- 3. Н.Н. Шалобыта, Е.А. Деркач // Вестник Брестского государственного технического университета. 2014. № 1(85): Строительство и архитектура. С. 97–102.
- 4. СНиП 2.03.01.-84. Бетонные и железобетонные конструкции. Нормы проектирования. Взамен СНиП II-21-75; Введ. 01.01.86. М.: Изд-во стандартов, 1985. 79 с.
- 5. СП 63.13330.2012 Бетонные и железобетонные конструкции. Основные положения. Свод правил. актуализированная редакция СНиП 52-01-2013. Москва 2012. 156 с.
- 6. Проектирование железобетонных конструкций: ТКП EN 1992-1-1-2009 (02250). Еврокод 2. Минск: Министерство архитектуры и строительства Республики Беларусь, 2010. Ч. 1-1: Общие правила и правила для зданий.
- 7. Шалобыта, Н.Н. Исследование минимального процента армирования для железобетонных элементов с несъемной опалубкой из цементно-стружечных плит / Н.Н. Шалобыта, Е.А. Деркач // Перспективы направления инновационного развития строительства и подготовки инженерных кадров: сборник науч. статей, XIX междунар. науч.методич. семинара., Брест, 23-25 октября 2014 г.: УО БрГТУ; редкол.: С.М. Семенюк [и др.]. Брест: БрГТУ, 2014. Ч.1 362 с.
- 8. Бетонные и железобетонные конструкции: СНБ 503.01-02. С изменениями № 1, 2, 3, 4, 5. Мн.: Стройтехнорм, 2002. 274 с.

УДК 624.012.45

НАЗНАЧЕНИЕ ТОЛЩИНЫ ЗАЩИТНОГО СЛОЯ БЕТОНА ПРИ ПРОЕКТИРОВАНИИ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ КОНСТРУКЦИЙ ПО ТНПА РБ И ТКП EN 1992 ЕВРОКОД-2

ШИЛОВ А.Е., ШИЛОВ А.А. Белорусский национальный технический университет Минск, Беларусь

Согласно приказу № 340 от 10.12.2014 Министра архитектуры и строительства Республики Беларусь с 1 января 2015 г. проектирование монолитных железобетонных конструкций на возведение зда-

ний и сооружений следует выполнять по ТКП EN 1992 Еврокод-2, разработанному на основе европейского стандарта.

Особенность нынешней ситуации заключается в том, что в настоящее время одновременное действие СНБ 5.03.01-02 "Бетонные и железобетонные конструкции [1] и ТКП EN 1992-1-1-2009 "Еврокод – 2. Проектирование железобетонных конструкций: Часть 1 – 1. Общие правила и общие правила для зданий" [2] узаконено информационным письмом Министерства архитектуры и строительства РБ от 12.03.2010 г.

Цель настоящей работы — анализ требований нормативных документов [1] и [2] и их особенностей по назначению номинальной толщины защитного слоя бетона при проектировании ЖБК. Согласно п.11.2.9. [1] и 4.4.1.2 (1P, 2P) [2], минимальная толщина защитного слоя бетона Стіп должна обеспечить надежное сцепление арматуры с бетоном, защиту стали от коррозии, соответствующую огнестойкость, при этом в рабочих чертежах конструкций указывают номинальную толщину защитного слоя бетона, определенную суммированием минимально допустимой тощины защитного слоя Стіп бетона с размером допусков (принятых допустимых при проектировании отклонений) Δ Cdev, установленных соответствующим рассматриваемыми стандартами.

Согласно п.4.4.1.1 (2Р) и 4.4.1.2 (2Р) [2]

$$C_{nom} = C_{min} + \Delta C_{dev}$$

при этом минимальную толщину защитного слоя c_{\min} следует назначать как большее значение из условия обеспечения сцепления и защиты от влияния окружающей среды:

$$c_{min} = max \{c_{\min,b}; c_{\min,dur} + \Delta c_{dur,\gamma} - \Delta c_{dur,st} - \Delta c_{dur,add}; 10 \text{ } \textit{MM}\},$$

где $c_{\min,b}$ — минимальная толщина из условия сцепления, см. 4.4.1.2 (3); [2]

 $c_{\min, \text{dur}}$ — минимальная толщина из условий защиты от влияния окружающей среды, см. 4.4.1.2 (5); [2]

 $\Delta c_{
m dur,\gamma}$ — дополнительный элемент надежности, см. 4.4.1.2 (6); [2]

 $\Delta c_{\text{dur,st}}$ — уменьшение минимальной толщины при использовании нержавеющей стали, см. 4.4.1.2 (7); [2]

 $\Delta c_{\rm dur,add}$ — уменьшение минимальной толщины при использовании дополнительной защиты, см. 4.4.1.2(8) [2].

