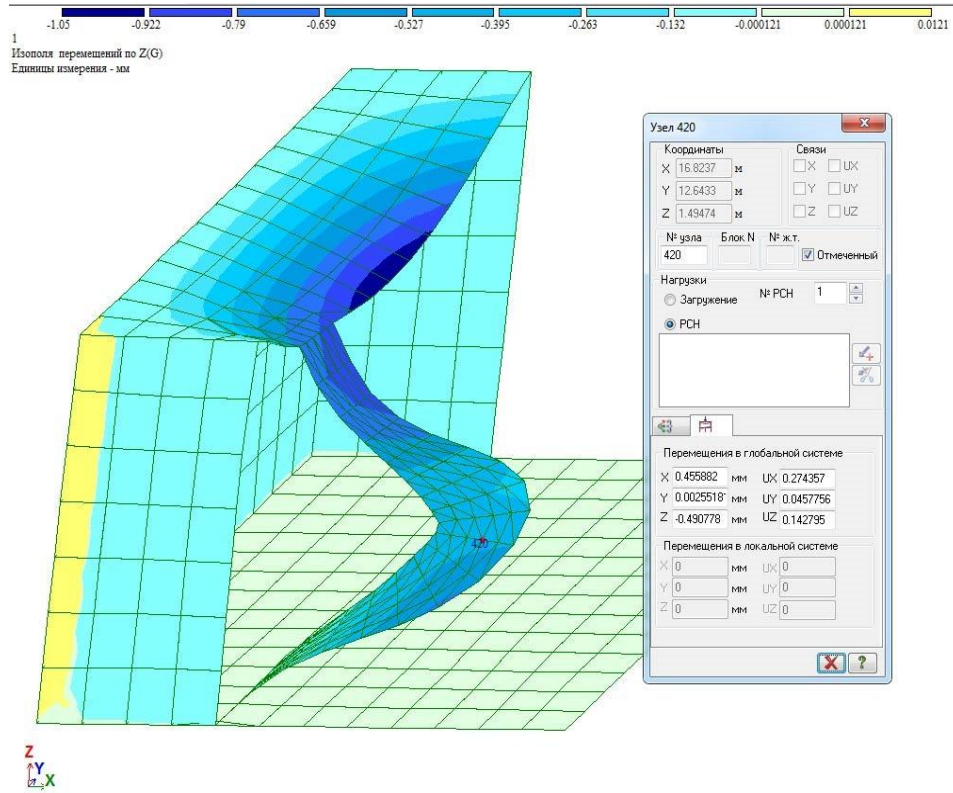


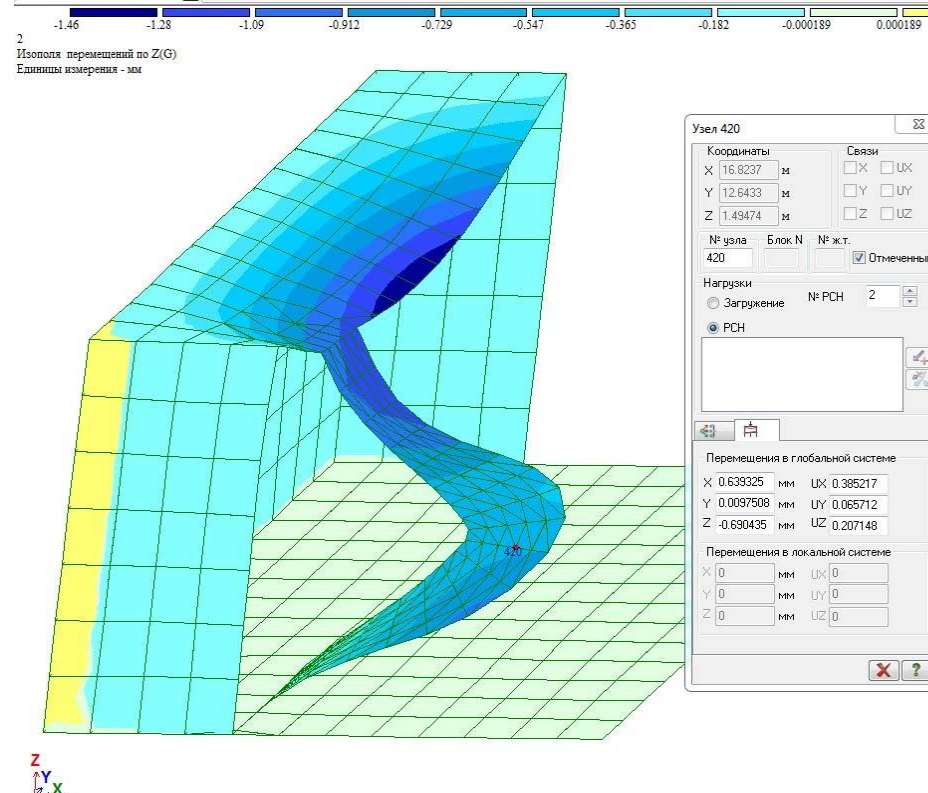
Ізополя переміщень по Z та розрахунок на хиткість

