

§ 1. 数量総括表

種 別	材質・規格	単位	数量	備考
床版設置工				
床版工	Nスラブ T-060 同等品	本	2	5200-1000-0250
支承工				
ゴム支承	STパッド 150×23 同等品	m	3.4	
ずれ止め用コンクリート削孔	φ30/φ40×250	m	0.5	
ずれ止め鉄筋	φ19×530 SD295Aまたは同等以上	本	2	
		kg	2.39	
埋め材	無収縮モルタル	m ³	0.0004	
目地材	t=10mm	m ³	0.005	
コンクリート削孔	φ29×275	m	0.55	
エポキシ樹脂		kg	0.26	
コンクリート研り	t=20mm	m ²	0.58	
敷きモルタル	無収縮性	m ³	0.027	
補強鉄筋	D10(SD295)	kg	10.9	
撤去・復旧工				
コンクリート床版		枚	1	
コンクリート取り壊し	鉄筋・機械	m ³	2.5	
舗装版破砕	t=5cm	m ²	10.0	
舗装版切断	t=5cm	m	4.0	
床掘り	土砂	m ³	0.25	
舗装版復旧	t=5+20cm	m ²	0.6	
殻運搬・処理	Co殻	m ³	2.50	
	As殻	m ³	0.05	
残土処理工	土砂	m ³	0.10	

§ 2. 床版設置工

1. 床版工

Nスラブ (T-060 5200-1000-0250) 同等品

$$= 2 \text{ 本}$$

§ 3. 支承工

2. 支承工

ゴム支承

STパッド 150×23 同等品

$$L = 1.70 \times 2 = 3.40 \text{ m}$$

ずれ止め用コンクリート削孔 $\phi 30/\phi 40 \times 250$

$$L = 0.250 \times 2 = 0.50 \text{ m}$$

ずれ止め鉄筋 (SD295Aまたは同等以上)

$\phi 19 \times 530$ $w_0 = 2.25 \text{ kg/m}$ $n = 2 \text{ 本}$

$$W = 2.25 \times 0.530 \times 2 = 2.39 \text{ kg}$$

埋め材(無収縮モルタル)

$$V = \frac{((0.02^2 + 0.02 \times 0.015 + 0.015^2) \times \pi \times 0.25/3 - 0.019^2 \times \pi/4 \times 0.19) \times 2}{0.019} = 0.0004 \text{ m}^3$$

目地材 $t=10\text{mm}$

$$V = 0.010 \times 0.25 \times 1.00 \times 2 = 0.005 \text{ m}^3$$

コンクリート削孔 $\phi 29 \times 275$

$$L = 0.275 \times 2 = 0.55 \text{ m}$$

2 孔

エポキシ樹脂 単位質量=1200kg/m³

$$V = \frac{(0.029^2 - 0.019^2) \times \pi/4 \times 0.265 \times 1200 \times 2 + 0.029^2 \times \pi/4 \times 0.010 \times 1200 \times 2}{1200} = 0.26 \text{ kg}$$

コンクリート研り $t=20\text{mm}$

$$A = 0.310 \times 1.860 = 0.58 \text{ m}^2$$

敷きモルタル 無収縮性

$$V = (1.860 \times 0.31 \times 0.02 + (1.860 + 1.800) \times 1/2 \times (0.310 + 0.250) \times 1/2 \times 0.030) = 0.027 \text{ m}^3$$

補強鉄筋 D10 (SD295)

$$W = (1.75 \times 6 + 0.250 \times 36) \times 0.560 = 10.9 \text{ kg}$$

§ 4. 撤去・復旧工

既設床版 = 1.0 枚

コンクリート取り壊し 鉄筋・機械

$$V = 5.000 \times 2.000 \times 0.250 = 2.500 \text{ m}^3$$

舗装版破碎 t=5cm

$$A = 2.000 \times 5.000 = 10.000 \text{ m}^2$$

舗装版切断

$$L = 2.000 \times 2 = 4.000 \text{ m}$$

床掘り

$$V = 2.000 \times 0.500 \times 0.250 = 0.250 \text{ m}^3$$

舗装版復旧 t=5+20cm

$$A = 2.000 \times 0.30 = 0.600 \text{ m}^2$$

殻運搬・処理

Co殻 = 2.500 m³

As殻 V = 1.000 × 0.05 = 0.050 m³

残土処理工 (土砂)

$$V = 2.000 \times 0.500 \times 0.250 - 2.000 \times 0.300 \times 0.250 = 0.100 \text{ m}^3$$