Для обеспечения надежной передачи сил сцепления и качественного уплотнения бетонной смеси минимальная толщина слоя должна быть не менее $c_{\min b}$ (таблица 1).

Таблица 1 Минимальная толщина слоя $c_{\min,b}$, требования к обеспечению сцепления бетона с арматурой

| egennemm cerona e apmarypon | | | | | |
|--|--|--|--|--|--|
| Условия сцепления | | | | | |
| Размещение стержней Минимальная толщина слоя $c_{\min,b}^{-1}$ | | | | | |
| Отдельный стержень Диаметр стержня | | | | | |
| Соединенные вместе стержни | | | | | |
| 1) Если номинальный максимальный диаметр крупного заполнителя более 32 мм, $c_{min,b}$ необходимо увеличить на 5 мм. | | | | | |

Минимальный защитный слой для арматурной стали и напрягающих элементов в нормальном бетоне, исходя из классов условий эксплуатации и классов конструкции, определяется значением cmin,dur.3)

Рекомендуемые значения для $c_{\min,dur}$ принимаются по таблице 2 (для арматурной стали) и таблице 3 (для напрягаемой арматуры).

Таблица 2 Минимальный защитный слой $c_{\rm min,dur}$ из условий обеспечения долговечности арматурной стали по EN 10080 В миллиметрах

| Требования долговечности для $c_{ m min,dur}$ | | | | | | | |
|---|---|-----|------|-----|------|------|------|
| Класс | Класс условий эксплуатации по таблице 4.1 | | | | | | |
| конструкций | X0 | XC1 | XC2/ | XC4 | XD1/ | XD2/ | XD3/ |
| S1 | 10 | 10 | 10 | 15 | 20 | 25 | 30 |
| S2 | 10 | 10 | 15 | 20 | 25 | 30 | 35 |
| S3 | 10 | 10 | 20 | 25 | 30 | 35 | 40 |
| S4 | 10 | 15 | 25 | 30 | 35 | 40 | 45 |
| S5 | 15 | 20 | 30 | 35 | 40 | 45 | 50 |
| S6 | 20 | 25 | 35 | 40 | 45 | 50 | 55 |

Таблица 3 Минимальный защитный слой $c_{\min, dur}$ из условий обеспечения долговечности напрягаемой стали

В миллиметрах

| Требования долговечности для $c_{ m min,dur}$ | | | | | | | |
|---|---|-----|------|-----|------|------|------|
| Класс | Класс условий эксплуатации по таблице 4.1 | | | | | | |
| конструкций | X0 | XC1 | XC2/ | XC4 | XD1/ | XD2/ | XD3/ |
| конструкции | | | XC3 | | XS1 | XS2 | XS3 |
| S1 | 10 | 15 | 20 | 25 | 30 | 35 | 40 |
| S2 | 10 | 15 | 25 | 30 | 35 | 40 | 45 |
| S3 | 10 | 20 | 30 | 35 | 40 | 45 | 50 |
| S4 | 10 | 25 | 35 | 40 | 45 | 50 | 55 |
| S5 | 15 | 30 | 40 | 45 | 50 | 55 | 60 |
| S6 | 20 | 35 | 45 | 50 | 55 | 60 | 65 |

Согласно п.4.4.1.2(6) [2]; 4.4.1.2(7) [2] защитный слой следует увеличить на дополнительный элемент надежности Δc_{dur} .

При использовании нержавеющей стали или в результате других особых мероприятий минимальный защитный слой может быть уменьшен на значение $\Delta c_{\rm dur,st}$. Для таких ситуаций следует учитывать влияние всех основных свойств строительных материалов, включая сцепление.

