影响坦帕湾水交换的三种因素*

朱 君^{1,2} 韩树宗^{1①} 郑连远²

(1. 中国海洋大学海洋环境学院 青岛 266100;2. College of Marine Science, University of South Florida, St Petersburg, FL 33701, USA)

摘要 本文利用高分辨率数值模型,以2001年秋季为例,详细分析了影响坦帕湾水交换的三种因 素:潮汐、河流和风。论文共设置了三组实验,驱动力分别为潮汐,潮汐和河流,潮汐、河流和风。 模拟结果显示:只有潮汐作用时,由于坦帕湾潮汐较弱,潮程较短,坦帕湾与其临近海域的水交换 主要发生在湾口附近;当潮汐和河流共同作用时,由于河流和湾口海水盐度的不同形成了水平密度 梯度,在其产生的水平密度梯度力的作用下,坦帕湾形成了表层流向湾外、底层流向湾内的重力环流, 从而加强了坦帕湾跟其临近海域的水交换;由湾内指向湾外方向(2001年秋季平均)的风应力加强了 流向湾外的表层流,同时水位梯度力发生了反转,变成了由湾口指向湾顶,这加强了流向湾内的底 层流,表层流和底层流的加强最终促进了坦帕湾跟其临近海域的水交换;在航道处,水深较深瑞利 数较大,该处的重力环流较强,这使得相对于两侧的浅水区,航道处的水交换能力较强。此外,文章 还分析了坦帕湾水交换的空间差异,在 Old Tampa Bay 的西侧和北侧,滞留时间最长,水交换能力最 弱。为减少海洋生态灾害发生,今后应重点加强对该地区的生态环境保护。

关键词 水交换;滞留时间;坦帕湾;FVCOM

中图分类号 P731 doi: 10.11693/hyhz20140400125

海湾和河口通常是人类海洋活动(如港口码头、 海水养殖等)的聚集区,其沿岸排放的生活污水以及 河流携带的污染物、营养盐等也都在此汇集。这造成 了海湾和河口脆弱的生态环境(褚芹芹等,2010),使 得它们成为海洋生态灾害频繁暴发的地区之一。海湾 和河口的水交换是指其内部水污染物通过对流和扩 散过程与周围海水进行混合,其浓度降低,水质得到 改善的过程。水交换能力的强弱反映了水体自身的净 化能力,对水体的污染程度(Havens *et al*, 2010)、浮游 植物和鱼卵的分布(Basu *et al*, 1996)等现象的分析和 预测具有重要意义。衡量水交换能力的依据有很多, 如水体滞留时间、水体年龄和半交换期等,本文主要 通过水体的滞留时间来进行相关研究。

对海湾和河口内水体滞留时间的研究有很多, 起初一些研究学者利用湾口的潮通量进行估算,如 Ketchum 等(1951)、Zimmerman(1988)以及 Sanford 等 (1992)。后来、一些学者依据淡水排放速率进行估算、 如 Dyer(1973)、Officer(1980)、Miller 等(1991)、Hagy 等(2000)以及 Huang 等(2002)。这些方法通常是基于 箱式模型,将整个海湾或河口作为一个整体或拆分 为几个部分进行研究、因而无法准确描述海水滞留 时间在空间分布的差异性。Oliveira 等(1997)、Monsen 等(2002)、Sheldon 等(2002)和 Aikman 等(2005)对这 些方法分别进行了详细的评述。随着高性能计算机的 出现、数值模型被广泛地应用在海水滞留时间的计 算上。目前、通过数值模型计算海水滞留时间主要有 两种方法、一种是使用拉格朗日粒子追踪方法模拟 追踪虚拟粒子(Burwell et al, 2000; Monsen et al, 2002; Meyers et al, 2008; 王聪等, 2008), 另一种是通过欧 拉弥散模型模拟示踪物浓度的对流扩散(Burwell et al, 2000; Yuan et al, 2007; Arega et al, 2008; Warner et al, 2010; Zhang et al, 2010)。对于这两种方法, 滞留时间

 * 国家自然科学基金项目, 41076003 号。朱君,博士研究生, Email: junzhu@tio.org.cn 通讯作者:韩树宗,教授, Email: hansz@ouc.edu.cn
收稿日期: 2014-04-29,收修改稿日期: 2014-05-05 通常定义为拉格朗日粒子数或物质浓度降为初始粒 子数或初始浓度的 1/e(0.37)所用的时间。相对于拉格 朗日粒子追踪模型,欧拉弥散模型在考虑对流的同 时,还考虑了浓度的扩散过程。除此之外,拉格朗日 粒子追踪方法在数值模型实现时对随机游走的参数 化以及被追踪粒子进出开边界的处理上都较为困难。 综合考虑以上因素,本文采用欧拉弥散模型来计算 滞留时间。

