

Особено мнение

относно: **ЕКСПЕРТНО СТАНОВИЩЕ** от **Експертен Технически Съвет (ЕТС) на КИИП**, състоял се на 23.04.2013 г.

Долуподписаните:

1. инж. Константин Топуров
2. инж. Михел Иванчев
3. инж. Георги Харалампиев
4. инж. Чавдар Панев
5. инж. Методи Андреев

Смятаме за нужно да изкажем свое то особено мнение относно цитираното „Експертно становище“, с което се приканват всички колеги, споделящи напитите виждания да го подпишат.

Съгласни сме с въпросите засегнати от т.1 до т.12 и считаме, че могат да бъдат обобщени, чрез следното твърдение: „наличието на локални отклонения води до концетрация на напрежения и до необходимостта от специално отношение към въпросния детайл от страна на проектанта“.

Нормите за проектиране дават рамката, а не конкретното решение, според което строителния инженер оразмерява и конструира конкретен елемент или част от него. Нормативните документи не биха могли да обхванат огромното многообразие, което ни предлага съвременната строителна практика.

В конкретния случай уважаваните от мен колеги ни предлагат задължителна методика, която следва да бъде сазвана.

Запитаваме категоричното право и задължение на проектанта, вземайки под внимание точки от 1 до 12 да избере начина, по който да осигури носимоспособността на конструкцията, а именно:

- ✓ чрез пространствен модел по метода на крайните елементи;
- ✓ чрез прилагане на експеримент;
- ✓ чрез увеличаване на сечението до размери, при които концентрацията на напрежения около наличните отвори губят физически смисъл.

Това са решения, които проектантът трябва вземе съвместно с Инвеститора.

За конкретния елемент - стоманобетонна колона, има и други части, за които се наблюдава концентрация на напреженията в условията на сейзмични въздействия:

- ✓ късите конзоли за стъпване на етажните подови греди;
- ✓ камертонен детайл за връзка на колони с главни и покривни греди.

За тях отделен модел ли трябва да направим?

В познатите ни норми: Американски, Британски, Немски, Европейски и Български забранителен режим за използването на водосточни тръби в колоните не съществува. В развитите страни с добра строителна практика това е традиционно решение. Защо трябва да налагаме ограничения върху нашата практика?

Обръщаме внимание на уважаваните колеги, че подобно напрегнато и деформирамо състояние има и в други конструктивни елементи: устоите на магистралите, стоманобетонните комини – и за тях ли трябва задължително да правим експериментални модели?

В резултат на гореизложеното считаме за наше право и задължение да разпишем експертното становище с особено мнение, като изкажем нашето несъгласие от задържителния характер за извършване на експериментални модели с цел доказване носимоспособността на конкретните елементи.

гр. София

28.05.2013

СЪСТАВИЛИ:

инж. Константин Топуров

инж. Михел Иванчев

инж. Георги Харалампиев

инж. Чавдар Панев

инж. Методи Андреев

проф д-р инж. Тодор БАРАКОВ

д-р. инж. Волю Гахев

Handwritten signatures of the signatories in blue ink, corresponding to the names listed above them. The signatures are somewhat stylized and overlapping.