

 <p>БДС БЪЛГАРСКИ ИНСТИТУТ ЗА СТАНДАРТИЗАЦИЯ</p>	БЪЛГАРСКИ СТАНДАРТ	БДС
	ЕВРОКОД 1: ВЪЗДЕЙСТВИЯ ВЪРХУ СТРОИТЕЛНИТЕ КОНСТРУКЦИИ Част 1-6: Основни въздействия. Въздействия по време на изпълнение	EN 1991-1-6/NA
<p>ICS 91.010.30</p> <p>Eurocode 1 - Actions on structures Part 1-6: General actions - Actions during execution</p> <p>Eurocode 1 - Einwirkungen auf Tragwerke - Teil 1-6: Allgemeine Einwirkungen - Einwirkungen während der Ausführung</p> <p>Eurocode 1 - Actions sur les structures - Partie 1-6: Actions générales - Actions en cours d'exécution</p> <p>Този документ е издание на български език на Националното приложение към EN 1991-1-6:2005, което е част от БДС EN 1991-1-6:2005.</p> <p>Този български стандарт е одобрен от изпълнителния директор на Българския институт за стандартизация на .</p> <p style="text-align: right;"><i>Заглавна стр. 1 и 6 стр. на NA</i></p>		

Национално приложение NA (информационно)

NA.1 Обект и област на приложение

Националното приложение се използва заедно с БДС EN 1991-1-6:2005 и определя условията за използването му при проектиране на обхватите от него сгради и строителни съоръжения на територията на България. Това Национално приложение предоставя:

а) Национално определени параметри за следните точки на БДС EN 1991-1-6:2005, за които е разрешен национален избор (виж раздел NA.2):

- 1.1(3)
- 2(4)
- 3.1(1)P
- 3.1(5), забележки 1 и 2
- 3.1(7)
- 3.1(8)
- 3.3(2)
- 3.3(6)
- 4.9(6), забележка 2
- 4.10(1)P
- 4.11.1(1), таблица 4.1
- 4.11.2(1)
- 4.12(1)P, забележка 2
- 4.12(2)
- 4.12(3)
- 4.13(2)
- A1.1(1)
- A1.3(2)
- A2.3(1)
- A2.4(2)
- A2.4(3)
- A2.5(2)
- A2.5(3)

б) Решение за прилагане на информационното Приложение В на EN 1991-1-6:2005 в България (виж раздел NA.3).

Национално приложимите параметри имат статут на нормативен документ за проектиране на строителни конструкции за сгради и строителни съоръжения в България.

NA.2 Национално определени параметри

Национално определени параметри се използват в следните точки:

NA.2.1 Точка 1.1(3) Правила за проектиране на спомагателни съоръжения

Забележката в точка 1.1(3) се изменя, както следва:

ЗАБЕЛЕЖКА: Указания за проектиране на спомагателни съоръжения се намират в съответните европейски стандарти. Например, правила за изчисляването на кофражи и скелета са дадени в EN 12812.

NA.2.2 Точка 2.2(4) Разполагане на натоварванията от извършвана строителна дейност, които се класифицират като свободни

Забележка 1 в точка 2.2(4) се изменя, както следва:

ЗАБЕЛЕЖКА 1: Границите се определят за конкретния проект.

NA.2.3 Точка 3.1(1)P Изчислителна ситуация, съответстваща на условия при буря

Точка 3.1(1)P се изменя, както следва:

(1)P Краткотрайните, извънредните и сеизмичните изчислителни ситуации трябва да се установяват и вземат предвид в съответните части на инвестионните проекти.

ЗАБЕЛЕЖКА: За въздействията от вятър по време на буря се използва извънредна изчислителна ситуация.

NA.2.4 Точка 3.1(5), забележка 1 и забележка 2

Забележки 1 и 2 в точка 3.1(5)P се изменят, както следва:

ЗАБЕЛЕЖКА 1: Периодите на повторение при определянето на характеристикните стойности на променливите въздействия по време на изпълнението се определят за конкретния проект. Препоръчителните периоди на повторение за климатичните въздействия са дадени в таблица 3.1, в зависимост от номиналната продължителност на съответната изчислителна ситуация.