1 研究区域

坦帕湾是美国佛罗里达州水域面积最大的河口, 同时也是佛罗里达州最大的深水港口之一,它位于 美国佛罗里达州中部,西侧与墨西哥湾相邻(图 1)。 整个坦帕湾由四个部分组成:Old Tampa Bay, Hillsborough Bay, MiddleBay 和 Lower Tampa Bay。坦 帕湾的湾口至湾顶的长度约为 56km,宽度约为 8—16km。坦帕湾水深较浅,基于面积权重的平均 水深约为 4m,航道处平均水深约为 12m,但在湾 口最大水深可达 25m(图 2)。坦帕湾的主航道呈东 北西南向,从坦帕湾湾口的 Egmont Key 一直延伸到



Fig.1 Geographic location of the Tampa Bay





Hillsborough Bay。坦帕湾表面积约为 1030km², 流域 面积约为 4600km², 水体总体积约为 4×10⁹m³。流入 坦帕湾的河流较多, 年平均河流入水量约为 63m³/s, 主要包括 Hillsborough(15m³/s), Alafia(13m³/s), Manatee (10m³/s)和 Little Manatee(6m³/s)四条河流(Lewis *et al*, 1988)。

坦帕湾水交换的研究始于 Goodwin(1987), 该研 究因为采用了深度平均密度定常的正压模型、所以 无法模拟河口中对水交换起重要作用的重力环流, 因此该研究无法准确估算坦帕湾跟其邻近海域的水 交换。之后, Burwell 等(2000)采用三维模型, 利用拉 格朗日粒子追踪方法和欧拉弥散模型对坦帕湾的水 交换进行了分析。但是,他们的模型存在两个缺点:(1) 开边界设在坦帕湾湾口,一旦粒子通过开边界离开 计算区域后就不能继续进行追踪、但事实上、部分离 开的粒子在潮汐作用下仍有可能返回模型计算区域; (2)模型网格水平分辨率较低、很多重要的物质输运 通道没有包括在内。因此,他们同样无法对坦帕湾的 滞留时间进行准确估算。为了克服上述缺点, Weisberg 等(2006)采用有限体积近岸海洋模式 FVCOM, 对坦 帕湾和邻近的墨西哥湾进行了模拟、但仅采用箱式 模型估算了坦帕湾的平均滞留时间。随后, Meyers 等 (2008)对坦帕湾的水交换进行了较为详细的分析、但 因为采用了和 Burwell 等(2000)相同的坦帕湾数值模

型, 所以也无法对坦帕湾的水交换能力给出客观的 评价。

基于目前坦帕湾水交换的研究现状,本文设定 了两个主要研究目标:(1)以 2001 年秋季为例,通过 建立的包含坦帕湾重要物质输运通道的高分辨率数 值模型来研究坦帕湾水交换能力的空间分布特征; (2)通过实验对比研究潮汐、河流和风对坦帕湾海水滞 留时间的影响及其影响机理。

2 模型实现

本文数值模拟采用的是有限体积方法、非结构网 格和基于原始方程的近岸海洋模式 FVCOM(Chen et al, 2003)。模型设计区域包括整个坦帕湾、以及相邻 的河流、水道和 Sarasota Bay. 同时为了包括墨西哥 湾和坦帕湾的相互作用、模型计算区域也包含了一 部分陆架(图3)。模型开边界距离坦帕湾湾口约 50km。 模型水平分辨率在开边界约为 8.5km, 至近岸区域 约增加为 200m, 在坦帕湾内部, 模型分辨率进一步 提高并在航道、河道、桥洞以及相邻的水道提高到 约 20m。这是目前坦帕湾分辨率最高的数值模型。 该模型水平方向共有 219337 个三角单元, 115369 个 节点、垂直方向采用 σ 坐标、等分为 11 层。基于数值 模型计算的 Courant-Friedrichs-Levy 稳定条件, 内外 模时间步长分别设为 1.2 秒和 0.3 秒。模型计算起止 时间分别为 2001 年 8 月 24 日 0 时和 2001 年 11 月 30日 24 时, 总计 99 天。前 8 天为模型调整时间, 利 用后 91 天模拟结果分析 2001 年秋季相关实验下滞留 时间的分布情况。

