

# コンクリートの性質 第10回

## コンクリートの配合設計



土木学会コンクリート標準示方書「施工編：施工標準」  
(2007年制定)

### 4章 総則

- (1)配合設計においては、所要のワーカビリティー、強度、耐久性を満足するように、スランプ、配合強度、水セメント比等の配合条件を明確に設定したうえで、使用材料の各単位量を定めなければならない。  
(2)コンクリートの配合は、要求される性能を満足する範囲内で、**単位水量**をできるだけ少なくするように定めなければならない。

示方配合：コンクリートの練上がり1m<sup>3</sup>(=1000リットル)の  
材料使用量で表したもの

### 【配合】

コンクリートを作るときの各材料の割合または使用量  
\*建築では、調合

配合設計：設定されたコンクリートの性能を満足するように  
材料とその配合を定める一連の作業

土木学会コンクリート標準示方書「施工編：本編」  
(2007年制定)

「コンクリートの配合は、所要の性能を満足するように、製造  
プラントの制約条件および材料入手のし易さや輸送コストを  
含めた経済性を考慮して、これを定めなければならない。」

性能規定型

### 配合の表し方

表5.9 示方配合の表し方

粗骨材の 最大寸法 (mm)	スランプ (cm)	水セメン ト比 <sup>1)</sup> W/C (%)	空気量 (%)	細骨材率 s/a (%)	単位量 (kg/m <sup>3</sup> )					
					水 W	セメント C	混和材 <sup>2)</sup> F	細骨材 S	粗骨材 G mm l mm l mm mm	混和剤 <sup>3)</sup>

注 1) ポゾン反応性や潜在水硬性を有する混和材を使用するとき、水セメント比は水結合材比となる。

2) 同種類の材料を複数種類用いる場合は、それぞれの欄を分けて表す。

3) 混和剤の使用量は、cc/m<sup>3</sup>またはg/m<sup>3</sup>で表し、薄めたり溶かしたりしないものを示すものとする。

\* 英字：

大文字 → 質量

小文字 → 容積

s/aは容積比である。

### 【配合設計の進め方】



図5.1 配合設計を進める順序

### 【粗骨材最大寸法の選定】

表5.2 粗骨材の最大寸法の標準<sup>3,4)</sup>

構造物の種類	粗骨材の最大寸法	
	一般の場合	20または25 mm 部材最小寸法の1/5または鉄筋の最小あき の3/4およびかぶりの3/4以下とする
鉄筋コンクリート 断面の大きい場合	40 mm	
無筋コンクリート	40 mm	部材最小寸法の1/4を越えてはならない
舗装コンクリート	40 mm 以下	
ダムコンクリート	150 mm 程度以下	

最大寸法が大きいほど、同一スランプを得るのに必要な単位水量が少なくなる。

### 【配合設計の進め方】



図5.1 配合設計を進める順序

### 【スランプの選定】

表5.3 フレッシュコンクリートのスランプの標準<sup>3,4)</sup>

構造物の種類	通常のコンクリート		高性能AE減水剤を 用いたコンクリート
	一般の場合	5~12 cm	
鉄筋コンクリート 断面の大きい場合	3~10 cm	8~15 cm	
	5~12 cm	—	
無筋コンクリート 断面の大きい場合	3~8 cm	—	
舗装コンクリート		2.5 cm (沈下度では30秒)	
ダムコンクリート		2~5 cm (40 mm以上の粗骨材を取り除いたもの)	

