100)	法面工面積計算書より A= 21.50	=	21.50	m <sup>2</sup>	21.5

法 面 工 面 積 計 算 書

測点名	測点	距離 (m)	張コンクリート①								
			幅 (m)	平均 (m)	面積 ( $m^2$ )	幅 (m)	平均 (m)	面積 ( $m^2$ )	幅 (m)	平均 (m)	面積 ( $m^2$ )
NO.0	NO.0 + 0.00	0.00	0.90								
NO.1	NO.1 + 0.00	20.00	1.00	0.95	19.00						
NO.2	NO.2 + 0.00	20.00	1.20	1.10	22.00						
NO.3	NO.3 + 0.00	20.00	1.10	1.15	23.00						
NO.3+3.0	NO.3 + 3.00	3.00	1.20	1.15	3.45						
合計		63.00			67.45						

法 面 工 面 積 計 算 書											
測 点 名	測 点			距 離 (m)	張 コ ン ク リ ー ト ②						
					幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m <sup>2</sup> )	断 面 積 (m <sup>2</sup> )	平 均 (m <sup>2</sup> )	土 量 (m <sup>3</sup> )	
NO. 1	NO. 1	+	0.00	0.00	0.50						
NO. 2	NO. 2	+	0.00	20.00	0.50	0.50	10.00				
NO. 3	NO. 3	+	0.00	20.00	0.50	0.50	10.00				
NO. 3+3.0	NO. 3	+	3.00	3.00	0.50	0.50	1.50				
合計				43.00			21.50				

## 張　コ　ン　ク　リ　ー　ト　①

(100m<sup>2</sup>当り)

名　　称	計	算	単位	数　　量
コンクリート (18-8-25BB, t=100)	V=	100.000 × 0.100 = 10.000	m <sup>3</sup>	10.00
目地材 (ケンタイ, t=10mm)	N= 100.000 ÷ ( 1.070 × 10.000 ) A= 1.070 × 0.100 × 9.346 ※W=平均1.07m	= 9.346 = 1.000	箇所 m <sup>2</sup>	1.00
型枠	A=	100.000 ÷ 1.070 × 0.100 = 9.346	m <sup>2</sup>	9.35

## 張　コ　ン　ク　リ　ー　ト　②

(100m<sup>2</sup>当り)

名　　称	計	算	単位	数　　量
コンクリート (18-8-25BB, t=100)	V=	100.000 × 0.100 = 10.000	m <sup>3</sup>	10.00
目地材 (ケンタイ, t=10mm)	N= 100.000 ÷ ( 0.500 × 10.000 ) A= 0.500 × 0.100 × 20.000 ※W=平均0.5m	= 20.000 = 1.000	箇所 m <sup>2</sup>	1.00
型枠	A=	100.000 ÷ 0.500 × 0.100 = 20.000	m <sup>2</sup>	20.00

舗 装 工 計 算 書

(一式当り)

コンクリート舗装

コンクリート舗装  
(t=100mm)

面積計算書より  
A= 89.50

= 89.50

m<sup>2</sup>

89.5

路盤  
(RC-40, t=100mm)

面積計算書より  
A= 89.50

= 89.50

m<sup>2</sup>

89.5

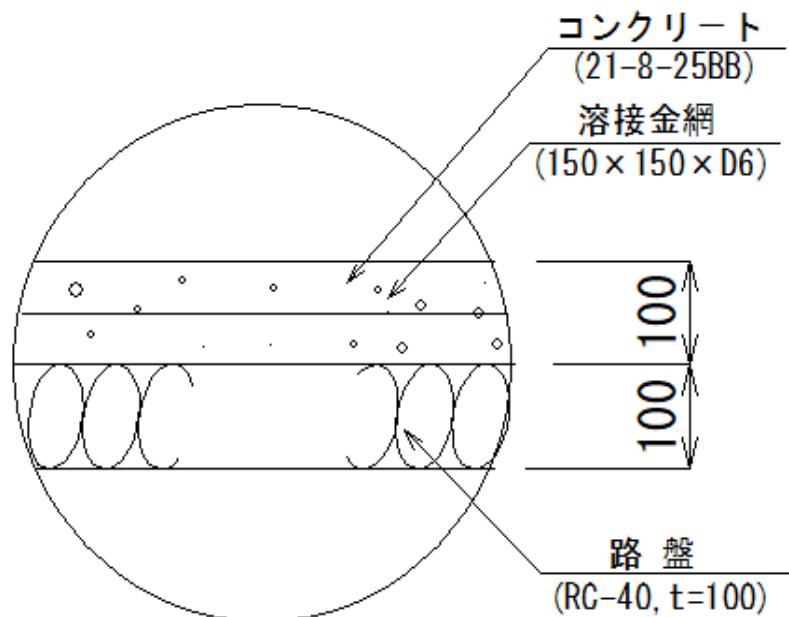
鋪 裝 面 積 計 算 書

測点名	測点	距離 (m)	コンクリート舗装			路盤					
			幅 (m)	平均 (m)	面積 (㎡)	幅 (m)	平均 (m)	面積 (㎡)	幅 (m)	平均 (m)	面積 (㎡)
NO.0	NO.0 + 0.00	0.00	1.20			1.20					
NO.1	NO.1 + 0.00	20.00	1.40	1.30	26.00	1.40	1.30	26.00			
NO.2	NO.2 + 0.00	20.00	1.50	1.45	29.00	1.50	1.45	29.00			
NO.3	NO.3 + 0.00	20.00	1.50	1.50	30.00	1.50	1.50	30.00			
NO.3+3.0	NO.3 + 3.00	3.00	1.50	1.50	4.50	1.50	1.50	4.50			
合計		63.00			89.50			89.50			



# コンクリート舗装

(100m<sup>2</sup>当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (21-8-25BB, t=100mm)	$V = 100.000 \times 0.100 = 10.000$	m <sup>3</sup>	10.00
溶接金網 (150×150×D6)	$A = 100.000 = 100.000$	m <sup>2</sup>	100.00
目地材 (ケンタイト, t=10mm)	$N = 100.000 \div (1.420 \times 10.000) = 7.042$ ※平均幅員W=1.42m $A = 1.420 \times 0.100 \times 7.042 = 1.000$	箇所 m <sup>2</sup>	1.00
型枠	$A = 100.000 \div 1.420 \times 0.100 \times 2.000 = 14.085$	m <sup>2</sup>	14.09

小 運 搬 工 計 算 書

(一式当り)

小車運搬 (残土) (積込み～運搬～取卸し)	※運搬距離 (換算距離)			
	L= 31.5 + 0 × 8 = 31.5			
	L=31.5 : H=0			
	残土処理より			
	V= 17.85	=	17.85	m <sup>3</sup>
	17.9			
小車運搬 (コンクリート) (積込み～運搬～取卸し)	コンクリート舗装より			
	V1= 89.50 × 0.10	=	8.95	
	張コンクリート①より			
	V2= 67.45 × 0.10	=	6.75	
	張コンクリート②より			
	V3= 21.50 × 0.10	=	2.15	
小車運搬 (As殻) (積込み～運搬～取卸し)				
	Σ = 17.85			
	m <sup>3</sup> 17.9			
小車運搬 (As殻) (積込み～運搬～取卸し)	掘削 (As殻) より			
	V= 8.95	=	8.95	m <sup>3</sup>
	9.0			