数值模型采用 NOAA/USGS 的水深数据(Hess, 2001),数据空间分辨率为 30m。模型开边界水位强迫 包含两个部分、一是潮汐引起的水位变化、一是气象 条件(主要为风场)引起的水位变化。潮汐引起的水位 变化包含了主要的半日分潮 M₂、S₂、N₂和 K₂以及主 要的全日分潮 O₁、K₁、P₁ 和 O₁、这些分潮数据来自 于分辨率为 1/45°的墨西哥湾 OTPS 潮汐模型(Egbert et al, 2002)。气象条件引起的水位变化除了包括计算 区域内风场的直接作用之外、同时考虑了模拟区域 外风场的贡献。区域外风场对开边界水位的影响采用 的是基于坦帕湾外海十年风场和水位观测资料的统 计经验关系(Weisberg et al, 2006)。模型初始水位和初 始流速设为零。初始温度场空间一致、为 20°C。初始 盐度场由分辨率较低的大区网格(Zheng et al, 2012) 插值而来、这里使用的是垂向均匀的初始盐度场。模 型的具体配置、包括模型开边界条件、初始条件、水 深数据、河流流量、气象强迫条件,以及模型的详细 验证过程、包括与实测水位和流速以及与前人的研 究成果(Weisberg et al, 2006) 的对比情况, 请参见 Zhu 等(2014a)。Zhu 等(2014b)同时利用该模型分析了 口门之间的潮流相位差对水交换的作用、航道加深 加宽对水交换的影响以及双指数曲线拟合方法在估 算滞留时间上的应用。



图 3 模型网格图 Fig.3 Model grid and zoomed views in this study

本文示踪物的模拟使用的是 FVCOM 中的示踪 模块(Chen *et al*, 2004; Chen *et al*, 2008)。该模块主要 用以模拟保守物质的对流和扩散,其数值计算方法 与温度和盐度的计算方法相似。在指定时刻(2001 年 9月1日0时),单位浓度的示踪物被释放到指定区域 (图 1)内的所有网格点的所有 σ 层上。模型计算时,各 网格点的浓度按如下关系进行变化:

$$\frac{\partial DC}{\partial t} + \frac{\partial DuC}{\partial x} + \frac{\partial DvC}{\partial y} + \frac{\partial D\omega C}{\partial \sigma} - \frac{1}{D} \frac{\partial}{\partial \sigma} \left(K_{\nu} \frac{\partial C}{\partial \sigma} \right) - (1)$$
$$DF_{c} = DC_{0} \left(x, y, \sigma, t \right) / \Delta t_{I}$$

其中, *C* 为示踪物浓度, *D* 为总水深, *u*、 *v* 和 ω 分别为 *x*、 *y* 和 σ 方向的流速分量, *K*_v 为垂直扩散系数, *F*_c 为 水平扩散项, *C*₀ 为人为设定的源项, Δt_1 为内模时间步 长。*C*₀ 取值由下式确定:

$$C_0(x, y, \sigma, t) = \begin{cases} t_s \leq t \leq t_e; \sigma_1 \leq \sigma \leq \sigma_{\text{KB}}; \\ x = \{x_i\}; y = \{y_i\}; i = 1, \cdots, N \end{cases} (2) \\ 0 \qquad \notin \mathbb{U}$$

其中, t_{e} , $t_{s}=t_{0}\pm0.5\Delta t_{I}$, 分别为释放示踪物的终止和起 始时间(t_{0} 为选定的示踪物释放时刻, 这里为 2001 年 9月1日0时), σ_{1} 和 σ_{KB} 分别指 σ 坐标的上边界和下 边界, i 为选择释放示踪物的节点号, N 为选择释放示 踪物的总节点数。

本文滞留时间的计算是基于垂向平均的示踪物 浓度,而实际上湾内任意位置处的表层和底层的示 踪物浓度都会有少许不同,因此我们这里计算的滞 留时间只是某个位置处的平均滞留时间,并没有考 虑其垂向的微小差异。另外需要指出,示踪物会随着 涨潮和落潮来回移动,这使得示踪物浓度的变化具 有与潮汐相同的短周期,但这种短周期的变化不应 对估算的滞留时间值产生较大影响。因此,作者首先 用 36 小时的低通滤波器对深度平均的示踪物浓度进 行滤波(可将示踪物浓度随潮汐变化的信号滤掉),然 后计算该点示踪物浓度降为 1/e(0.37)时所用的时间, 即为该点的滞留时间。

