国土交通省大臣官房官庁営繕部建築課監修

# 構内舗装・排水設計基準及び同解説 平成13年版

社団法人 公共建築協会

#### 1. 4. 3 路床土の分類

路床土は、表 1. 4. 1のように土粒子の大きさによって砂質土及び粘性土に大別し、粘性土については、含水状態によって更に 2 つに分類する。

表 1.4.1 路床土の分類

分	土粒子の	_	水状			$\Box$
類	大きさに よる分類	に分	ょ	る類	特	
I		少	な	βş	大部分が砂分(2.36 mm ~75 μ mの範囲)で構成される土である	۰,
	砂質土				自然含水比は、20%以下が一般的であり、手で握っても崩れて	L
	沙黄工				まう特徴がある。まさ土、シラス及び山砂などがこれに属し、	С
					BR は、5以上が期待できる。	
П					砂分が少なく、細粒土(75μm以下が50%以上)が多い土である	, 。
		比	較	的	自然含水比は、40~50%程度である場合が多く、手で握ると適原	痩
		少	な	۲,	な粘性を有する。シルト及び粘質土などがこれに属し、CBR は	:,
	   粘 性 土				2を超え5未満が期待できる。	
Ш		多	1	ŀλ	塑性の大きい火山灰質粘性土や有機質土で構成される土である。	,
					自然含水比は、50%以上である場合が多く、手で握ると粘りつ	<
					特徴がある。関東ローム及び黒ボクなどがこれに属し、CBR は	:,
					2以下しか期待できない場合が多い。	

- (注1) 路床土の性質の判定及び分類は肉眼による観察、手指による感触、簡単なふるい分け等によって行うことを原則とする。なお、分類 Ⅱ であっても含水比が少ない固結粘土等(岩盤状のもの)の場合は分類 I とする。
- (注2) 路床土の試料は、雨期または凍結融解期を避けて路床面より下方30cm以上深い位置から 採取したものとする。
- (注3)分類の判断がつきづらい場合又は分類Ⅲの場合は、路床土支持力比 (CBR) 試験 (JIS A 1211) を実施して確認することが望ましい。

### 解 説

道路舗装では、路床土の支持力特性が舗装の耐久性に影響を及ばすので、構内舗装の場合も、肉 眼観察か、または簡単な方法によって路床土の評価を行うこととし、「砂利道の瀝青路面処理指針 (日本アスファルト協会、昭和59年9月)」を参考にした分類方法をとりあげた。

路床の盛土厚が少ない場合には、「表 1. 4. 1 路床土の分類」により現地盤の調査を行い、埋戻し土と合わせ舗装厚を決定する。

なお、路床土の分類の判断がつきづらい場合又は分類Ⅲで安定処理の判断がつきづらい場合は、路床土支持力比(CBR)試験(JIS A 1211)を実施して確認することが望ましい。

## 1. 4. 5 一般的な舗装の舗装厚

一般的な舗装の舗装厚は、施設区分と路床土の分類により地域区分別(一般地域と寒冷地域) に定める。

### ① 一般地域の舗装厚

一般地域の舗装厚は、図1.4.1 のとおりとする。このうち、アスファルト舗装において、 勾配が複雑に交わっている場合など、平たん性の確保に配慮する必要がある場合は、厚さ5cmの 基層を設ける。これによって、耐久性の向上、将来のライフサイクルコストに対しても有効と なる。また、路床土の分類がⅢの場合は、厚さ15cmのしゃ断層を設けるものとする。

一般地域であっても凍上の恐れのある地域では、**図1.4.1**に示す舗装厚と置換え深さとを 比較し、舗装厚が小さい場合、その厚さの差だけ凍上抑制層を設ける。ただし、凍上抑制層の 最小厚は15cmとする。

単位 (cm)

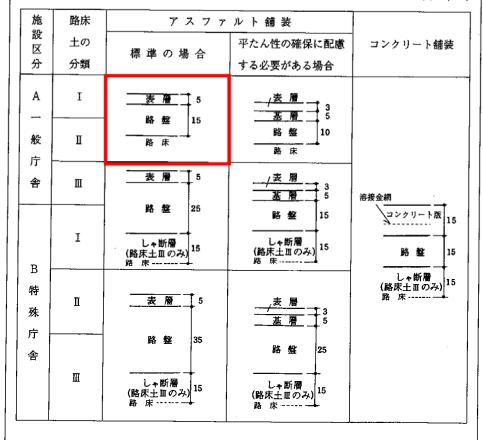


図 1. 4. 1 一般地域の舗装厚