

---

---

---

[illegible]

# L型側溝 JIS A 5372 300

10m当り

名称	計算式	単位	数量
L型側溝 JIS A 5372 300	$L = 10.0$	m	10.00
床掘	$V = 0.103 \times 10.0$	m <sup>3</sup>	1.03
埋戻	$V = 0.038 \times 10.0$	m <sup>3</sup>	0.38
基礎コンクリート 18-8-25BB	$V = 10.000 \times 0.55 \times 0.1$	m <sup>3</sup>	0.55
Co殻運搬	$m_l = 10.0 \div 0.6 \times 65 = 1083$		
	L型側溝 JIS A 5372 300 重量 65kg/基		
	$V = 1083 \div 1000 \div 2.45$	m <sup>3</sup>	0.44
Co殻処分	$M = 1083 \div 1000$	t	1.08

PU桧 正方形(400×400)

1基当り

名称	計算式			単位	数量
集水桧設置工					
PU桧 正方形(400×400)	N=	1.00	= 1.00	基	1.00
床掘	V=	0.46 × 0.63	= 0.29	m3	0.29
埋戻	V=	0.37 × 0.63	= 0.23	m3	0.23
基礎コンクリート	V=	0.74 × 0.63 × 0.1	= 0.05	m3	0.05
Co殻運搬	m2=	1.0 × 204	= 204		
		PU桧 正方形(400×400) 重量	204kg/個		
	V=	204 ÷ 1000 ÷ 2.45	= 0.08	m3	0.08
Co殻処分	M=	204 ÷ 1000	= 0.20	t	0.20

# 舗装工

名称	計算式	単位	数量
舗装版切断 t=15cm以下	$L = 9.0 + 17.5 + 17.1 + 0.5 = 44.10$ (舗装箇所(No. 0)+舗装箇所(No. 2+7. 0)+舗装復旧延長9. 2m+7. 9m+0. 5m)	m	44. 10
舗装版破碎 t=5cm	$A = 445.2 + 17.1 \times 0.5 = 453.75$ 面積計算書445. 2m2+舗装復旧延長 (9. 2m+7. 9m) × 0. 5m	m2	453. 75
As殻運搬	$V = 453.75 \times 0.05 = 22.69$	m3	22. 69
As殻処分	$V = 453.75 \times 0.05 \times 2.35 = 53.32$	t	53. 32
表層工 再生密粒As(13) t=5cm	$A = 445.2 + 17.1 \times 0.5 = 453.75$ 面積計算書445. 2m2+舗装復旧延長 (9. 2m+7. 9m) × 0. 5m	m2	453. 75
上層路盤工 M-30 t=10cm	$A = 445.2 + 17.1 \times 0.5 = 453.75$ 面積計算書445. 2m2+舗装復旧延長 (9. 2m+7. 9m) × 0. 5m	m2	453. 75

舗装版撤去工・路盤工・基層工・表層工 車道舗装工											面積計算書				
測点	距離	幅員	平均幅員	面 積	幅員	平均幅員	面 積	幅員	平均幅員	面 積	幅員	平均幅員	面 積	合計	摘要
No 0		(m)	(m)	(m <sup>2</sup> )	(m)	(m)	(m <sup>2</sup> )	(m)	(m)	(m <sup>2</sup> )	(m)	(m)	(m <sup>2</sup> )	(m <sup>2</sup> )	
+ 0.000								9.00							
No 1	20.0								9.000	180.0				180.0	
+ 0.000								9.00							
No 2	20.0								9.000	180.0				180.0	
+ 0.000								9.00							
No 2	1.7								8.950	15.2				15.2	
+ 1.700								8.90							
No 2	5.3								13.200	70.0				70.0	
+ 7.000								17.50							
No									8.750	0.0				0.0	
+															
No									0.000	0.0				0.0	
+															
No									0.000	0.0				0.0	
+															
No									0.000	0.0				0.0	
+															
No									0.000	0.0				0.0	
+															
No									0.000	0.0				0.0	
+															
No									0.000	0.0				0.0	
+															
No									0.000	0.0				0.0	
+															
小計				0.0			0.0			445.2			0.0	445.2	
中計															
合計														445.2	
舗装版撤去工・路盤工・基層工・表層工 車道舗装工											面積計算書				

[illegible]

# 区 画 線 集 計 表

区画線

単位:m

名 称	規 格	施 工 区 分	適 用	数 量	
				その他の 舗装区間	排水性 舗装区間
溶融式区画線	白 実線 W=15cm	供用区間		22.0	
		計		22.0	
	白 波線 W=15cm	供用区間		10.0	
		計		10.0	





工種別 所要日数計算書

工 種	名 称		計上寸法	数 量	日当り施工量	所要日数	工種別 所 要 日 数	
構造物撤去工	構造物取壊し工	Con取壊	機械 有筋	4.0 m <sup>2</sup>	11 m <sup>2</sup>	0.4 日	2.0 日	
			機械 無筋	m <sup>2</sup>	19 m <sup>2</sup>	0.0 日		
		舗装版破碎工	10cm以下	33 m <sup>2</sup>	510 m <sup>2</sup>	0.1 日		
		舗装版切断工	15cm以下	58 m	230 m	0.3 日		
土工	床堀	土砂・標準	小規模	9.0 m <sup>2</sup>	32 m <sup>2</sup>	0.3 日		
	埋戻		小規模	3.0 m <sup>2</sup>	40 m <sup>2</sup>	0.1 日		
	積込	ルース	50,000m <sup>2</sup> 未満	m <sup>2</sup>	310 m <sup>2</sup>	0.0 日		
区画線工	区画線工	白実線	W=15cm	22 m	1,500 m	0 日	0.0 日	
			白実線	W=30cm	m	1,500 m		0 日
			白実線	W=45cm	m	1,500 m		0 日
			白波線	W=15cm	10 m	1,500 m		0 日
排水工	排水工	PU横断側溝	300*300	m	35 m	0 日		
		L型側溝	JIS A 5372 300	35 m	20 m	1.8 日		
排水工	集水樹	集水樹 (1)	800*800*1100	箇所	1 箇所	0 日	3.0 日	
		集水樹 (2)	800*800*1600	箇所	1 箇所	0 日		
		集水樹 (3)	1200*1200*1900	箇所	1 箇所	0 日		
		雨水樹 (4)	600*600*1100	箇所	2 箇所	0 日		
		雨水樹 (5)	600*600*1100	箇所	2 箇所	0 日		
		雨水樹 (6)	600*600*1200	箇所	2 箇所	0 日		
		雨水樹 (6)	600*600*1200	箇所	2 箇所	0 日		
		PU3型樹 400	630*630*610	1 箇所	2 箇所	0.5 日		
	マンホール設置工	1号組立人孔	φ 900	箇所	3 箇所	0 日	1.0 日	
下層路盤工	RC-40		m <sup>2</sup>	940 m <sup>2</sup>	0.0 日			
上層路盤工	M-30		454.0 m <sup>2</sup>	940 m <sup>2</sup>	0.5 日			
不陸整正	M-30		m <sup>2</sup>	1,510 m <sup>2</sup>	0.0 日			
舗装工	表層工	密粒As	13TOP t=50	454.0 m <sup>2</sup>	2,300 m <sup>2</sup>	0.2 日		
合 計						2.7 日	6.0 日	

※交通誘導員計算

日当り配置人数	3 人/日
配置日数	6 日 (上表より)
総配置人数	18 人 (交代無)