3 滞留时间计算结果

潮汐、河流和风都是影响水交换的重要因素,为 了区分它们对坦帕湾海水滞留时间的影响程度,针 对坦帕湾海水滞留时间的分析,我们设定了三组实 验 F1、F2 和 F3(表 1)。这三组实验的驱动力分别为 潮汐,潮汐和河流,以及潮汐、河流和风。F1 实验的 设立主要是为了研究在潮汐单独存在时的水交换情 况; F2 实验主要是为了研究在重力环流影响下的水 交换情况;而通过实验 F3 和 F2 的对比,可以研究风 对坦帕湾水交换的影响。这里需要指出,潮汐、河流 和风对水交换的影响并不是简单的线性叠加,因此, 理论上讲我们不可能将它们对水交换的作用完全区 分出来。

在 F1—F3 三种实验情况下,模型计算 91 天后坦 帕湾的示踪物残留浓度分布以及湾内水体滞留时间 的分布见图 4—6。在实验 F1、模拟结束后、示踪物浓 度的1/e等值线位于坦帕湾湾口(图 4a)、除了湾口的 一小部分区域外,整个坦帕湾的海水滞留时间都长 于模型计算时间 91 天(图 4b)。在实验 F2, 整个湾内 的示踪物残留浓度都有非常明显的降低、1/e等值线 也明显向湾内延伸(图 5a)。从此时的滞留时间空间分 布(图 5b)上可以看到, 几乎整个 Lower Tampa Bay 的 海水滞留时间都短于数值模型计算时间 91 天。在实 验 F3. 湾内的示踪物残留浓度进一步降低. 1/e 等值线 进一步向湾顶延伸并到达 Hillsborough Bav(图 6a)。此 时,在Lower Tampa Bay 的海水滞留时间进一步缩短, 在 Hillsborough Bay 的东侧以及 Middle Tampa Bay 也 都出现了海水滞留时间短于模型计算时间 91 天的区 域(图 6b)。在图 6a 中, 我们看到 Old Tampa Bay 的示 踪物残留浓度最大,表明该区域的水交换能力最弱。

为了便于对比,我们在坦帕湾内选取了5个网格 点(网格点位置见图 1)、并将这些网格点上的示踪物 残留浓度和滞留时间列于表 2。从表 2 可以看出, 距 离坦帕湾湾口越近、其水体的水交换能力越强。如在 F1 试验情况下, 靠近口门的 A 点的示踪物残留浓度 仅为 0.34、海水滞留时间仅为 2 天、而位于 Middle Tampa Bay 的C点的示踪物残留浓度却为0.90, 海水 滞留时间却长于数值模拟时间 91 天。另外,在三种 实验下的坦帕湾内部,都有大量区域的海水滞留时 间长于 91 天。虽然受数值模型计算时间的限制、我 们无法进一步估计他们准确的滞留时间值、但是根 据所选择的 5 个网格点上的示踪物残留浓度分布可 以看出,从实验 F1 到 F3, 湾内水体的滞留时间有了 明显缩短。如位于 Hillsborough Bay 的 D 点, 虽然在 F1、F2 和 F3 三种实验情况下其海水滞留时间都长于 模型计算时间 91 天, 但是其示踪物残留浓度却分别 为 0.96, 0.54 和 0.39。因此, 从实验 F1 到 F3, 湾内的 示踪物残留浓度有大幅减小,海水滞留时间有明显 缩短,水交换能力有大幅提高。在选择的5个网格点 中, B 点位于航道, C 点位于其一侧的浅水区域。从他 们对应的示踪物残留浓度和滞留时间来看(表2),无 论是在哪种实验情况下, B 点的示踪物残留浓度都要 比 C 点的低, 滞留时间比 C 点的短。因此, 在坦帕湾 航道处, 其海水滞留时间的等值线呈现向湾内延伸 的舌状形(如图 6b)。

这里需要指出,图 4—6 和表 2 中的示踪物浓度 分布仅表示在模型计算结束后的瞬时残留浓度分布。 虽然我们已经将示踪物浓度的潮周期变化滤掉,但 是受风以及河流的影响,湾内任意位置处的示踪物 浓度的衰减过程依然会有些许波动,因此其 1/e 等值 线和滞留时间的分布并不完全吻合。