Розрахункові сполучення навантажень №1



При цьому РСН1 прогиб в вузлі №420 дорівнює 0.49мм

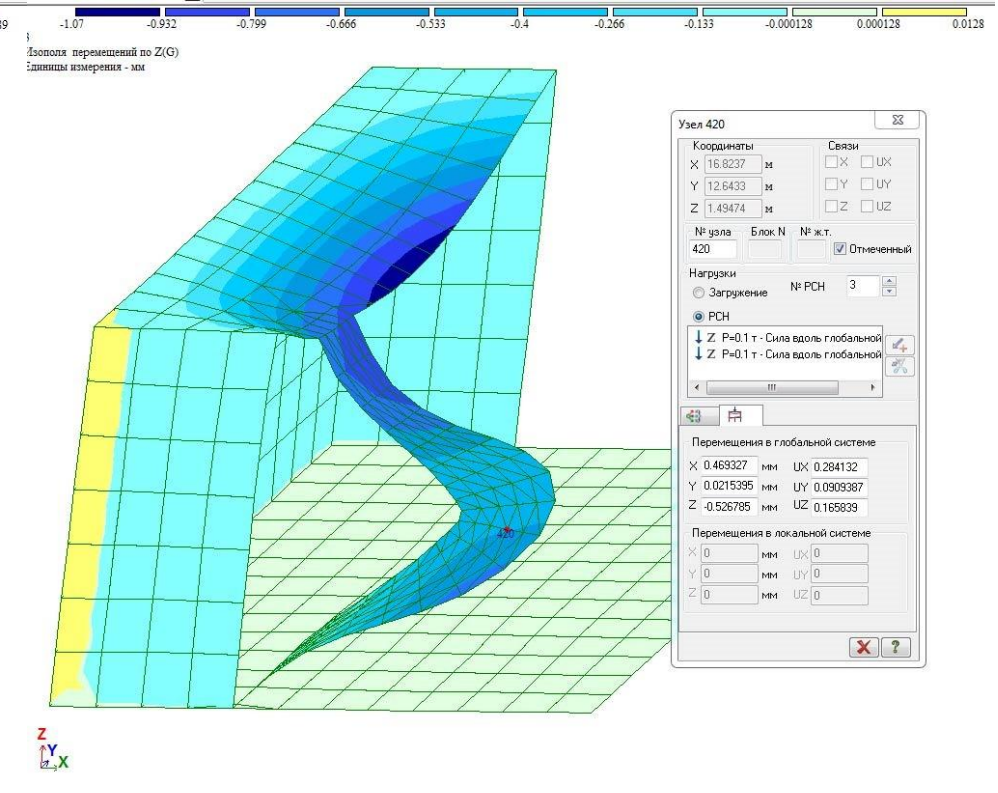
Розрахункові сполучення навантажень №2



При цьому РСН2 виникає максимальний прогиб в плиті перекриття 1.46мм
Обчислюємо граничні прогини в плиті довжиною 6м по таблиці 1:
 $6000\text{мм}/200=30\text{мм}$
1.46<30 тобто умова по прогину плити задовольняється

Обчислюємо граничні прогини в плиті сходів довжиною 5.3м по таблиці 1:
 $5300\text{мм}/200=27\text{мм}$
 $1.09<27$ тобто умова по прогину плити сходів задовольняється

Розрахункові сполучення навантажень №3



При цьому РСН3 прогиб в вузлі №420 дорівнює 0.53мм
Різниця між РСН3 і РСН1 складає: 0.53-0.49=0.04мм

$0.04\text{мм} < 0.7\text{мм}$ тобто умова на хибкість плити сходів задовольняється

Расчетные сочетания нагрузок

ДБН В.1.2 - 2:2006

	N загруз.	Наименование	Вид	Знакоперем.	Взаимоискл.	отношение коэф	P q / P ch	1	2	3
1	1	Собственный вес	Постоянное(П)	+		1.1	1.0	1.0	1.0	1.0
2	2	Временные нагрузки на	Длительное(Д)	+		1.2	1.0	.0	1.0	.0
3	3	Кратковременное	Кратковременное(К)	+		1.0	.35	.0	.0	1.0

1 основное

2 основное

Аварийное (С)

Аварийное (б/С)

Добавить

ΣП+Д+К+ (Кр+Т)+М

Коэффициенты

Таблица 1

ВЕРТИКАЛЬНЫЕ ПРЕДЕЛЬНЫЕ ПРОГИБЫ ЭЛЕМЕНТОВ КОНСТРУКЦИЙ (ДСТУ Б В.1.2-3:2006 Прогiby и перемещения.)

2 Балки, фермы, ригели, прогоны, плиты, настилы (включая поперечные ребра плит и настилов):
а) покрытий и перекрытий, открытых для обзора, при пролете l , м:

$l = 1$ $l/120$
 $l = 3$ $l/150$
 $l = 6$ $l/200$
 $l = 24$ (12) $l/250$
 $l = 36$ (24) $l/300$

						001/19-K3			
						Київська обл., Вишгородський р-н, (Лебедівська сільська рада) котеджне містечко Riviera villas			
Змін.	Кіл.уч.	Арк.	№Док.	Підп.	Дата				
						Будівництво бетонних монолітних сходів	Стадія	Аркуш	Аркушів
							P	07	
Розробив						Ізополя переміщень по Z та розрахунок на хиткість	АртСходиГруп		
Перевірів									