ЗАБЕЛЕЖКА 2: За конкретния проект се определя минималната скорост на вятъра по време на изпълнението. В съответствие с БДС EN 1991-1-4, препоръчителната базисна стойност при продължителности до 3 месеца е 20 m/s.

NA.2.5 Точка 3.1(7) Правила за комбиниране на натоварвания от сняг и въздействия от вятър с натоварванията от извършваната строителна дейност

Забележката в точка 3.1(7) се изменя, както следва:

ЗАБЕЛЕЖКА: Правилата за комбиниране на натоварванията от сняг и вятър с натоварванията от строителни дейности Q_c се определят за конкретен проект.

NA.2.6 Точка 3.1(8) Правила за отчитане на геометрични несъвършенства на конструкцията

Забележката в точка 3.1 се изменя, както следва:

ЗАБЕЛЕЖКА 1: Несъвършенствата във формата и размерите на конструкцията или конструктивните елементи по време на изпълнението се определят за конкретния проект. Виж също Приложение A2 на този стандарт и EN 1990:2002, 3.5 (3) и (7).

NA.2.7 Точка 3.3(2) Критерии, свързани с експлоатационни гранични състояния през време на изпълнение

Забележката в точка 3.3(2) се изменя, както следва:

ЗАБЕЛЕЖКА: Критериите за експлоатационните гранични състояния по време на изпълнение се определят за конкретния проект. Виж съответните стандарти в EN 1992 до EN 1999.

NA.2.8 Точка 3.3(6) Изисквания към спомагателните съоръжения за експлоатационна годност

Забележката в точка 3.3(6) се изменя, както следва:

ЗАБЕЛЕЖКА: Изискванията се определят за конкретния проект.

NA.2.9 Забележка 2 към точка 4.9(6) Натоварвания и водни нива при ледоход

Забележката в точка 4.9(6) се изменя, както следва:

ЗАБЕЛЕЖКА 2: Натоварванията и водните нива се определят за конкретния проект.

NA.2.10 Точка 4.10(1)Р Определяне на въздействия от атмосферно обледяване

Забележката в точка 4.10(1)Р се изменя, както следва:

ЗАБЕЛЕЖКА: Представителните стойности на тези въздействия се задават за конкретния проект. Указания могат да се намерят в БДС EN 1993-3 и в БДС ISO 12494.

NA.2.11 Таблица 4.1 в точка 4.11.1(1) Препоръчителни характеристични стойности на натоварванията от строителни дейности Q_{ca} , Q_{cb} and Q_{cc}

Забележки 1 и 3 в таблица 4.1 към точка 4.11.1(1) се изменят, както следва:

ЗАБЕЛЕЖКА 1: Характеристичната стойност на равномерно разпределеното натоварване $q_{ca,k}$ се определя за конкретния проект.

ЗАБЕЛЕЖКА 3: Характеристичните стойности на равномерно разпределеното натоварване и на съсредоточения товар се определят за конкретния проект. За мостове се препоръчват следните минимални стойности:

$$- q_{cb,k} = 0,2 \text{ kN/m}^2,$$

$$- F_{cb,k} = 100 \text{ kN},$$

където, при подробните изчисления, $F_{cb,k}$ може да се прилага върху номинална площ.

За обемни тегла на строителните материали, виж EN1991-1-1.

NA.2.12 Точка 4.11.2(1) Строителни натоварвания при бетониране

Забележка 2 в точка 4.11.2(1) не се прилага.

NA.2.13 Забележка 2 към точка 4.12(1)Р: Динамични ефекти в резултат на особени въздействия

Забележка 2 в точка 4.12(1)Р се изменя, както следва:

ЗАБЕЛЕЖКА 2: Динамичните ефекти се определят за конкретния проект. Препоръчителната стойност за коефициента на динамичност е 2,0. За отделни случаи е необходимо да се извършва динамичен анализ.

NA.2.14 Точка 4.12(2) Динамични ефекти в резултат на падане на оборудване

Забележката в точка 4.12(2) се изменя, както следва:

ЗАБЕЛЕЖКА: Динамичните ефекти от падане на оборудване се определят за конкретния проект.

NA.2.15 Точка 4.12(3) Изчислителни стойности на ударни натоварвания от хора

Забележката в точка 4.12(3) се изменя, както следва:

ЗАБЕЛЕЖКА: Изчислителната стойност на ударното натоварване от хора се определя за конкретния проект.