	表 1 实验	佥设定						
Tab.1 The experimental design								
实验号	潮汐	河流	风					
F1	开	关	关					
F2	开	开	关					
F3	Я	开	开					

表 2 三种实验情况下网格点 A—E 的示踪物残留浓度和海水滞留时间

Tab.2 The depth-averaged concentration on the 91st day after the release of the passive tracers, and the estimated residence time at the five locations (A—E) for the three experiments (F1—F3)

网格占	位置情况	示踪物残留浓度			滞留时间(天)		
1010	位直间//	F1	F2	F3	F1	F2	F3
А	Lower Tampa Bay	0.34	0.15	0.07	2	<1	<1
В	Middle Tampa Bay(航道)	0.88	0.43	0.27	>91	84	41
С	Middle Tampa Bay (浅水)	0.90	0.51	0.36	>91	>91	67
D	Hillsborough Bay	0.96	0.54	0.39	>91	>91	>91
Е	Old Tampa Bay	0.96	0.77	0.64	>91	>91	>91



图 4 在实验 F1, 示踪物被释放 91 天后的深度平均的示踪物残留浓度分布(a)和滞留时间分布(b), 灰色线表示浓度的 1/e 等值线

Fig.4 The distribution of depth-averaged concentration on the 91st day after the release of the passive tracers (a), and the distribution of residence time (b) for the case F1. The grey lines denote the 0.37 value

4 结果分析

上一节分析了三种实验情况下坦帕湾的海水滞 留时间分布有非常大的差别,这一节将重点分析这 些差别产生的原因。在实验 F1,水体的运动主要是受 潮汐影响的正压压强梯度力的驱动,这导致海水垂 向近乎均匀的流动(底边界和侧边界因受摩擦力的影 响除外)。在这种情况下,流入和流出海湾的海水只能 移动到距离口门一个潮程的范围,而在一个潮程之 外,海水的更新主要通过水平扩散的方式,这种方式



图 6 同图 4, 但为实验 F3 的结果 Fig.6 Same as Fig. 4, but for the case F3

相对于水平对流作用要弱很多。Weisberg(2011)也有 类似的发现。他证明在只有潮的影响下,海湾的水交 换与海湾的水平尺度无关,而与潮程和海湾长度的 比值有关。图 7 给出了 M₂分潮的表层潮流椭圆图,底 层的潮流椭圆图和表层相似,只是振幅稍小,这里不 再给出。从该图上可以看出,坦帕湾湾口处 M₂分潮 的潮流振幅较小,约为 30cm/s。潮程的计算由下式确 定(Parsa et al, 2010):

$$E = \frac{v_0 T}{\pi} \tag{3}$$

其中, *E* 为潮程, *v*₀ 为潮流振幅, *T* 为潮周期。通过上面 关系式,可估算出坦帕湾湾口的 M₂ 分潮的潮程约为 4.3km。这与坦帕湾湾口至湾顶的长度 56km 相比较 小。因此,在潮汐单独作用时,坦帕湾的水交换较弱。 另外,从潮余流的分布来看,此时湾内的潮致余 流场较弱,分布不规则,并且充满了漩涡状的结构 (表层潮余流的分布见图 8)。这与 Wang 等(2002)的发 现一致。这些漩涡状的结构反映了口门、堤坝、航道



图 7 M_2 分潮的表层潮流椭圆图 g.7 The modeled M_2 tidal current hodograph ellipses at

Fig.7 The modeled M₂ tidal current hodograph ellipses as surface layer





等复杂岸线地形对环流的影响。这些复杂的漩涡将大量海水限制在其内部,从而阻碍了湾内与湾外的水交换过程。因此,在潮汐单独作用时,坦帕湾的水交换较弱(图4)。底层潮余流的结构和表层相似,只是流速稍小,这里不再给出。

在实验 F2 中,由于河流淡水的输入,在原有的 随潮变化的正压压强梯度力上叠加了指向湾外的正 压压强梯度力和指向湾内的斜压压强梯度力。此时非 潮水位(non-tidal elevation)的分布如图 9a。非潮水位 沿坦帕湾轴向向湾顶逐渐增加,湾顶处非潮水位比 湾口处高约 3cm。正是在这个由湾顶指向湾口的正压 压强梯度力的驱动下,湾内海水通过表层非潮流 (non-tidal current)(图 10a)流向湾外。在底层,由于河 流和湾口海水盐度的不同形成了水平密度梯度,产 生了一个由湾口指向湾顶的斜压压强梯度力。在这个 斜压压强梯度力的驱动下,湾外海水通过底层的非 潮流(图 11a)流向湾内,并在流向湾内的过程中逐渐 上升汇入表层。这个过程使得湾内的水交换能力有了 非常明显的提高。