При этом по п.4.4.1.2(8) [2] для бетона с дополнительной защитой (например, покрытием) минимальная толщина защитного слоя может быть уменьшена на значение $\Delta c_{\mathrm{dur,add}}$.

Источник [2] учитывает также способ сопряжения конструкций, в частности по п.4.4.1.2(9), 4.4.1.2(11). Если монолитный бетон укладывается на другой бетонный элемент (сборный или монолитный), минимальная толщина защитного бетонного слоя от арматуры до контактной поверхности может быть уменьшена до значения, обеспечивающего требования сцепления при условиях:

- класс бетона по прочности на сжатие не ниже $C^{25}/_{30}$;
- кратковременное нахождение бетонной поверхности в атмосферных условиях (менее 28 сут);
 - контактная поверхность должна быть шероховатой.

Для неровных поверхностей (например, с выступающим заполнителем) минимальный защитный слой должен быть увеличен на 5 мм

Согласно п.4.4.1.3(13) [2] если бетон подвержен износу (истиранию), как правило, особое внимание следует уделить выбору заполнителя согласно EN 206-1. В качестве альтернативы износоустойчивость может быть обеспечена при увеличении толщины защитного слоя (так называемый «жертвенный» слой). В этом случае, как правило, минимальная толщина защитного слоя c_{\min} может быть увеличена для класса износа XM1 на k_1 , для XM2 — на k_2 и для XM3 — на k_3 .

Значения коэффициентов k_1 , k_2 и k_3 могут быть приняты в национальном приложении. Рекомендуемые значения равны 5, 10 и 15 мм.

Все перечисленные факторы учитываются [2] при назначении величины минимальной толщины защитного слоя Cmin, при расчете же номинальной тощины защитного слоя Cnom по п.4.4.1.3(1)Р и 4.4.1.3(2) должно производиться суммирование толщины минимального защитного слоя и отклонения ($\Delta c_{\rm dev}$). Требуемая толщина защитного слоя должна быть увеличена на абсолютное значение допустимого отрицательного отклонения.

Для зданий в EN 13670 приведено допустимое отклонение, при этом по п.4.4.1.3(3) в некоторых ситуациях допустимое отклонение, а вместе с ним и величина допуска Δc_{dev} может быть уменьшена.

— если в процессе изготовления выполняется контроль качества, в рамках которого производится измерение толщины защитного слоя бетона, величина допуска (отклонения) может быть уменьшена:

$$10 \text{ MM} \ge \Delta c_{dev} \ge 5 \text{ MM};$$

— если для контроля используются особо точные измерительные приборы и несоответствующие элементы (например, сборные конструкции) будут исключены (отбракованы), то величина отклонения Δc_{dev} может быть уменьшена:

$$10 \text{ мм} \ge \Delta c_{dev} \ge 0 \text{ мм}.$$

При назначении допустимого отклонения при проектировании (Δ Cdev) согласно п.4.4.1.3(4) [2], для бетона, укладываемого на неровную поверхность, как правило, номинальную толщину защитного слоя в общем случае необходимо увеличить на повышенное зна-

чение допустимого отклонения. Повышение производится на величину, обусловленную неровностью, но номинальная толщина защитного слоя все же должна составлять, как минимум, k_1 , мм, при укладке бетона по подготовленному грунту (включая стяжки), и k_2 , мм, при укладке бетона непосредственно по грунту. Защитный слой до арматуры при других видах поверхности, например при абразивной обработке или с обнаженным заполнителем, также необходимо увеличить с учетом неровности поверхности (см. 4.4.1.2 (11)). [2]

В СНБ 5.03.01-02 [1] требования и рекомендации по назначению номинальной толщины защитного слоя бетона приведены отдельно для ненапрягаемой и напрягаемой арматуры, соответственно в разделах 11.2.9-11.2.14 и 11.3.3. [1]

Согласно п.11.2.9 [1] величина допуска для определения номинальной толщины бетона должна составлять

для сборных конструкций заводского изготовления — не менее 5:

для монолитных конструкций — от 5 до 10

Сама же минимальная толщина бетона должна ограничиваться величинами, указанными в табл. 4.

