# 技能によらない締固め方法に関する一検討

安藤ハザマ 正会員 ○髙木 亮一, 林 俊斉, 齋藤 淳, 木村 茂昭

## 1. はじめに

締固めはコンクリートを密実にすることを目的として実施される.この締固めの目安は一般的に 5~15 秒程度とされているが,締固めが十分と判断される基準としては,コンクリートの体積が減っていくのが認められず,表面がほぼ水平となり,表面に光沢が現れることから確認する 1)といった定性的な評価となっている.そのため,締固めの判断は経験的かつ感覚的になされることがほとんどで,熟練の技術が必要となる.一方で,建設業界では熟練技術者の減少が続いているため,未熟な技術者でも実施可能な締固め方法が求められている.そこで本研究では,締固め時間を通常よりも大幅に延長することで,締固め不足を防止するとともに,構造物全体の密実性を確保する施工方法を検討した.

# 2. 実験概要

### 2.1使用材料および配合

使用材料を**表**-1 に示す. コンクリートの配合およびフレッシュ性状を**表**-2 に示す. コンクリートの目標スランプは  $12\pm2.5$  cm, 目標空気量は  $4.5\pm1.5$ %, 呼び強度は 27 N/miとした.

### 2.2試験体形状

試験体形状を**図-1** に示す. 試験 体形状は,幅90 cm,高さ90 cm,奥 行30 cmとした.

# 2. 3コンクリートの打込みおよび 養生方法

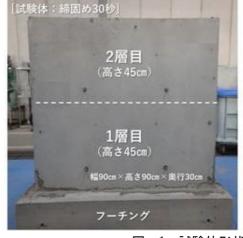
コンクリートの打込み高さは1層を 45 cm とし、2層で打設した。締固めは、実工事で使用されることが多い高周波バイブレータ ( $\phi$ 45mm)を用い、1層につき 3 箇所に挿入した.締固め時間は1層につき 30 秒と 120 秒の 2 水準 (2 試験体)とした。締固め時間 120 秒については、気泡が出なくなるまでの時間として設定した。打重ね時間の間隔は 30 分間とした.

表-1 使用材料

種類	概要					
水	地下水(記号 W)					
セメント	普通ポルトランドセメント(記号 C、密度: 3.15g/cm³)					
細骨材	茨城県行方市産砂(記号:S1、表乾密度:2.58g/cm³)					
	栃木県佐野市産砕砂(記号:S2、表乾密度:2.69g/cm³)					
粗骨材	茨城県つくば市産砕石 2005(記号: G、表乾密度: 2.69g/cm³)					
化学混和剤	AE 減水剤 (記号: AD)					

表-2 コンクリート配合およびフレッシュ性状

W/C (%)	s/a (%)	単位量(kg/m³)						フレッシュ性状	
		W	С	S1	S2	G	AD (C×%)	スランプ (cm)	空気量 (%)
52.5	44.2	164	312	552	247	1038	1.10	14.0	5.5



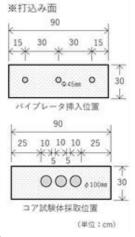


図-1 試験体形状

## 2.4試験方法

試験体硬化後, 試験体に対し鉛直方向に 3 箇所, コア ( $\phi$ 100mm) を採取した (**図**-1). このコアを用いて, 超音波伝播速度を打設面から深さ 5 cmから 10 cm毎に 8 箇所について測定した. 超音波測定後, 深さ 5 cmから 長さ 10 cmのコアを 6 体作製し, 圧縮強度を測定した. 試験は JIS A 1107「コンクリートからのコアの採取方法及び圧縮強度試験方法」に準拠して実施した.

キーワード 締固め、打重ね、材料分離、圧縮強度、打込み面

連絡先 〒305-0822 茨城県つくば市苅間 515-1 安藤ハザマ 技術研究所 TEL029-858-8813

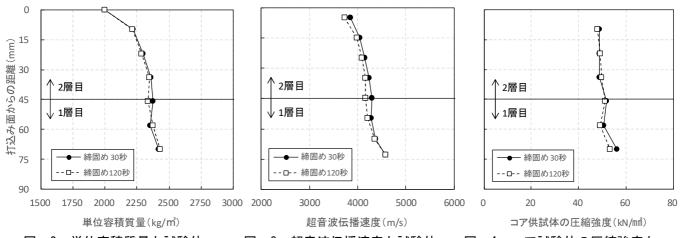


図-2 単位容積質量と試験体 上面からの距離の関係

図-3 超音波伝播速度と試験体 上面からの距離の関係

図-4 コア試験体の圧縮強度と 試験体上面からの距離の関係

## 3. 実験結果および考察

単位容積質量と試験体上面からの距離の関係を図-2に、超音波伝播速度と試験体上面からの距離の関係を図-3に、コア試験体の圧縮強度と試験体上面からの距離の関係を図ー4に示す。単位容積質量、超

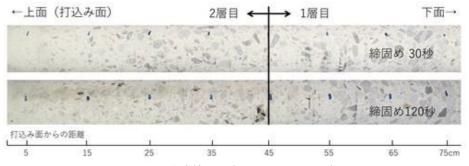


図-5 試験体から採取したコアの表面

音波伝播速度,およびコア試験体の圧縮強度は,締固め時間 30 秒と 120 秒では,すべての打込み高さにおいて同等であり,締固め時間の長さによる違いは確認されなかった.単位容積質量,超音波伝播速度は打込み面に近づくにつれて小さくなっており,その傾向は打込み面からの距離 15cm 程度から顕著となっていた.圧縮強度は打込み面からの距離に関わらずほぼ同等であった.

試験体から採取したコアの表面を**図**-5 に示す.この図から、打重ね部と打込み面に着目した.打重ね部である1層目と2層目の層間近傍では、ペースト分が堆積した箇所は確認されなかった.この要因としては、1層目の締固めの段階で材料分離が生じてペースト分が浮き上がるが、そこに2層目の骨材が沈み込むことで、打重ね近傍のコンクリートは健全な状態となったと考えられる.

打込み面から 15cm 程度までは骨材が少なく、締固めによって骨材が沈み込み、ペースト分が浮き上がったことによる材料分離が確認された.これは前述した単位容積質量、超音波伝播速度が小さくなる結果とも合致していた.ただし、打込み面から 10 cmにおける圧縮強度は健全であったことから、材料分離は打込み面に近い表層部分で顕著であったと考えられる.

## 4. まとめ

締固めの判断は経験によるところが多く難しいため、適切な締固めが実施されない場合もある。例えば、締固めが不足すると未充填箇所が生じ、豆板(ジャンカ)やコールドジョイントが生じやすくなり、施工不良によって耐久性が低下する要因となる。一方で、打重ね部において材料分離が生じないのであれば、締固め時間を長くすることで、経験が必要となる締固めの判断を省略し、締固め不足を防止することが可能となる。ただし、最終層の打込み面には材料分離によって表層にペースト分が堆積した不健全箇所が生じるため、この層は除去することを見込み、予め余盛代を設けることにより、健全性を保つことができると考えられる。

### 参考文献

1) 土木学会:コンクリート標準示方書 施工編,2017