上一节提到, 坦帕湾航道处的水交换相对于两 侧的浅水区域较好: 其滞留时间的等值线呈向湾内 延伸的舌形。航道处的水交换相对较好主要是由该处 的重力环流较强造成的。在图 10a 和图 11a 中, 无论 是表层还是底层非潮流, 在航道处都有加强的趋势。 这可以从衡量重力环流大小的瑞利数来解释。无量纲 瑞利数的表达式为 $\frac{\partial b}{\partial x} \frac{H^3}{UA}$, 其中, *x* 表示沿河道方向的 坐标, b 为浮力, H 为水深, U 为流速尺度, A 为垂向混合 系数。瑞利数越大, 重力环流越强。从瑞利数的关系 式中我们看到, 瑞利数和水深的三次方成正比。因此, 在航道处的重力环流较强, 水交换能力也较强(图 5)。

实验 F3 是接近坦帕湾 2001 年秋季真实情况下的 水交换。在该风场的直接影响下(坦帕湾三个月的平 均风速为 3.3m/s, 平均风向为 67°)(Zhu *et al*, 2014a), 相对于实验 F2, 湾内的非潮水位降低了约 8—12cm (图 9c)。这主要是因为在风的影响下, 坦帕湾的表层 流得到加强(图 10c),将湾内大量海水带出,从而导 致了湾内水位的降低。在图 9a、b 中,我们发现在风 的作用下,坦帕湾湾口和湾顶的水位梯度发生了反 转,水位差由实验 F2 时的–3cm(图 9a)增加到实验 F3 时的 2cm(图 9b)。反转的水位梯度必将产生一个反 转的由湾口指向湾顶的水位梯度力,并进而加强了 流向湾内的底层流(图 11)。虽然风和河流都能促进

F3-F2 F2 F3 410 风向 400 390 距离 (km) 380 370 360 350 70 80 90 100 110 70 80 90 100 110 70 80 90 100 110 距离 (km) 距离 (km) 距离 (km)

图 9 在实验 F2 (a) 和 F3 (b) 情况下,坦帕湾非潮水位的分布,(c)为两种情况下的差 Fig.9 Distributions of non-tidal elevation throughout Tampa Bay for the cases F2 (a) and F3 (b), and their differences (c)



图 10 F2(a) 和 F3(b) 情况下, 坦帕湾表层非潮流的分布, (c)为两种情况下的差 Fig.10 Distributions of non-tidal current at the surface layer throughout Tampa Bay for the cases F2 (a) and F3 (b), and their differences (c)



图 11 同图 10, 但为底层的结果 Fig.11 Same as Fig. 10, but for the bottom layer

坦帕湾的水交换,但通过上面的分析我们看到,它们 的作用机制是完全不同的。最终,在坦帕湾 2001 年 秋季的潮汐、河流以及风的共同作用下,湾内海水的 两层环流得到很大加强,进而导致了很强的水交换 (图 6)。

5 结论

采用 Chen 等(2003)的 FVCOM 模式,以坦帕湾 2001 年秋季为例,通过对坦帕湾示踪物浓度三个月 的数值模拟,估算了坦帕湾在不同驱动力下的水交 换情况。本文共设定了三组实验,驱动力分别为潮汐, 潮汐和河流以及潮汐、河流和风。通过这三组实验的 对比,分析了影响坦帕湾水交换的三种因素:潮汐、 河流以及风。具体结论如下:

(1) 潮汐单独作用时,由于坦帕湾的潮汐较弱, 潮程较短,坦帕湾与临近海域的水交换较弱,并主要 发生在湾口附近。

(2)河流是促进水交换的重要因素,由于河流和 湾口海水盐度的不同形成了水平密度梯度,在其产 生的水平密度梯度力的作用下,坦帕湾形成了表层 流向湾外、底层流向湾内的重力环流,从而加强了坦 帕湾与临近海域的水交换。