コンクリートのスランプは、作業に適する範囲内でできるだけ小さくする。

## 【配合設計の進め方】

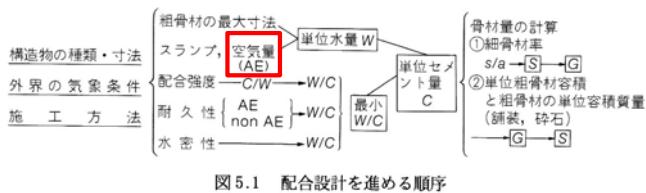


図 5.1 配合設計を進める順序

## 【空気量の選定】

激しい気象作用を受ける場合は、AE剤、AE減水剤を用いたAEコンクリートとし、空気量は、コンクリートの容積の4~7%を標準とする。

空気量は、運搬、振動、締固めなどによって1/5前後減少するので、大きめの値とする。

舗装コンクリートでは、4%を標準

ダムコンクリート(40mmでウェットスクリーニングした試料)では、 $5.0 \pm 1.0\%$ を標準

## 【配合設計の進め方】



図 5.1 配合設計を進める順序

## 【水セメント比の選定】

(1)圧縮強度を基にして水セメント比を定める場合

設計基準強度  $f'_{ck}$  : 構造計算において基準とするコンクリートの強度

配合強度  $f'_{cr}$  : コンクリートの配合を決める場合に目標とする強度

割増し係数 : 配合強度を定める際に、品質のばらつきを考慮し、設計基準強度に乗じる係数

$$f'_{cr} = \text{割増し係数} \times f'_{ck}$$

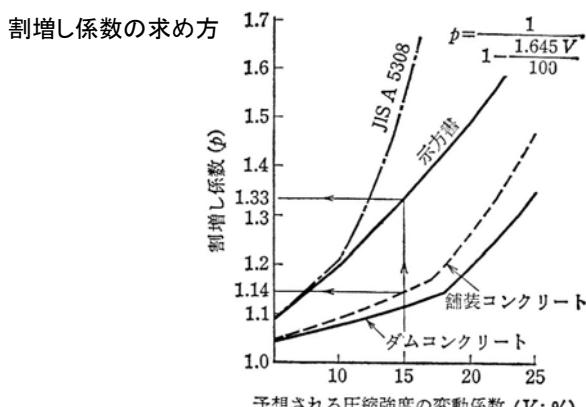


図 5.2 コンクリートの配合設計における強度の変動係数と割増し係数

表 5.4 舗装版の種類と割増し係数<sup>4)</sup>

変動係数 (%)	10	12.5	15
道路舗装 割増し係数 ( $\alpha$ )	1.09	1.12	1.14
空港舗装 割増し係数 ( $\alpha$ )	1.21	1.36	1.55

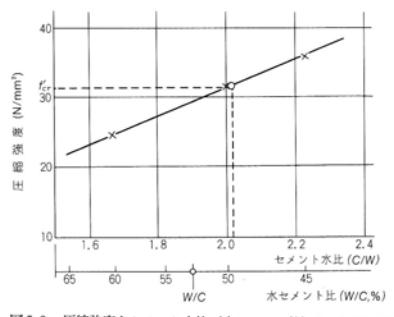


図 5.2 圧縮強度とセメント水比(水セメント比)との関係の例

上図のような、水セメント比と圧縮強度との関係式を用いる  
(セメント水比説)

$$f'_{cr} = A \left( \frac{C}{W} \right) + B \quad A, B: \text{定数}$$

使用するセメントに対して、上式を予め求めておく。

(2)耐久性を基にして水セメント比を定める場合

a)耐凍害性を基にして水セメント比を定める場合

i)一般的なコンクリート

表 5.5 コンクリートの耐凍害性をもとにして水セメント比を定める場合におけるAEコンクリートの最大の水セメント比 (%)<sup>3)</sup>

構造物の露出状態	断面	気象条件		気象作用が激しい場合または、凍結融解がしばしば繰返される場合	気象作用が激しくない場合
		薄い場合 <sup>12)</sup>	一般の場合		
(1) 連続してあるいはしばしば水で飽和される部分 <sup>11)</sup>	薄い場合 <sup>12)</sup>	55	60	55	65
(2) 普通の露出状態にあり、(1)に属さない場合	一般の場合	60	65	60	65

<sup>11)</sup>: 水路、水槽、橋台、橋脚、擁壁、トンネル覆工などで水面に近く水で飽和される部分および、これらの構造物のほか、桁、床版などで水面から離れてはいるが融雪、流水、水しぶきなどのため、水で飽和される部分。

<sup>12)</sup>: 断面の厚さが20 cm程度以下の構造物の部分。

## ii) 海洋コンクリート

表5.6 海洋コンクリートにおける耐久性から定まるAEコンクリートの最大の水セメント比(%)<sup>3)</sup>

施工条件 環境区分	一般的な現場施工の場合	工場製品または材料の選定および施工において、工場製品と同等以上の品質が保証される場合
(a) 海上大気中	45	50
(b) 飛沫帶	45	45
(c) 海中	50	50

・実績、研究成果などにより確かめられたものについては、耐久性から定まる最大の水セメント比を、表5.6の値に5~10程度を加えた値としてよい。

## iii) 舗装コンクリート

表5.7 舗装コンクリートで耐久性をもとにして水セメント比を定める場合の最大水セメント比(%)<sup>4)</sup>

(1) 特に厳しい気候で凍結融解がしばしば繰り返される場合	45
(2) 凍結融解がときどき起こる場合	50

## iv) ダムコンクリート

表5.8 ダムコンクリートで耐久性をもとにして水セメント比を定める場合のAEコンクリートの最大水セメント比(%)<sup>3)</sup>

気象作用が激しい場合、凍結融解がしばしば繰り返される場合	60
気象作用が激しくない場合、氷点下の気温となるのがまれな場合	65

## b) 化学作用に対する耐久性を基にして水セメント比を定める場合

&

硫酸根として0.2%以上の硫酸塩を含む水や土壌に接する場合

表5.6 海洋コンクリートにおける耐久性から定まるAEコンクリートの最大の水セメント比(%)<sup>3)</sup>

施工条件 環境区分	一般的な現場施工の場合	工場製品または材料の選定および施工において、工場製品と同等以上の品質が保証される場合
(a) 海上大気中	45	50
(b) 飛沫帶	45	45
(c) 海中	50	50