Таблица 4 Минимально допустимая толщина защитного слоя бетона

| | | _ | | | | | |
|---|--------------------------------|-----|---------------------|---------------------|-----|----------|---------|
| | Класс по условиям эксплуатации | | | | | | |
| Показатель Х | X0 | XC1 | XC2, XC3, XC4 | XD1, XD2, XD3 | XA1 | XA2 | XA3 |
| Минимальный размер защитного слоя C_{cov} | 15 | 20 | 25 | 35 | П | о СНиП 2 | 2.03.11 |

Примечания

- 1 Минимально допустимая толщина защитного слоя бетона установлена для арматуры, работающей с полным расчетным сопротивлением.
- 2 Минимально допустимая толщина защитного слоя бетона по данной таблице может быть уменьшена, но не более чем на 5 мм, в каждом из перечисленных случаев:
- а) если конструкция проектируется из бетона, имеющего класс по прочности на сжатие, превышающий не менее чем на один разряд минимальный класс бетона по таблице 5.2 для соответствующего класса по условиям эксплуатации;
 - б) если проектируется вторичная защита бетона конструкции;
 - в) если использована арматура, имеющая антикоррозионное покрытие.

При этом суммарный размер, на который может быть снижена минимально допустимая толщина защитного слоя бетона, не должен превышать 15 мм, а минимально допустимая толщина защитного слоя бетона должна составлять не менее, мм:

- для класса X0 10;
- для класса XC1 15;
- для классов от XC2 до XC4 20.»

В п.11.2.11 [1] приводятся рекомендации для определения защитного слоя сборных конструкций, в частности плит, и в п.11.2.12 [1] - для фундаментов из монолитного и сборного железобетона с учетом наличия или отсутствия бетонной подготовки; п.11.2.13 [1] регламентирует величину защитного слоя в зависимости от диаметра арматуры и максимального размера заполнителя.

В п.11.3.3 [1] приведены требования для назначения защитного слоя бетона для напрягаемой арматуры, в частности, минимальное расстояние от поверхности напрягаемой арматуры или от грани каналов, в которые она уложена, до ближайшей поверхности бетона (защитный слой бетона) в зависимости от вида арматуры, установленной в сечении посередине пролета железобетонной конструкции, должно быть не менее значений, указанных в таблице 5.

Таблица 5 Минимально допустимая толщина защитного слоя бетона В миллиметрах

| | Класс по условиям эксплуатации | | | | | | |
|---------------|--------------------------------|-----|------|------|------------------|-----|-----|
| Показатель | X0 | XC1 | XC2, | XD1, | XA1 | XA2 | XA3 |
| | | | XC3, | XD2, | | | |
| | | | XC4 | XD3 | | | |
| Минимальный | 20 | 30 | 35 | 50 | По СНиП 2.03.11» | | |
| размер защит- | | | | | | | |
| ного слоя бе- | | | | | | | |
| тона | | | | | | | |

По сравнению с Еврокодом [2], СНБ [1] (п.11.3.3.3) ужесточает требования по назначению толщины защитного слоя бетона у торцов, предварительно напряженных элементов для обеспечения условий сцепления на длине зоны передачи напряжений, при этом ее принимают не менее:

- для стержневой арматуры класса S800 $3\emptyset$, но не менее 40 мм;
- для арматурных канатов и проволоки $2\emptyset$, но не менее 30 мм.

Вывол

В результате анализа положений норм [1] и [2] по назначению номинальной и минимальной величин толщины защитного слоя бетона при проектировании ЖБК, можно сделать вывод о том, что концептуально требования и рекомендации этих стандартов гармонизированы, однако в [2] предложена более гибкая система назначения допусков и отклонений, учитывающих множество различных факторов, связанных не только с условиями сцепления, защиты от влияния окружающей среды, наличия дополнительной защиты арматуры и т.д., но и с использованием дополнительных элементов надежности, учета класса конструкций, а также контроля качества процесса производства и точности используемых при этом измерительных приборов.

ЛИТЕРАТУРА

- 1. СНБ 5.03.01-02 "Бетонные и железобетонные конструкции" с 5-ю изменениями / Министерство архитектуры и строительства Республики Беларусь, Минск 2003–[1]
 - 2.
- 3. ТКП EN 1992-1-1-2009 "Проектирование железобетонных конструкций. Часть 1-1. Общие правила и правила для зданий" / Министерство архитектуры и строительства Республики Беларусь, Минск 2010 [2]