(3) 在坦帕湾风应力的影响下,坦帕湾的表层流得到加强,同时水位梯度力也发生了反转,变成了由 湾口指向湾顶,进而加强了流向湾内的底层流。表层 流和底层流的加强最终促进了坦帕湾与临近海域的 水交换。

(4) 坦帕湾航道的存在促进了湾内的水交换。在 航道处,水深较深瑞利数较大,该处的重力环流较强, 使得水交换能力较强。

(5) 在 Old Tampa Bay 的西侧和北侧, 水交换能 力最弱, 今后应重点加强该地区的生态环境保护, 防 止海洋生态灾害的发生。

参考文献

- 王 聪,林 军,陈丕茂等,2008.大亚湾水交换的数值模拟 研究.南方水产,4(4):8—15
- 褚芹芹,李 磊,李培良,2010. 胶州湾潮流场的示踪粒子数 值模拟研究. 中国海洋大学学报,40(11):29—34
- Aikman F, Lanerolle L W J, 2005. Report on the national ocean service workshop on residence/flushing times in bays and estuaries. Silver Spring, Maryland: NOAA Technical Report NOS CS 20
- Arega F, Armstrong S, Badr A W, 2008. Modeling of residence time in the East Scott Creek Estuary, South Carolina, USA.

Journal of Hydro-environment Research, 2(2): 99-108

- Basu B K, Pick F R, 1996. Factors regulating phytoplankton and zooplankton biomass in temperate rivers. Limnology and Oceanography, 41(7): 1572–1577
- Burwell, Vincent M, Luther M et al, 2000. Modeling residence times: Eulerian vs Lagrangian. In: Spaulding and Butler eds. Estuarine and Coastal Modeling. Reston: ASCE, 995—1009
- Chen C S, Liu H, Beardsley R C, 2003. An unstructured, finite-volume, three-dimensional, primitive equation ocean model: Application to coastal ocean and estuaries. Journal of Atmospheric and Oceanic Technology, 20(1): 159—186
- Chen C S, Cowles G, Beardsley R C, 2004. An unstructured grid, finite-volume coastal ocean model: FVCOM user manual. SMAST/UMASSD Technical Report-04-0601, 183
- Chen C S, Xu Q, Houghton R, *et al*, 2008. A model-dye comparison experiment in the tidal mixing front zone on the southern flank of Georges Bank. Journal of Geophysical Research, 113, C02005
- Dyer K R, 1973. Estuaries: A physical introduction. Chichester, UK: John Wiley
- Egbert G D, Erofeeva S Y, 2002. Efficient inverse modeling of barotropic ocean tides. Journal of Atmospheric and Oceanic Technology, 19(2): 183–204
- Goodwin C R, 1987. Tidal-flow, circulation, and flushing changes caused by dredge and fill in Tampa Bay, Florida. Colorado: U S Geological Survey, Water-Supply Paper, 2282
- Hagy J D, Sanford L P, Boynton W R, 2000. Estimation of net physical transport and hydraulic residence times for a coastal plain estuary using box models. Estuaries, 23(3): 328—340
- Havens H, Luther M E, Meyers S D et al, 2010. Lagrangian particle tracking of a toxic dinoflagellate bloom within the Tampa Bay estuary. Marine Pollution Bulletin, 60(12): 2233-2241
- Hess K, 2001. Generation of tidal datum fields for Tampa Bay and the New York Bight. Silver Spring, Maryland: NOAA Technical Report NOS CS 11, 43
- Huang W, Spaulding M, 2002. Modelling residence-time response to freshwater input in Apalachicola Bay, Florida, USA. Hydrological Processes, 16(15): 3051—3064
- Ketchum B H, Rawn A M, 1951. The flushing of tidal estuaries. Sewage and Industrial Wastes, 23(2): 198–209
- Lewis R R, Estevez E, 1988. Ecology of Tampa Bay, Florida, an Estuarine Profile. Washington D C: U S Department of Interior, Fish and Wildlife Service
- Meyers S D, Luther M E, 2008. A numerical simulation of residual circulation in Tampa Bay. Part II: Lagrangian residence time. Estuaries and Coasts, 31(5): 815-827
- Miller R L, McPherson B F, 1991. Estimating estuarine flushing and residence times in Charlotte Harbor, Florida, via salt balance and a box model. Limnology and Oceanography, 36(3): 602—612
- Monsen N E, Cloern J E, Lucas L V, et al, 2002. A comment on the use of flushing time, residence time, and age as transport time scales. Limnology and Oceanography, 47(5): 1545— 1553
- Officer C B, 1980. Box models revisited. Estuarine and Wetland Processes, Plenum. New York: P. Hamilton and K. MacDonald, 65—114
- Oliveira A, Baptista A M, 1997. Diagnostic modeling of residence times in estuaries. Water Resources Research,