・実績、研究成果などにより確かめられたものについては、耐久性から定まる最大の水セメント比を、表5.6の値に5~10程度を加えた値としてよい。

## (3) 水密性を基にして水セメント比を定める場合

55%以下を基本とする

ただし、海洋構造物に用いる鉄筋コンクリートでは、下表に従う。

表5.7 舗装コンクリートで耐久性をもとにして水セメント比を定める場合の最大水セメント比(%)<sup>4)</sup>

(1) 特に厳しい気候で凍結融解がしばしば繰り返される場合	45
(2) 凍結融解がときどき起こる場合	50

水セメント比は、最小のものを採用する

## 【配合設計の進め方】



図5.1 配合設計を進める順序

## 【単位水量および細骨材率の選定】

表5.9 コンクリートの単位粗骨材容積、細骨材率、単位水量の概略値

粗骨材最大寸法の法 (mm)	単粗骨材容積 (%)	AEコンクリート			
		空気量 (%)	AE剤を用いる場合	AE減水剤を用いる場合	
s/a	単位水量 W (kg)	細骨材率 s/a (%)	単位水量 W (kg)	細骨材率 s/a (%)	単位水量 W (kg)
15	58	7.0	47	180	48
20	62	6.0	44	175	45
25	67	5.0	42	170	43
40	72	4.5	39	165	40
					155

・この表に示す値は、全国の生コンクリート工業組合の標準配合などを参考にして決定した平均的な値で、骨材として普通の粒度の砂（粗粒率2.80程度）および碎石を用い、水セメント比0.55程度、スランプ約8cmのコンクリートに対するものである。使用材料またはコンクリートの品質がこの条件と相違する場合には、上記の表の値を下記により補正する。

区分	s/aの補正(%)	Wの補正
砂の粗粒率が0.1だけ大きい(小さい)ごとに	0.5だけ大きくなる(小さく)する	補正しない
スランプが1cmだけ大きい(小さい)ごとに	補正しない	1.2%だけ大きくなる(小さく)する
空気量が1%だけ大きい(小さい)ごとに	0.5~1だけ小さくなる(大きくなる)する	3%だけ小さくなる(大きくなる)する
水セメント比が0.05大きい(小さい)ごとに	1だけ大きく(小さく)する	補正しない
s/aが1%大きい(小さい)ごとに		1.5kgだけ大きく(小さく)する
川砂利を用いる場合	3~5だけ小さくする	9~15kgだけ小さくする

・なお、単位粗骨材容積による場合は、砂の粗粒率が0.1だけ大きい(小さい)ごとに単位粗骨材容積を1%だけ小さく(大きくなる)する。

## 配合設計例



# 【単位水量および細骨材率の選定】

表 5.9 コンクリートの単位粗骨材容積、細骨材率、単位水量の概略値

粗骨材寸法 (mm)	単粗骨材容積 (%)	AE コンクリート			
		空気量 (%)	AE 剤を用いる場合 細骨材率 $s/a$ (%)	単位水量 $W$ (kg)	AE 減水剤を用いる場合 細骨材率 $s/a$ (%)
15	58	7.0	47	180	48
20	62	6.0	44	175	45
25	67	5.0	42	170	43
40	72	4.5	39	165	40

・この表に示す値は、全国の生コンクリート工業組合の標準配合などを参考にして決定した平均的な値で、骨材として普通の粒度の砂（粗粒率 2.80 程度）および碎石を用い、水セメント比 0.55 程度、スランプ約 8 cm のコンクリートに対するものである。使用材料またはコンクリートの品質がこの条件と相違する場合には、上記の表の値を下記により補正する。

区分	$s/a$ の補正 (%)	$W$ の補正
砂の粗粒率が 0.1 だけ大きい（小さい）ごとに	0.5 だけ大きく（小さく）する	補正しない
スランプが 1 cm だけ大きい（小さい）ごとに	補正しない	1.2% だけ大きく（小さく）する
空気量が 1% だけ大きい（小さい）ごとに	0.7 だけ小さく（大きく）する	3% だけ小さく（大きく）する
水セメント比が 0.05 大きい（小さい）ごとに	1 だけ大きく（小さく）する	補正しない
$s/a$ が 1% 大きい（小さい）ごとに		1.5 kg だけ大きく（小さく）する
川砂利を用いる場合	3~5 だけ小さくする	9~15 kg だけ小さくする

・なお、単位粗骨材容積による場合は、砂の粗粒率が 0.1 だけ大きい（小さい）ごとに単位粗骨材容積を 1% だけ小さく（大きく）する。