NA.2.16 Точка 4.13(2) Сеизмични въздействия

Забележката в точка 4.13(2) се изменя, както следва:

ЗАБЕЛЕЖКА: Изчислителните стойности на земното ускорение и на коефициента на значимост γ се определят за конкретния проект.

NA.2.17 Точка A1.1(1) Представителни стойности на променливите въздействия от извършвани строителни дейности

Забележки 1 и 2 в точка A1.1(1) се изменят, както следва:

ЗАБЕЛЕЖКА 1: За стойностите на γ_F и коефициентите ψ виж БДС EN 1990, Приложения A1 и A2.

ЗАБЕЛЕЖКА 2: За препоръчителните стойности на променливите въздействия от строителна дейност ψ_0 е равен на 1,0. Минималната стойност на ψ_2 не трябва да се приема по-малка от 0,2.

NA.2.18 Точка A1.3(2) Характеристични стойности на еквивалентни хоризонтални сили

Точка A1.3(2) се прилага без изменение.

NA.2.19 Точка A2.3(1) Изчислителни стойности на вертикалните деформации (провисванията) при потактово изтласкване на мостове

Забележка 1 в точка A2.3(1) се изменя, както следва:

ЗАБЕЛЕЖКА 1: Изчислителните стойности на вертикалното преместване се определят за конкретния проект. Препоръчителните стойности са:

- ± 10 mm вертикално преместване на един от лагерите, като за останалите лагери в надлъжно направление се приема, че са на проектните си нива (фигура A2.1a);
- $\pm 2,5$ mm относително вертикално преместване на един от лагерите спрямо останалите лагери в напречно направление, за които се приема че са на проектните си нива (фигура A2.1b).

NA.2.20 Точка A2.4(2) Намаляване на характеристичните стойности на натоварванията от сняг

Точка A2.4(2) се изменя, както следва:

(2) Когато от проекта се изисква ежедневно отстраняване на снега (също и в почивните дни и в празниците) и когато се предвиждат мерки за това, характеристичната стойност на натоварването от сняг може да се намали в сравнение със стойността, изискваща се от БДС EN 1991-1-3 за завършен мост.

ЗАБЕЛЕЖКА: Намалението може да се определи за конкретния проект. Препоръчителната характеристична стойност е 30% от характеристичната стойност при дълготрайни изчислителни ситуации.

NA.2.21 Точка A2.4(3) Намалени характеристични стойности на натоварването от сняг при проверките за статично равновесие

Забележката към точка A2.4(3) се изменя, както следва:

ЗАБЕЛЕЖКА: Препоръчителната стойност на намаленото натоварване от сняг е равна на 75% от характеристичната му стойност за дълготрайната изчислителна ситуация.

NA.2.22 Точка A2.5(2) Изчислителни стойности на хоризонталните сили от триене

Забележката към точка A2.5(2) се изменя, както следва:

ЗАБЕЛЕЖКА: Определя се препоръчителна стойност за x , равна на 10%.

NA.2.23 Точка A2.5(3) Определяне на коефициентите на триене μ_{\min} и μ_{\max}

Забележки 1 и 2 в точка A2.5(3) се изменят, както следва:

ЗАБЕЛЕЖКА 1: Коефициентите на триене μ_{\min} и μ_{\max} , се определят за конкретния проект.

ЗАБЕЛЕЖКА 2: Ако не се разполага с получени чрез изпитване по-точни стойности от премествания върху повърхности с много малко триене, се определят следните препоръчителни стойности за μ_{\min} и μ_{\max} :

– $\mu_{\min} = 0$

– $\mu_{\max} = 0,04$.

NA.3 Решение относно статута на приложенията

NA.3.1 Приложение В - информационно

Националното приложение е разработено от:

Ст.н.с. I ст. д-р инж. Георги Благов - ръководител на проекта, доц. д-р инж. Иван Тотев и инж. Свилен Папазова и е одобрено от Съвета на БИС/ТК 56 на 23 ноември 2007 г.

Български институт по стандартизация, Технически комитет 56 "Проектиране на строителни конструкции" - проф. д-р инж. Любчо Венков - председател, инж. Ирен Дабижева - секретар