33(8): 1935-1946

- Parsa J, Etemad Shahidi A, 2010. Prediction of tidal excursion length in estuaries due to the environmental changes. International Journal of Environmental Science and Technology, 7(4), 675—686
- Sanford L P, Boicourt W C, Rives S R, 1992. Model for estimating tidal flushing of small embayments. Journal of Waterways, Ports, Coastal and Ocean Engineering, 118(6): 635-654
- Sheldon J E, Alber M, 2002. A comparison of residence time calculations using simple compartment models of the Altamaha River Estuary, Georgia. Estuaries, 25(6B): 1304—1317
- Wang, Z B, Jeuken M, Gerritsen H et al, 2002. Morphology and asymmetry of the vertical tide in the Westerschelde estuary. Continental Shelf Research, 22(17): 2599–2609
- Warner J C, Geyer W R, Arango H G, 2010. Using a composite grid approach in a complex coastal domain to estimate estuarine residence time. Computers and Geosciences, 36(7): 921–935
- Weisberg R H, Zheng L Y, 2006. Circulation of Tampa Bay driven by buoyancy, tides, and winds, as simulated using a Finite Volume Coastal Ocean Model. Journal of Geophysical

Research, 111, C01005

- Weisberg R H, 2011. Coastal ocean pollution, water quality, and ecology. Marine Technology Society Journal, 45(2): 35–42
- Yuan D, Lin B, Falconer R A, 2007. A modelling study of residence time in a macro-tidal estuary. Estuarine, Coastal and Shelf Science, 71(3—4): 401—441
- Zhang W G, Wilkin J L, Schofield O M E, 2010. Simulation of Water Age and Residence Time in New York Bight. Journal of Physical Oceanography, 40(5): 965–982
- Zheng L Y, Weisberg R H, 2012. Modeling the west Florida coastal ocean by downscaling from the deep ocean, across the continental shelf and into the estuaries. Ocean Modelling, 48(5): 10-29
- Zhu J, Weisberg R H, Zheng L Y *et al*, 2014a. Influences of channel deepening and widening on the tidal and non-tidal circulation of Tampa Bay. Estuaries and Coasts, http://dx.doi.org/10.1007/s12237-014-9815-4
- Zhu J, Weisberg R H, Zheng L Y et al, 2014b. On the flushing of Tampa Bay. Estuaries and Coasts, http://dx.doi.org/10. 1007/s12237-014-9793-6
- Zimmerman J T F, 1988. Estuarine Residence Times. In: Kjerfve B ed. Hydrodynamics of Estuaries, vol. 1. Boca Raton, Florida: CRC Press, 75–84

THREE FACTORS AFFECTING THE FLUSHING IN THE TAMPA BAY

ZHU Jun^{1, 2}, HAN Shu-Zong¹, ZHENG Lian-Yuan²

College of Physical and Environment Oceanography, Ocean University of China, Qingdao 266100, China;
College of Marine Science, University of South Florida, St Petersburg, FL 33701, USA)

Abstract A validated high-resolution model is used to investigate the flushing in the Tampa Bay Florida, USA, in the autumn of 2001. To determine how the three factors, tides, rivers, and winds, impact the residence time in the Tampa Bay, three experiments forced by tides, tides + rivers, and tides + rivers, + winds are designed. For tides alone, the flushing in the Tampa Bay is extremely weak due to the weak tide and short tidal excursion. Gravitational circulation associated with the buoyancy and momentum inputs sourced from estuaries is of importance for the establishment of classic estuarine circulation with a seaward surface flow and a landward subsurface flow, and hence the flushing in the Tampa Bay. Winds are also a primary agent for the full three-dimensional estuarine circulation in the Tampa Bay, and could significantly enhance the flushing. The shipping channel is deeper in its both sides, suggesting that the Rayleigh number and gravitational circulation at channel are larger, resulting in a relative stronger flushing. The longest residence times are shown in the north and west Old Tampa Bay, suggesting that these areas should be vulnerable ecosystems to which more efforts are needed to protect.

Key words flushing; residence time; Tampa Bay; FVCOM