

Уважаемые Проектировщики, Застройщики, Подрядчики!

В связи с утверждением перечня (Постановление Правительства РФ от 26.12.2014 г. № 1521) национальных стандартов и сводов правил (частей таких стандартов и сводов правил), в результате применения которых на обязательной основе обеспечивается соблюдение требований Федерального закона "Технический регламент о безопасности зданий и сооружений", с 01.07.2015 г. в соответствии с п. 4 перечня становится обязательным к применению СП 15.13330.2012 «СНиП II-22-81* Актуализированная редакция «Каменные и армокаменные конструкции».

В соответствии с п.6.1 СП 15.13330.2012 «СНиП II-22-81* Актуализированная редакция «Каменные и армокаменные конструкции», устанавливается требование по определению **расчетных сопротивлений сжатию** кладки из крупноформатных камней с вертикальным соединением «паз-гребень» (без заполнения раствором) из керамики шириной до 260 мм, пустотностью до 56% с вертикально расположенными пустотами шириной до 16 мм при высоте ряда кладки до 250 мм по **экспериментальным данным**. При отсутствии таких данных расчетные сопротивления следует принимать по таблице 2 с понижающими коэффициентами.

В соответствии с п.6.17 СП 15.13330.2012 «СНиП II-22-81* Актуализированная редакция «Каменные и армокаменные конструкции», устанавливается требование по определению расчетных сопротивлений кладки из кирпича и камней правильной формы **осевому растяжению, растяжению при изгибе, срезу и главным растягивающим напряжениям при изгибе** при расчете кладки по перевязанному сечению, проходящему по кирпичу или камню, по таблице 12. В примечание 3 к таблице 12 установлено, что расчетные сопротивления кладки из крупноформатных поризованных камней определяются по **экспериментальным данным** с учетом вариативности свойств.

Учитывая данные требования компания **Славянский кирпич** совместно с разработчиком СП 15.13330.2012 АО «НИЦ «Строительство» ЦНИИСК им. В.А.Кучеренко провели исследование прочности и деформативности кирпичной кладки стен, выполненной из керамических крупноформатных пустотно-поризованных камней POROMAX производства ОАО «Славянский кирпич», при различных силовых воздействиях.

Целью научно-исследовательской работы было определение расчетных сопротивлений кладки стен из камня POROMAX при различных напряженных состояниях: сжатие R , растяжение при изгибе по неперевязанному R_{tb1} и перевязанному R_{tb2} сечению, осевое растяжение по неперевязанному сечению (нормальное сцепление) R_t , в том числе кладки армированной базальтовой сеткой СБНПс 50(25) ГРИДЕКС.

Следует особо отметить, что исследования по определению расчетных сопротивлений кладки растяжению при изгибе по неперевязанному R_{tb1} и перевязанному R_{tb2} сечению проведены в Российской Федерации **впервые**.

В результате проведенных исследований определены следующие значения расчетных сопротивлений кладок из камня POROMAX марки по прочности М100:

Центральное сжатие при марках раствора М50, М75, М100, М100 армированного базальтовой сеткой, М150:

$$R_{50} = 1.8 \text{ МПа}, R_{75} = 1.9 \text{ МПа}, R_{100} = 2.0 \text{ МПа}, R_{100-арм} = 2.2 \text{ МПа}, R_{150} = 2.4 \text{ МПа};$$

Осевое растяжение по неперевязанному сечению (нормальное сцепление) при марках раствора М50, М100:

$$R_{t-50} = 0.08 \text{ МПа}, R_{t-100} = 0.13 \text{ МПа}$$

Растяжение при изгибе по неперевязанному сечению (главные растягивающие напряжения) при марках раствора М100, М150, М150 армированного базальтовой сеткой:

$$R_{tb-100} = 0.13 \text{ МПа}, R_{tb-150} = 0.16 \text{ МПа}, R_{tb-150-арм} = 0.19 \text{ МПа};$$

Растяжение при изгибе по перевязанному сечению при марках раствора М100, М150, М150 армированного базальтовой сеткой:

$$R_{tb-100-150} = 0.2 \text{ МПа}, R_{tb-150-арм} = 0.24 \text{ МПа};$$

С полной версией научно-технического отчета по теме «Проведение экспериментальных исследований прочности и деформативности кладки стен из крупноформатных рядовых пустотно-поризованных камней POROMAX-200 и POROMAX-280 производства ОАО «Славянский кирпич»» вы можете ознакомиться в разделе **Строителю и архитектору**, а так же в нашем центральном офисе.